

COMMITTENTE:



PROGETTAZIONE:



DIRETTRICE FERROVIARIA MESSINA - CATANIA - PALERMO

NUOVO COLLEGAMENTO PALERMO - CATANIA

U.O. OPERE CIVILI E GESTIONE DELLE VARIANTI

PROGETTO DEFINITIVO

TRATTA DITTAINO - CATENANUOVA (LOTTO 5)

OPERE PRINCIPALI - PONTI E VIADOTTI

VI00 - Viadotti ferroviari
COMPUTO METRICO ESTIMATIVO A CORPO

SCALA:

-

COMMESSA LOTTO FASE ENTE TIPO DOC. OPERA/DISCIPLINA Progr. REV.

RS3E 50 D 09 CE VI0000 001 A

| Rev. | Descrizione | Redatto | Data | Verificato | Data | Approvato | Data | Autorizzato Data |
|------|---------------------|--------------|---------------|------------|---------------|-------------|---------------|------------------------------|
| A | Emissione esecutiva | Q. Silvestri | Novembre 2019 | A. Ferri | Novembre 2019 | F. Spargino | Novembre 2019 | A. Vittozzi Novembre 2019 |
| | | | | | | | | |
| | | | | | | | | |
| | | | | | | | | |
| | | | | | | | | |
| | | | | | | | | |
| | | | | | | | | |

ITALFERR S.p.A.
U.O. Opere Civili e Gestione delle varianti
Dott. Ing. Angelo Vittozzi
Ordine degli Ingegneri della Provincia di Roma
N° A.20783

File: RS3E50D09CEVI000001A.dwg

n. Elab.: E4

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

BA - Presidi Antirumore

BA01 - Barriere Antirumore Tipo "HS"

BA01A - Barriere antirumore TIPO "H1" su viadotto VI08

BA4 - Pannelli

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|-----------|--------|------------------|
| 59545 BA.MA.B.3100.A | Fornitura e posa in opera a qualsiasi altezza di pannelli metallici fonoisolanti e fonoassorbenti in acciaio inox VI08 "Barriera antirumore H1" Da TRATTO TRA P7-P8 a Muro Spalla "B" solo lato Dx PANNELLO INOX Da TRATTO TRA P7-P8 a Muro Spalla "B" solo lato Dx 180 * 0,50 | | 90,00 | | |
| | Totale | m ² | 90,00 | 160,08 | 14.407,20 |
| 59535 BA.MA.B.3100.B | Fornitura e posa in opera a qualsiasi altezza di pannelli fonoisolanti in c.a. VI08 "Barriera antirumore H1" Da TRATTO TRA P7-P8 a Muro Spalla "B" solo lato Dx PANNELLO C.A. Da TRATTO TRA P7-P8 a Muro Spalla "B" solo lato Dx 190 * 2,65 | | 503,50 | | |
| | Totale | m ² | 503,50 | 126,95 | 63.919,33 |
| | Totale BA4 - Pannelli Euro | | | | 78.326,53 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

BA - Presidi Antirumore

BA01 - Barriere Antirumore Tipo "HS"

BA01A - Barriere antirumore TIPO "H1" su viadotto VI08

BA5 - Opere accessorie

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|-----------|----------|-------------------|
| 59525 BA.MA.A.3103.A | Fornitura e posa in opera di montanti del tipo S 275 J2 per barriere antirumore tipo H0 su manufatto, per velocità <= 200 km/h. | | | | |
| | VI08 | | | | |
| | "Barriera antirumore H1" Da TRATTO TRA P7-P8 a Spalla "B" solo lato Dx | | | | |
| | Montante metallico Barriera | | | | |
| | Campata 25mt | | | | |
| | TRATTO TRA P7-P8 | | | | |
| | 2 | | 2,00 | | |
| | Da P8 A Spalla B | | | | |
| | (7*9) | | 63,00 | | |
| | Muro andatore Spalla B | | | | |
| | 3 | | 3,00 | | |
| | Totale | Cad | 68,00 | 1.726,48 | 117.400,64 |
| | Totale BA5 - Opere accessorie Euro | | | | 117.400,64 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

BA - Presidi Antirumore

BA01 - Barriere Antirumore Tipo "HS"

BA01B - Barriere antirumore TIPO "H0" su viadotto VI05

BA4 - Pannelli

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|---------------|--------|------------------|
| 59515 BA.MA.B.3100.B | Fornitura e posa in opera a qualsiasi altezza di pannelli fonoisolanti in c.a. VI05 "Barriera antirumore H0" Da Spalla "A" a Spalla "B" solo lato sx PANNELLO C.A. Muro andatore Spalla A a Muro andatore Spalla B 180 * 2,65 | | | | |
| | Totale | m ² | 477,00 | 126,95 | 60.555,15 |
| | Totale BA4 - Pannelli Euro | | 477,00 | | 60.555,15 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

BA - Presidi Antirumore

BA01 - Barriere Antirumore Tipo "HS"

BA01B - Barriere antirumore TIPO "H0" su viadotto VI05

BA5 - Opere accessorie

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|-----------|----------|-------------------|
| 59505 BA.MA.A.3103.A | Fornitura e posa in opera di montanti del tipo S 275 J2 per barriere antirumore tipo H0 su manufatto, per velocità <= 200 km/h. | | | | |
| | VI05 | | | | |
| | "Barriera antirumore H0" Da Spalla "A" a Spalla "B" solo lato sx | | | | |
| | Montante metallico Barriera | | | | |
| | Muro andatore Spalla A | | | | |
| | 4 | | 4,00 | | |
| | Campata 25mt | | | | |
| | Spalla A a P2 | | | | |
| | 2*9 | | 18,00 | | |
| | Campata 40mt | | | | |
| | P2 a P3 | | | | |
| | 14 | | 14,00 | | |
| | Campata 25mt | | | | |
| | P3 a Spalla B | | | | |
| | 3*9 | | 27,00 | | |
| | Muro andatore Spalla B | | | | |
| | 4 | | 4,00 | | |
| | Totale | Cad | 67,00 | 1.726,48 | 115.674,16 |
| | Totale BA5 - Opere accessorie Euro | | | | 115.674,16 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI01 - VI01 - Singolo Binario

VI010 - Sistemazione Idraulica - VI01

VIC - Interferenze

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---------------------------------------|--|----------------|-----------|--------|-------------------|
| 59345 BA.GG.A.3004.E | Fornitura e posa in opera di geotessile tessuto a trama ordito in poliestere resistenza a trazione MD CD non inferiore a 130 kN/m; allungamento a rottura GEOTESSUTO 400 g/mq sup. intervento =~4685mq 4685 A dedurre FUSTO PILE CIRCOLARI A=~9.40mq DA P1 A P13 13 * 9,40 A sommare | | 4.685,00 | | |
| | Totale | m ² | 4.562,80 | 4,69 | 21.399,53 |
| 59315 BA.MT.A.3001.A | Scavo di sbancamento in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi Scavo per posa materassi tipo "RENO" spessore 30cm sup. intervento =~4685mq 4685 * 0,30 A dedurre FUSTO PILE CIRCOLARI A=~9.40mq DA P1 A P13 13 * 9,40 * 0,30 A sommare | | 1.405,50 | | |
| | Totale | m ³ | 1.368,84 | 1,80 | 2.463,91 |
| 59325 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi SCAVO SBANCAMENTO rif. art. BA.MT.A.3001.A 1368,84 | | 1.368,84 | | |
| | Totale | m ³ | 1.368,84 | 0,26 | 355,90 |
| 59355 DC.DS.D.3001.C | Rivestimenti con gabbioni materasso o a scatola, di altezza H tra 0,25<H<=0,30 m. materassi tipo "RENO" spessore 30cm sup. intervento =~4685mq 4685 A dedurre FUSTO PILE CIRCOLARI A=~9.40mq DA P1 A P13 13 * 9,40 A sommare | | 4.685,00 | | |
| | Totale | m ² | 4.562,80 | 45,34 | 206.877,35 |
| Totale VIC - Interferenze Euro | | | | | 231.096,69 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI01 - VI01 - Singolo Binario

VI01A - da SPA a SPB + (n.14 imp. C.A.P. 25m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|--|--------|------------|
| 30260 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI01 - Spalla A - incidenza 140 Kg/mc 9 * 28 * ((,75*,75*3,1416)) * 140 - Spalla B - incidenza 140 Kg/mc 9 * 28 * ((,75*,75*3,1416)) * 140 - Pila 1 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 32 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 2 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 32 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 3 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 32 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 4 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 32 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 5 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 32 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 6 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 32 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 7 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 32 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 8 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 32 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 9 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 32 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 10 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 32 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 11 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 32 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 12 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 32 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 13 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 32 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 | | | | |
| | Totale | kg | 802.193,760 | 1,00 | 802.193,76 |
| 45330 BA.DE.A.5 33.A | Rimozione d'opera di elementi strutturali di acciaio comprese le rotaie e i profilati in genere. Travi di ripartizione Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 103522,760 | | | | |
| | Totale | kg | 103.522,760 | 0,03 | 3.105,68 |
| 60675 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi VIADOTTO VI01 - Spalla A - 9 * 28 * ((,75*,75*3,1416)) - Spalla B - 9 * 28 * ((,75*,75*3,1416)) - Pila 1 - 9 * 32 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 2 - 9 * 32 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 3 - 9 * 32 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 4 - 9 * 32 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 5 - 9 * 32 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 6 - 9 * 32 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 7 - 9 * 32 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 8 - 9 * 32 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 9 - 9 * 32 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 10 - 9 * 32 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 11 - 9 * 32 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 12 - 9 * 32 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 13 - 9 * 32 * ((,6*,6*3,1416)) | | | | |
| | Totale | m ³ | 5.122,80 | 0,26 | 1.331,93 |
| 59605 BA.PD.A.3 05.C | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro, del diametro non inferiore a 1200 mm VIADOTTO VI01 - Pila 1 9 * 32 - Pila 2 9 * 32 - Pila 3 9 * 32 - Pila 4 9 * 32 - Pila 5 9 * 32 | | | | |
| | | | 288,00 288,00 288,00 288,00 288,00 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI01 - VI01 - Singolo Binario

VI01A - da SPA a SPB + (n.14 imp. C.A.P. 25m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|-------------|--------|---------------------|
| | - Pila 6 9 * 32 | | 288,00 | | |
| | - Pila 7 9 * 32 | | 288,00 | | |
| | - Pila 8 9 * 32 | | 288,00 | | |
| | - Pila 9 9 * 32 | | 288,00 | | |
| | - Pila 10 9 * 32 | | 288,00 | | |
| | - Pila 12 9 * 32 | | 288,00 | | |
| | - Pila 13 9 * 32 | | 288,00 | | |
| | Totale | m | 3.456,00 | 160,63 | 555.137,28 |
| 30250 BA.PD.A.3 05.D | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro, del diametro non inferiore a 1500 mm | | | | |
| | VIADOTTO VI01 | | | | |
| | - Spalla A pali 9 * 28 | | 252,00 | | |
| | - Spalla B pali 9 * 28 | | 252,00 | | |
| | Totale | m | 504,00 | 221,96 | 111.867,84 |
| 53585 BA.PD.A.3 16.A | Formazione di palancolati con palancole tipo 'Larssen' | | | | |
| | VIADOTTO VI01 | | | | |
| | OPERE PROVVISORIALI | | | | |
| | - palancole metalliche Pu32 | | | | |
| | - Pila 2 40 * 14 | | 560,00 | | |
| | - Pila 3 40 * 14 | | 560,00 | | |
| | - Pila 4 40 * 12 | | 480,00 | | |
| | - Pila 5 40 * 12 | | 480,00 | | |
| | - Pila 6 40 * 12 | | 480,00 | | |
| | - Pila 7 40 * 12 | | 480,00 | | |
| | - Pila 8 40 * 12 | | 480,00 | | |
| | - Pila 9 40 * 14 | | 560,00 | | |
| | - Pila 10 40 * 14 | | 560,00 | | |
| | - Pila 11 40 * 12 | | 480,00 | | |
| | - Pila 12 40 * 12 | | 480,00 | | |
| | Totale | m ² | 5.600,00 | 38,15 | 213.640,00 |
| 44830 FA.OM.A.1001.B | Acciaio in profilati, della qualità S 275, lavorato per carpenteria metallica in genere. | | | | |
| | Travi di ripartizione | | | | |
| | travi HEB400 kg/ml 155.00 | | | | |
| | Pila 2 - 12 11 * 38,40 * 155 | | 65.472,000 | | |
| | Puntoni diam.mm.254 s.mm.20 kg/ml 115.00 | | | | |
| | Pila 2 - 12 (4*11) * 5,66 * 115 | | 28.639,600 | | |
| | Totale parziale | kg | 94.111,600 | | |
| | 10% per pezzi speciali, saldature, bullonature etc etc (10%) * 94111,6 | | 9.411,160 | | |
| | Totale generale | kg | 103.522,760 | | |
| | Totale | kg | 103.522,760 | 1,80 | 186.340,97 |
| 44840 FA.OM.A.2001.A | Posa in opera di elementi in acciaio di cui alle voci FA.OM.A.1001 - FA.OM.A.1002 | | | | |
| | Travi di ripartizione | | | | |
| | Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 103522,760 | | 103.522,760 | | |
| | Totale | kg | 103.522,760 | 0,99 | 102.487,53 |
| | Totale VI2 - Pali o pozzi Euro | | | | 1.976.104,99 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI01 - VI01 - Singolo Binario

VI01A - da SPA a SPB + (n.14 imp. C.A.P. 25m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|-----------|--------|------------|
| 30350 BA.CZ.A.3 01.A | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C12/15 N/mm2 | | | | |
| | VIADOTTO VI01 | | | | |
| | - Spalla A 12,40 * 12,4 * ,2 | | 30,75 | | |
| | - Pila 1 (9,6+,3) * (9,6+,3) * ,2 | | 19,60 | | |
| | - Pila 2 (9,6+,3) * (9,6+,3) * ,2 | | 19,60 | | |
| | - Pila 3 (9,6+,3) * (9,6+,3) * ,2 | | 19,60 | | |
| | - Pila 4 (9,6+,3) * (9,6+,3) * ,2 | | 19,60 | | |
| | - Pila 5 (9,6+,3) * (9,6+,3) * ,2 | | 19,60 | | |
| | - Pila 6 (9,6+,3) * (9,6+,3) * ,2 | | 19,60 | | |
| | - Pila 7 (9,6+,3) * (9,6+,3) * ,2 | | 19,60 | | |
| | - Pila 8 (9,6+,3) * (9,6+,3) * ,2 | | 19,60 | | |
| | - Pila 9 (9,6+,3) * (9,6+,3) * ,2 | | 19,60 | | |
| | - Pila 10 (9,6+,3) * (9,6+,3) * ,2 | | 19,60 | | |
| | - Pila 11 (9,6+,3) * (9,6+,3) * ,2 | | 19,60 | | |
| | - Pila 12 (9,6+,3) * (9,6+,3) * ,2 | | 19,60 | | |
| | - Pila 13 (9,6+,3) * (9,6+,3) * ,2 | | 19,60 | | |
| | - Spalla B 12,40 * 12,4 * ,2 | | 30,75 | | |
| Totale | | m ³ | 316,30 | 80,31 | 25.402,05 |
| 30360 BA.CZ.A.3 01.E | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C28/35 N/mm2 | | | | |
| | VIADOTTO VI01 | | | | |
| | - Spalla A 12 * 12 * 2 | | 288,00 | | |
| | - Pila 1 9,6 * 9,6 * 2,5 | | 230,40 | | |
| | - Pila 2 9,6 * 9,6 * 2,5 | | 230,40 | | |
| | - Pila 3 9,6 * 9,6 * 2,5 | | 230,40 | | |
| | - Pila 4 9,6 * 9,6 * 2,5 | | 230,40 | | |
| | - Pila 5 9,6 * 9,6 * 2,5 | | 230,40 | | |
| | - Pila 6 9,6 * 9,6 * 2,5 | | 230,40 | | |
| | - Pila 7 9,6 * 9,6 * 2,5 | | 230,40 | | |
| | - Pila 8 9,6 * 9,6 * 2,5 | | 230,40 | | |
| | - Pila 9 9,6 * 9,6 * 2,5 | | 230,40 | | |
| | - Pila 10 9,6 * 9,6 * 2,5 | | 230,40 | | |
| | - Pila 11 9,6 * 9,6 * 2,5 | | 230,40 | | |
| | - Pila 12 9,6 * 9,6 * 2,5 | | 230,40 | | |
| | - Pila 13 9,6 * 9,6 * 2,5 | | 230,40 | | |
| | - Spalla B 12 * 12 * 2 | | 288,00 | | |
| Totale | | m ³ | 3.571,20 | 109,75 | 391.939,20 |
| 30370 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. | | | | |
| | VIADOTTO VI01 vedi quantità art BA.CZ.A.3 01.E 3571,2 | | 3.571,20 | | |
| Totale | | m ³ | 3.571,20 | 5,39 | 19.248,77 |
| 30390 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e simili | | | | |
| | VIADOTTO VI01 | | | | |
| | - Spalla A 2 * (12+12) * 2 | | 96,00 | | |
| | - Pila 1 2 * (9,6+9,6) * 2,5 | | 96,00 | | |
| | - Pila 2 2 * (9,6+9,6) * 2,5 | | 96,00 | | |
| | - Pila 3 2 * (9,6+9,6) * 2,5 | | 96,00 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI01 - VI01 - Singolo Binario

VI01A - da SPA a SPB + (n.14 imp. C.A.P. 25m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|----------------|----------|------------|
| | - Pila 5 2 * (9,6+9,6) * 2,5 | | 96,00 | | |
| | - Pila 6 2 * (9,6+9,6) * 2,5 | | 96,00 | | |
| | - Pila 7 2 * (9,6+9,6) * 2,5 | | 96,00 | | |
| | - Pila 8 2 * (9,6+9,6) * 2,5 | | 96,00 | | |
| | - Pila 9 2 * (9,6+9,6) * 2,5 | | 96,00 | | |
| | - Pila 10 2 * (9,6+9,6) * 2,5 | | 96,00 | | |
| | - Pila 11 2 * (9,6+9,6) * 2,5 | | 96,00 | | |
| | - Pila 12 2 * (9,6+9,6) * 2,5 | | 96,00 | | |
| | - Pila 13 2 * (9,6+9,6) * 2,5 | | 96,00 | | |
| | - Spalla B 2 * (9,6+9,6) * 2 | | 76,80 | | |
| | | Totale | m ² | 1.420,80 | 10,09 |
| 30380 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI01 - Spalla A - incidenza 110 Kg/mc 110 * 12 * 12 * 2 Pile incidenza 140 Kg/mc - Pila 1 140 * 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 2 140 * 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 3 140 * 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 4 140 * 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 5 140 * 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 6 140 * 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 7 140 * 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 8 140 * 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 9 140 * 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 10 140 * 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 11 140 * 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 12 140 * 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 13 140 * 9,6 * 9,6 * 2,5 - Spalla B- incidenza 110 Kg/mc 110 * 12 * 12 * 2 | | 31.680,000 | | |
| | Totale | kg | 482.688,000 | 1,00 | 482.688,00 |
| 30320 BA.MT.A.3 29.A | Riempitivi vari e sistemazione superficiale con regolarizzazione delle pendenze, con terre provenienti dagli scavi VIADOTTO VI 01 quantità scavi (vedi quantità BA.MT.A.3001.A) 10854,52 - a dedurre volume fondazioni interrate - quantità di cui all'art. BA.CZ.A.3 01.A -1 - quantità di cui all'art. BA.CZ.A.3 01.E -1 - a dedurre volume elevazioni Spalla A - muro frontale + ringrosso -1 * 9,70 * 2,7 * 1,35 Spalla B - muro frontale + ringrosso -1 * 9,70 * 2,7 * 1,25 Pila 1- 13(media altezza 1.40) - Pile Ø 1200 -2 * ((1,75*1,75*3,1416)) * (,6*,6*3,1416) * 1,4 | | 10.854,52 | | |
| | | | -1,00 | | |
| | | | -1,00 | | |
| | | | -35,36 | | |
| | | | -32,74 | | |
| | | | -30,44 | | |
| | Totale | m ³ | 10.753,98 | 0,90 | 9.678,58 |
| 30300 BA.MT.A.3001.A | Scavo di sbancamento in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi VIADOTTO VI01 - Spalla A ((655,49+196)/2) * 4,4 - Pila 1 ((463,65+134,56)/2) * 4,25 - Pila 13 ((587,92+134,56)/2) * 4,48 | | 1.873,30 | | |
| | | | 1.271,22 | | |
| | | | 1.618,36 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI01 - VI01 - Singolo Binario

VI01A - da SPA a SPB + (n.14 imp. C.A.P. 25m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|--|--|----------------|-----------|----------|-----------|
| 30301 BA.MT.A.3003.A | - Spalla B ((569,18+182,25)/2) * 4,52 | m ³ | 1.698,25 | 1,80 | 11.630,03 |
| | Totale | | 6.461,13 | | |
| | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi fino alla profondità di 2 m | | | | |
| | VIADOTTO VI01 | | | | |
| | - Pila 2 (scavo tra palancole) 94,80 * 2 | | 189,60 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 2 | | 14,08 | | |
| | - Pila 3 94,80 * 2 | | 189,60 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 2 | | 14,08 | | |
| | - Pila 4 94,80 * 2 | | 189,60 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 2 | | 14,08 | | |
| | - Pila 5 94,80 * 2 | | 189,60 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 2 | | 14,08 | | |
| | - Pila 6 94,80 * 2 | | 189,60 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 2 | | 14,08 | | |
| | - Pila 7 94,80 * 2 | | 189,60 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 2 | | 14,08 | | |
| | - Pila 8 94,80 * 2 | | 189,60 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 2 | | 14,08 | | |
| | - Pila 9 94,80 * 2 | | 189,60 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 2 | | 14,08 | | |
| - Pila 10 94,80 * 2 | | 189,60 | | | |
| incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 2 | | 14,08 | | | |
| - Pila 11 94,80 * 2 | | 189,60 | | | |
| incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 2 | | 14,08 | | | |
| - Pila 12 94,80 * 2 | | 189,60 | | | |
| incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 2 | | 14,08 | | | |
| Totale | m ³ | 2.240,48 | 3,27 | 7.326,37 | |
| 30302 BA.MT.A.3003.B | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 2 m e fino a 4 m | | | | |
| | VIADOTTO VI01 | | | | |
| | - Pila 2 (scavo tra palancole) 94,80 * 2 | | 189,60 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 2 | | 14,08 | | |
| | - Pila 3 94,80 * 2 | | 189,60 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 2 | | 14,08 | | |
| | - Pila 4 94,80 * 2 | | 189,60 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 2 | | 14,08 | | |
| | - Pila 5 94,80 * 1,7 | | 161,16 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 1,7 | | 11,97 | | |
| | - Pila 6 94,80 * 2 | | 189,60 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 2 | | 14,08 | | |
| | - Pila 7 94,80 * 1,64 | | 155,47 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 1,64 | | 11,55 | | |
| | - Pila 8 94,80 * 2 | | 189,60 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 2 | | 14,08 | | |
| | - Pila 9 94,80 * 2 | | 189,60 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 2 | | 14,08 | | |
| | - Pila 10 94,80 * 2 | | 189,60 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 2 | | 14,08 | | |
| - Pila 11 94,80 * 1,7 | | 161,16 | | | |
| incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 1,7 | | 11,97 | | | |
| - Pila 12 94,80 * 1,65 | | 156,42 | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI01 - VI01 - Singolo Binario

VI01A - da SPA a SPB + (n.14 imp. C.A.P. 25m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------------------|--|----------------|--|--------|---------------------|
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 1,65 | | 11,62 | | |
| | Totale | m ³ | 2.107,08 | 3,76 | 7.922,62 |
| 59795 BA.MT.A.3003.C | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 4 m e fino a 6 m VIADOTTO VI01 - Pila 2 (scavo tra palancole) 94,80 * ,2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * ,2 - Pila 4 94,80 * ,1 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * ,1 - Pila 10 94,80 * ,15 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * ,15 | | 18,96 1,41 9,48 0,70 14,22 1,06 | | |
| | Totale | m ³ | 45,83 | 5,14 | 235,57 |
| 60125 BA.MT.A.3107.A | Fornit.e posa in opera di misto cement.da cava,gettato e costipato in opera in strati di spess<50 cm,con caratter.indicate nel Capit.Op.Civ.con cemento>4 SPALLA A interno (escluso SubBallast e Supercompattato) 6,90 * 7,90 * (6,48-(0,3+0,12)) dente esterno 1su1 per rilev. h>4m (((1,00+4,00)/2)) * 9,70 * 3,00 SPALLA B interno (escluso SubBallast e Supercompattato) 6,90 * 7,90 * (7,98-(0,3+0,12)) dente esterno 1su1 per rilev. h>4m (((1,00+4,00)/2)) * 9,70 * 3,00 | | 330,33 72,75 412,10 72,75 | | |
| | Totale | m ³ | 887,93 | 43,81 | 38.900,21 |
| 30310 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi VIADOTTO VI01 vedi quantità art BA.MT.A.3001.A 6461,13 vedi quantità art BA.MT.A.3003.A 2240,48 vedi quantità art BA.MT.A.3003.B 2107,08 vedi quantità art BA.MT.A.3003.C 45,83 | | 6.461,13 2.240,48 2.107,08 45,83 | | |
| | Totale | m ³ | 10.854,52 | 0,26 | 2.822,18 |
| Totale VI3 - Fondazioni Euro | | | | | 1.012.129,45 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI01 - VI01 - Singolo Binario

VI01A - da SPA a SPB + (n.14 imp. C.A.P. 25m)

VI4 - Spalle

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|-----------|--------|-----------|
| 30400 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 VIADOTTO VI01 SPALLA A - muro frontale 9,70 * 1,2 * 3,5 - ringrosso muro frontale area da pln dwg (11.12 mq) 11,12 * 3,5 - muri d'ala 2 * 6,65 * 1,2 * 3,5 2 * 6,65 * ,8 * (6,56-3,5) - soletta di transizione 6,65 * 8,1 * ,50 - paraghiaia 9,70 * 0,50 * (3,55-,7) - ringrosso paraghiaia 9,7 * ((,4+,21)/2) * ,2 2 * (6,65+,5) * ,15 SPALLA B - muro frontale 9,70 * 1,2 * 5 - ringrosso muro frontale area da pln dwg (11.12 mq) 11,12 * 5 - muri d'ala 2 * 6,65 * 1,2 * 5 2 * 6,65 * ,8 * (8,44-5) - paraghiaia 9,70 * 0,50 * 2,82 - ringrosso paraghiaia 9,7 * ((,67+,5)/2) * ,17 2 * (6,65+,5) * ,15 Totale | m³ | 458,58 | 121,28 | 55.616,58 |
| 30410 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI01 vedi quantità art BA.CZ.A.3 02.E 458,58 Totale | m³ | 458,58 | 5,39 | 2.471,75 |
| 30430 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 VIADOTTO VI01 SPALLA A - muro frontale 2 * (9,7+1,2) * 3,5 - ringrosso muro frontale area da pln dwg (9.90ml) 9,90 * 3,5 - muri d'ala (2*2) * (6,65+1,2) * 3,5 (2*2) * (6,65+,8) * ,5 SPALLA B - muro frontale 2 * (9,7+1,2) * 4 - ringrosso muro frontale area da pln dwg (9.90ml) ,90 * 4 - muri d'ala (2*2) * (6,65+1,2) * 4 Totale | m² | 452,15 | 13,46 | 6.085,94 |
| 53565 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 VIADOTTO VI01 SPALLA A (2*2) * (6,65+,8) * (3,06-,5) - soletta di transizione 6,65 * 8,1 - paraghiaia 2 * (9,7+,5) * (3,55-,7) - ringrosso paraghiaia (9,7+1,15) * ,2 - tappo 2 * (6,65+,5) - dente di arresto longitudinale 2 * (4,1+,44) * 0,70 - dente di arresto trasversale 2 * (1,36+1,64) * 0,70 SPALLA B | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI01 - VI01 - Singolo Binario

VI01A - da SPA a SPB + (n.14 imp. C.A.P. 25m)

VI4 - Spalle

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|------------|--------|-------------------|
| | - muro frontale 2 * (9,7+1,2) * 4 | | 87,20 | | |
| | - ringrosso muro frontale area da pln dwg (9.90ml) 9,9 * 4 | | 39,60 | | |
| | - muri d'ala (2*2) * (6,65+1,2) * 1 | | 31,40 | | |
| | 2 * 6,65 * ,8 * (8,44-5) | | 36,60 | | |
| | - paraghiaia 9,70 * 0,50 * 2,82 | | 13,68 | | |
| | - ringrosso paraghiaia 9,7 * ((,67+,5)/2) * ,17 | | 0,97 | | |
| | 2 * (6,65+,5) * ,15 | | 2,15 | | |
| | - dente di arresto longitudinale 2 * (4,1+,44) * 0,70 | | 6,36 | | |
| | - dente di arresto trasversale 2 * (1,36+1,64) * 0,70 | | 4,20 | | |
| | Totale | m² | 437,49 | 16,40 | 7.174,84 |
| 30420 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI01 ELEVAZIONE - 120 kg/mc vedi quantità art BA.CZ.A.3 02.E 120 * 458,88 | | | | |
| | Totale | kg | 55.065,600 | 1,00 | 55.065,60 |
| | Totale VI4 - Spalle Euro | | | | 126.414,71 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI01 - VI01 - Singolo Binario

VI01A - da SPA a SPB + (n.14 imp. C.A.P. 25m)

VI5 - Pile

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|-----------|--------|-----------|
| 30450 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 VIADOTTO VI01 - Pila 1 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * 3,5 - Pila 2 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * 5 - Pila 3 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * 5,50 - Pila 4 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * 6,50 - Pila 5 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * 6,50 - Pila 6 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * 7 - Pila 7 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * 6,50 - Pila 8 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * 6,50 - Pila 9 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * 6,50 - Pila 10 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * 6,5 - Pila 11 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * 6 - Pila 12 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * 6 - Pila 13 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * 5,50 | | | | |
| | Totale | m ³ | 745,55 | 121,28 | 90.420,30 |
| 30460 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI01 Vedi quantità art BA.CZ.A.3 02.F 745,55 | | | | |
| | Totale | m ³ | 745,55 | 5,39 | 4.018,51 |
| 30480 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 VIADOTTO VI01 - Pila 1 Ø 3500 (3,1416*3,5) * 3,5 - Pila 2 Ø 3500 (3,1416*3,5) * 4 - Pila 3 Ø 3500 (3,1416*3,5) * 4 - Pila 4 Ø 3500 (3,1416*3,5) * 4 - Pila 5 Ø 3500 (3,1416*3,5) * 4 - Pila 6 Ø 3500 (3,1416*3,5) * 4 - Pila 7 Ø 3500 (3,1416*3,5) * 4 - Pila 8 Ø 3500 (3,1416*3,5) * 4 - Pila 9 Ø 3500 (3,1416*3,5) * 4 - Pila 10 Ø 3500 (3,1416*3,5) * 4 - Pila 11 Ø 3500 (3,1416*3,5) * 4 - Pila 12 Ø 3500 (3,1416*3,5) * 4 - Pila 13 Ø 3500 (3,1416*3,5) * 4 | | | | |
| | Totale | m ² | 566,50 | 13,46 | 7.625,09 |
| 30490 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 VIADOTTO VI01 - Pila 2 Ø 3500 (3,1416*3,5) * (5-4) - Pila 3 Ø 3500 (3,1416*3,5) * (5,5-4) - Pila 4 Ø 3500 (3,1416*3,5) * (6,5-4) - Pila 5 Ø 3500 (3,1416*3,5) * (6,5-4) - Pila 6 Ø 3500 (3,1416*3,5) * (7-4) - Pila 7 Ø 3500 (3,1416*3,5) * (6,50-4) - Pila 8 Ø 3500 (3,1416*3,5) * (6,50-4) - Pila 9 Ø 3500 (3,1416*3,5) * (6,50-4) - Pila 10 Ø 3500 (3,1416*3,5) * (6,5-4) | | | | |
| | | | 11,00 | | |
| | | | 16,50 | | |
| | | | 27,50 | | |
| | | | 27,50 | | |
| | | | 33,00 | | |
| | | | 27,50 | | |
| | | | 27,50 | | |
| | | | 27,50 | | |
| | | | 27,50 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI01 - VI01 - Singolo Binario

VI01A - da SPA a SPB + (n.14 imp. C.A.P. 25m)

VI5 - Pile

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|------------|--------|-------------------|
| 30470 BA.CZ.A.3 09.B | - Pila 11 Ø 3500 (3,1416*3,5) * (6-4) | | 22,00 | | |
| | - Pila 12 Ø 3500 (3,1416*3,5) * (6-4) | | 22,00 | | |
| | - Pila 13 Ø 3500 (3,1416*3,5) * (5,50-4) | | 16,50 | | |
| | Totale | m² | 286,00 | 16,40 | 4.690,40 |
| | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | | | | |
| | VIADOTTO VI01 - incidenza 100 Kg/mc | | | | |
| | - quantità di cui alla voce art. BA.CZ.A.3 02.F 100 * 745,55 | | | | |
| | Totale | kg | 74.555,000 | 1,00 | 74.555,00 |
| | Totale VI5 - Pile Euro | | | | 181.309,30 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI01 - VI01 - Singolo Binario

VI01A - da SPA a SPB + (n.14 imp. C.A.P. 25m)

VI6 - Pulvini

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|-------------|--------|-------------------|
| 30500 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 VIADOTTO VI01 - Numero 13 pile (da Pila 1 a Pila 13) 13 * 6 * 5,3 * 2,2 | | | | |
| | Totale | m ³ | 909,48 | 121,28 | 110.301,73 |
| 30510 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI01 vedi quantità art. BA.CZ.A.3 02.F 909,48 | | | | |
| | Totale | m ³ | 909,48 | 5,39 | 4.902,10 |
| 30530 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 VIADOTTO VI01 - da Pila 1 a Pila3 (3*2) * (6+5,3) * 2,2 | | | | |
| | Totale | m ² | 149,16 | 16,40 | 2.446,22 |
| 59615 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 VIADOTTO VI01 - da Pila 4 a Pila 13 (10*2) * (6+5,3) * 2,2 | | | | |
| | Totale | m ² | 497,20 | 18,53 | 9.213,12 |
| 30520 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI01 ELEVAZIONE - 180 kg/mc - q.tà di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 180 * 909,48 | | | | |
| | Totale | kg | 163.706,400 | 1,00 | 163.706,40 |
| | Totale VI6 - Pulvini Euro | | | | 290.569,57 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI01 - VI01 - Singolo Binario

VI01A - da SPA a SPB + (n.14 imp. C.A.P. 25m)

VI7 - Apparecchi di appoggio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|--|------|-----------|-----------|-------------------|
| 7030 BA.OP.A.3106.A | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio di tipo multidirezionale in acciaio teflon, per ogni KN di carico nominale verticale APPOGGI MULTIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 5000kN ----- MULTIDIREZIONALE (n° app. x n° imp. x kN) 1 * 14 * 5000 | | 70.000,00 | | |
| | Totale | kN | 70.000,00 | 0,46 | 32.200,00 |
| 60 VAT.RS3E.A01.0 9.0001 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo FISSO, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcati a singolo binario in C.A.P. L=25m - Lc=22,80m" APPOGGI FISSI DATI CARICO VERTICALE - V = 5000kN CARICO ORIZZONTALE LONGITUDINALE - H = 2500kN ----- LATO FISSO (n° app. x n° imp.) 2 * 14 | | 28,00 | | |
| | Totale | Cad | 28,00 | 11.020,00 | 308.560,00 |
| 7020 VAT.RS3E.A01.0 9.0002 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari, di tipo UNIDIREZIONALE, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcati a singolo binario in C.A.P. L=25m - Lc=22,80m" APPOGGI UNIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 5000kN CARICO ORIZZONTALE LONGITUDINALE - HI = 2500kN ----- LATO MOBILE (n° app. x n° imp.) 1 * 14 | | 14,00 | | |
| | Totale | Cad | 14,00 | 9.900,00 | 138.600,00 |
| Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro | | | | | 479.360,00 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI01 - VI01 - Singolo Binario

VI01A - da SPA a SPB + (n.14 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|-----------|--------|----------|
| 2300 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | |
| | BAGGIOLI E RITEGNI PILA CIRCOLARE | | | | |
| | DATI | | | | |
| | 4 BAGGIOLI INTEGRATI | | 1,60 | | |
| | 4 * 1,25 * 1,28 * 0,25 | | | | |
| | 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. | | 2,80 | | |
| | 2 * 1,25 * ((1,64+1,55)/2) * 0,70 | | | | |
| | 1 RITEGNO LONGITUDINALE INTEGRATO IN C.A. | | 1,48 | | |
| | 1 * 4,22 * 0,50 * 0,70 | | | | |
| | Totale parziale | m³ | 5,88 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 5,88 | | -5,88 | | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI PER PILA | | | | |
| | 13 * 5,88 | | 76,44 | | |
| | Totale | m³ | 76,44 | 121,28 | 9.270,64 |
| 54615 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | |
| | BAGGIOLI INTEGRATO AL RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. - Sup. frontale 1.69mq - Largh 1.60m | | | | |
| | SPALLA "A" | | 2,70 | | |
| | 1 * 1,69 * 1,60 | | | | |
| | SPALLA "B" | | 2,70 | | |
| | 1 * 1,69 * 1,60 | | | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | |
| | SPALLA "A" | | 1,09 | | |
| | 2 * 1,20 * 0,65 * 0,70 | | | | |
| | SPALLA "B" | | 1,09 | | |
| | 2 * 1,20 * 0,65 * 0,70 | | | | |
| | Totale | m³ | 7,58 | 121,28 | 919,30 |
| 70 BA.CZ.A.3 02.I | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C45/55 N/mm2 | | | | |
| | CASSONCIONE FERROVIARIO IN C.A.P. | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI GENERALI | | | | |
| | H.trave=2.10m | | | | |
| | L.trave=24.40m | | | | |
| | AREA = 1.09 m ² /ml | | | | |
| | RT= 0.80m | | | | |
| | Superficie totale casseratura (perimetro x lunghezza travi 11.85m x 24.40)= 289.14 mq | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI PER VERIFICA | | | | |
| | TRAVE IN C.A.P. | | | | |
| | Sezione Corrente - Zona centrale 1 * ((7,35+7,20)/2) * 1,09 | | 7,94 | | |
| | Sezione Corrente - Zone laterali 2 * 7,30 * 1,09 | | 15,91 | | |
| | Sezione ringrossata - Zona testate 2 * ((1,80+0,58)/2) * ((0,83+1,40)/2) * ((0,64+0,25)/2) | | 1,20 | | |
| | Sezione di traversi intermedi 2 * ((0,25+0,60)/2) * 1,09 | | 0,94 | | |
| | Sezione di traversi testate 2 * ((0,35+0,47)/2) * 1,09 | | 0,89 | | |
| | Totale parziale | m³ | 26,88 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI01 - VI01 - Singolo Binario

VI01A - da SPA a SPB + (n.14 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|--|--------|------------|
| | ----- DATI PER VERIFICA TRAVERSI Sezione traversi di testata $A=0.66mq (2+2) * ((0,71+0,55)/2) * 0,66$ Sezione connessione aggiunta traversi testata (q.ta parte della trave) $(4/2) * 1,81 * 0,66 * ((0,71+0,55)/2)$ Sezione traversi interni $A=0.66mq (2+2) * ((0,54+0,35)/2) * 0,66$ Sezione connessione aggiunta traversi (q.ta parte della trave) $(4/2) * 1,81 * 0,66 * ((0,54+0,35)/2)$ Totale parziale | m ³ | 1,66 1,51 1,19 1,08 5,44 | | |
| | ----- zona passi d'uomo testate $2 * 1,85 * ((1,50+1,14)/2) * ((0,71+0,55)/2)$ passi d'uomo 60cm -2 $* ((3,1416*0,30*0,45)) * ((0,71+0,55)/2)$ zona passi d'uomo interni $2 * 1,85 * ((1,50+1,14)/2) * ((0,54+0,35)/2)$ passi d'uomo 60cm -2 $* 0,52 * ((3,1416*0,30*0,45)) * ((0,54+0,35)/2)$ Totale parziale | m ³ | 3,08 -0,53 2,20 -0,20 4,55 | | |
| | ----- Totale generale | m ³ | 36,87 | | |
| | a dedurre il calcolo -36,87 | | -36,87 | | |
| | ----- CALCOLO TRAVI PER IMPALCATO $(2*14) * 36,87$ Totale | m ³ | 1.032,36 1.032,36 | 148,32 | 153.119,64 |
| 2310 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURA ELEVAZIONE BAGGIOLI E RITEGNI PILA vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F 76,44 Totale | m ³ | 76,44 76,44 | 5,39 | 412,01 |
| 54575 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURA LENTA TRAVI IN C.A.P vedi RIF.ART - BA.CZ.A.3 02.I 1032,36 Totale | m ³ | 1.032,36 1.032,36 | 5,39 | 5.564,42 |
| 54625 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURE ELEVAZIONE BAGGIOLI E RITEGNI SPALLE vedi RIF.ART - BA.CZ.A.3 02.F 7,58 Totale | m ³ | 7,58 7,58 | 5,39 | 40,86 |
| 2330 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 BAGGIOLI E RITEGNI PILA DATI 4 BAGGIOLI INTEGRATI $4 * ((1,25+1,28)) * 0,25$ 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. $4 * 1,25 * 0,70$ $2 * ((1,64+1,55)/2) * 0,70$ 1 RITEGNO LONGITUDINALE INTEGRATO IN C.A. | | 2,53 3,50 2,24 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI01 - VI01 - Singolo Binario

VI01A - da SPA a SPB + (n.14 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|-------------------------|---|-----------------|----------------|---------|-----------|--|
| 54605 BA.CZ.A.3 05.B | 2 * 4,22 * 0,70 | | 5,91 | | | |
| | 2 * 0,50 * 0,70 | | 0,70 | | | |
| | | Totale parziale | m ² | 14,88 | | |
| | A dedurre | | | | | |
| | 14,88 | | | -14,88 | | |
| | A sommare | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | CALCOLO CASSERO BAGGIOLI E RITEGNI | | | | | |
| | P1 | | | | | |
| | 1 * 14,88 | | | 14,88 | | |
| | P2 | | | | | |
| | 1 * 14,88 | | | 14,88 | | |
| | P3 | | | | | |
| | 1 * 14,88 | | | 14,88 | | |
| P13 | | | | | | |
| 1 * 14,88 | | | 14,88 | | | |
| | Totale | m ² | 59,52 | 16,40 | 976,13 | |
| 54605 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 | | | | | |
| | CASSONCIONE FERROVIARIO IN C.A.P. | | | | | |
| | Superficie totale cassetatura travi (perimetro x lunghezza travi 11.85m x 24.40)= 289.14 mq | | | 289,14 | | |
| | 289,14 | | | | | |
| | Superficie totale cassetatura traversi escluso passo d'uomo (2 lati x 4 traversi x sup.3.94mq) =31.52 mq 31,52 | | | 31,52 | | |
| | | Totale parziale | m ² | 320,66 | | |
| | A dedurre | | | | | |
| | 320,66 | | | -320,66 | | |
| | A sommare | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | CALCOLO CASSERO TRAVI IN C.A.P. PER IMPALCATO | | | | | |
| | SPA-P1 | | | | | |
| | 2 * 320,66 | | | 641,32 | | |
| | P1-P2 | | | | | |
| 2 * 320,66 | | | 641,32 | | | |
| P2-P3 | | | | | | |
| 2 * 320,66 | | | 641,32 | | | |
| P13-SPB | | | | | | |
| 2 * 320,66 | | | 641,32 | | | |
| | Totale | m ² | 2.565,28 | 16,40 | 42.070,59 | |
| 54645 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 | | | | | |
| | BAGGIOLI INTEGRATO AL RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. - Sup. frontale 1.69mq - Largh 1.60m | | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | | |
| | 1 * 2 * 1,69 | | | 3,38 | | |
| | 1 * 2 * 1,60 * 0,70 | | | 2,24 | | |
| | SPALLA "B" | | | | | |
| | 1 * 2 * 1,69 | | | 3,38 | | |
| | 1 * 2 * 1,60 * 0,70 | | | 2,24 | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | | |
| | 2 * (1,20+0,65+1,20) * 0,70 | | | 4,27 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI01 - VI01 - Singolo Binario

VI01A - da SPA a SPB + (n.14 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|--|----------|-----------|--------|------------|
| 2250 BA.CZ.A.3 05.C | SPALLA "B" | | | | |
| | 2 * (1,20+0,65+1,20) * 0,70 | | 4,27 | | |
| | Totale | m² | 19,78 | 16,40 | 324,39 |
| | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 | | | | |
| | CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. | | | | |
| | Superficie totale cassetatura travi (perimetro x lunghezza travi 11.85m x 24.40)= 289.14 mq | | 289,14 | | |
| | 289,14 | | | | |
| | Superficie totale cassetatura traversi escluso passo d'uomo (2 lati x 4 traversi x sup.3.94mq) =31.52 mq | | 31,52 | | |
| | 31,52 | | | | |
| | Totale parziale | m² | 320,66 | | |
| A dedurre | | | | | |
| 320,66 | | | -320,66 | | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| CALCOLO CASSERO TRAVI IN C.A.P. PER IMPALCATO | | | | | |
| P3-P4 | | | | | |
| 2 * 320,66 | | | 641,32 | | |
| P4-P5 | | | | | |
| 2 * 320,66 | | | 641,32 | | |
| P5-P6 | | | | | |
| 2 * 320,66 | | | 641,32 | | |
| P6-P7 | | | | | |
| 2 * 320,66 | | | 641,32 | | |
| P7-P8 | | | | | |
| 2 * 320,66 | | | 641,32 | | |
| P8-P9 | | | | | |
| 2 * 320,66 | | | 641,32 | | |
| P9-P10 | | | | | |
| 2 * 320,66 | | | 641,32 | | |
| P10-P11 | | | | | |
| 2 * 320,66 | | | 641,32 | | |
| P11-P12 | | | | | |
| 2 * 320,66 | | | 641,32 | | |
| P12-P13 | | | | | |
| 2 * 320,66 | | | 641,32 | | |
| Totale | m² | 6.413,20 | | 18,53 | 118.836,60 |
| 2340 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 | | | | |
| | BAGGIOLI E RITEGNI PILA | | | | |
| | DATI | | | | |
| | 4 BAGGIOLI INTEGRATI | | | | |
| | 4 * ((1,25+1,28)) * 0,25 | | 2,53 | | |
| | 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. | | | | |
| | 4 * 1,25 * 0,70 | | 3,50 | | |
| | 2 * ((1,64+1,55)/2) * 0,70 | | 2,24 | | |
| | 1 RITEGNO LONGITUDINALE INTEGRATO IN C.A. | | | | |
| | 2 * 4,22 * 0,70 | | 5,91 | | |
| 2 * 0,50 * 0,70 | | 0,70 | | | |
| Totale parziale | m² | 14,88 | | | |
| A dedurre | | | | | |
| 14,88 | | | -14,88 | | |
| A sommare | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI01 - VI01 - Singolo Binario

VI01A - da SPA a SPB + (n.14 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|-------------|--------|------------|
| | ----- CALCOLO CASSERO BAGGIOLI E RITEGNI | | | | |
| | P4 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P5 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P6 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P7 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P8 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P9 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P10 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P11 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P12 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | Totale | m ² | 133,92 | 18,53 | 2.481,54 |
| 2320 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | | | | |
| | ARMATURE BAGGIOLI E RITEGNI PILA - INCIDENZA 300kg/m3 | | | | |
| | ----- vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F 76,44 * 300 | | | | |
| | Totale | kg | 22.932,000 | 1,00 | 22.932,00 |
| 5465 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | | | | |
| | ARMATURA LENTA CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. DATI GENERALI INCIDENZA ARMATURA LENTA = 160kg/m3 | | | | |
| | ----- vedi RIF.ART - BA.CZ.A.3 02.I 1032,36 * 160 | | | | |
| | Totale | kg | 165.177,600 | 1,00 | 165.177,60 |
| 5465 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | | | | |
| | ARMATURE BAGGIOLI E RITEGNI SPALLA - INCIDENZA 300kg/m3 | | | | |
| | ----- SPALLA "A" 3,79 * 300 | | | | |
| | SPALLA "B" 3,79 * 300 | | 1.137,000 | | |
| | Totale | kg | 1.137,000 | 1,00 | 2.274,00 |
| 54585 BA.CZ.A.3 11.A | Acciaio in opera per strutture in cemento armato precompresso ad armatura pre-tesa. | | | | |
| | ARMATURA PRE-TESA CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI01 - VI01 - Singolo Binario

VI01A - da SPA a SPB + (n.14 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|-----------------|------------|--------|------------|
| 54595 BA.CZ.A.3 12.A | DATI GENERALI ARMATURA PRE-TESA TRAVI IN C.A.P. = 72 TREFOLI/TRAVE (7 FILI 0.6" - 1102g/m) ----- (2*14) * ((72*1,102*25)) | kg | 55.540,800 | 1,97 | 109.415,38 |
| | Totale | | 55.540,800 | | |
| 54665 BA.CZ.A.3 16.A | Acciaio in fili, trecce e trefoli in opera per strutture in cemento armato precompresso ad armatura post-tesa. ARMATURA POST-TESA TRAVERSI DEL CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. DATI GENERALI ARMATURA POST-TESA TRAVERSI SUP. = 9 TREFOLI/TRAVERSO (7 FILI 0.6" - 1102g/m) ARMATURA POST-TESA TRAVERSI INF. = 7 TREFOLI/TRAVERSO (7 FILI 0.6" - 1102g/m) ----- (2*14) * (4*(9*1,102*5,70)) (2*14) * (4*(7*1,102*5,70)) | kg | 6.331,640 | 2,12 | 23.863,25 |
| | Totale | | 11.256,252 | | |
| 54655 BA.OP.A.3 06.A | Fornitura e posa in opera di malte reoplastiche INGHISAGGIO RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. SPALLA "A" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (1000*0,03) SPALLA "B" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (1000*0,03) RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "A" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 1 * (1000*0,03) SPALLA "B" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 1 * (1000*0,03) PILE RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*13) * 0,50 * 0,92 * (1000*0,03) RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*13) * 0,50 * 1,11 * (1000*0,03) | dm ³ | 12,60 | 0,80 | 1.334,88 |
| | Totale | | 1.668,60 | | |
| 54655 BA.OP.A.3 06.A | Fornitura e posa in opera dei dispositivi di ancoraggio dei ritegni antisismici LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO PER RITEGNO RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. SPALLA "A" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (7850*0,01) SPALLA "B" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (7850*0,01) RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "A" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 0,80 * (7850*0,01) SPALLA "B" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 0,80 * (7850*0,01) PILE RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*13) * 0,50 * 0,92 * (7850*0,01) | | 32,970 | | |
| | Totale | | 1.877,720 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI01 - VI01 - Singolo Binario

VI01A - da SPA a SPB + (n.14 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|--|---|--------|-----------|-----------|-------------------|
| 54675 BA.OP.A.3 07.A | RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*13) * 0,50 * 1,11 * (7850*0,01) | | 2.265,510 | | |
| | Totale | kg | 4.334,770 | 3,91 | 16.948,95 |
| | Fornitura e posa in opera di cuscinetti di appoggio elastomerici armati | | | | |
| | CUSCINETTI NEOPRENE ARMATO | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | |
| | 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 11,55 | | |
| | SPALLA "B" | | | | |
| | 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 11,55 | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | |
| 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 11,55 | | | |
| SPALLA "B" | | | | | |
| 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 11,55 | | | |
| PILE | | | | | |
| RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. ((2+2)*13) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | | 300,30 | | |
| RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. ((2+2)*13) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | | 300,30 | | |
| Totale | dm ³ | 646,80 | 62,14 | 40.192,15 | |
| 54685 BA.OP.A.3 07.C | Sovrapprezzo per apparecchi d'appoggio elastomerici aventi una dimensione inferiore a 10 dmc. | | | | |
| CUSCINETTI IN GOMMA ELASTOMERICA ARMATA PER RITEGNO Ritegno longitudinale centrale su Spalle e pile DATI ----- RIF.ART. BA.OP.A.3 07.A 646,80 | | | | | |
| Totale | dm ³ | 646,80 | 18,64 | 12.056,35 | |
| Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro | | | | | 728.210,68 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI01 - VI01 - Singolo Binario

VI01A - da SPA a SPB + (n.14 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|------------------------|--------|------------|
| 80 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES ----- DATI GENERALI LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE NETTA SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=3.45 m^2 Lunghezza totale Lu=24.80m PREDALLE CENTRALI - La=1.60 sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.15 sp. 5cm ----- GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO 1 * (25-0,2) * 3,45 PREDALLES 1 * (25-0,2) * ((2,15+1,60+1,60+2,15)) * 0,05 Totale parziale | m³ | 85,56 9,30 94,86 | | |
| | A dedurre 94,86 A sommare | | | -94,86 | |
| | CALCOLO GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES 14 * 94,86 Totale | m³ | 1.328,04 1.328,04 | 121,28 | 161.064,69 |
| 85 BA.CZ.A.3 02.G | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C35/45 N/mm2 VELETTE ----- DATI GENERALI VELETTE - H=1.01m sp. 9cm ----- VELETTE 2 * ((25-0,2)) * 0,09 * 1,01 Totale parziale | m³ | 4,51 4,51 | | |
| | A dedurre 4,51 A sommare | | | -4,51 | |
| | CALCOLO VELETTE 14 * 4,51 Totale | m³ | 63,14 63,14 | 129,90 | 8.201,89 |
| 54705 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE vedi ART.RIF - BA.CZ.A.3 02.F + BA.CZ.A.3 02.G 1391,18 Totale | m³ | 1.391,18 1.391,18 | 5,39 | 7.498,46 |
| 54715 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE ----- | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI01 - VI01 - Singolo Binario

VI01A - da SPA a SPB + (n.14 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|--------------------------------------|---------|-----------|
| | DATI GENERALI SEZIONE SOLETTA IN MEZZERIA H=37cm LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=3.45 m ² Lunghezza totale Lu=24.80m PREDALLE CENTRALI - La=1.60 sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.15 sp. 5cm VELETTE - H=1.01m sp. 9cm | | | | |
| | ----- CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO FRONTALI 2 * 3,45 MURETTI PARABALLAST (2+2) * ((25-0,2)) * 0,70 PREDALLES 1 * (25-0,2) * ((2,15+1,60+1,60+2,15)+(8*0,05)) VELETTE 2 * ((25-0,2)) * (2*(0,09+1,01)) | | 6,90 69,44 195,92 109,12 | | |
| | Totale parziale | m ² | 381,38 | | |
| | A dedurre 381,38 A sommare | | | -381,38 | |
| | ----- CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE SPA-P1 1 * 381,38 P1-P2 1 * 381,38 P2-P3 1 * 381,38 P13-SPB 1 * 381,38 | | 381,38 381,38 381,38 381,38 | | |
| | Totale | m ² | 1.525,52 | 16,40 | 25.018,53 |
| 54725 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE ----- DATI GENERALI SEZIONE SOLETTA IN MEZZERIA H=37cm LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=3.45 m ² Lunghezza totale Lu=24.80m PREDALLE CENTRALI - La=1.60 sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.15 sp. 5cm VELETTE - H=1.01m sp. 9cm | | | | |
| | ----- CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO FRONTALI 2 * 3,45 MURETTI PARABALLAST (2+2) * ((25-0,2)) * 0,70 PREDALLES | | 6,90 69,44 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI01 - VI01 - Singolo Binario

VI01A - da SPA a SPB + (n.14 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|-------------|-------------|------------|
| | 1 * (25-0,2) * ((2,15+1,60+1,60+2,15)+(8*0,05)) | | 195,92 | | |
| | VELETTE | | | | |
| | 2 * ((25-0,2)) * (2*(0,09+1,01)) | | 109,12 | | |
| | Totale parziale | m ² | 381,38 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 381,38 | | | -381,38 | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE | | | | |
| | P3-P4 | | | | |
| | 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P4-P5 | | | | |
| | 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P6-P7 | | | | |
| | 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P7-P8 | | | | |
| | 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P8-P9 | | | | |
| | 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P9-P10 | | | | |
| | 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P10-P11 | | | | |
| | 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P11-P12 | | | | |
| | 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P12-P13 | | | | |
| | 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | Totale | m ² | 3.432,42 | 18,53 | 63.602,74 |
| 54695 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | | | | |
| | ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI GENERALI | | | | |
| | INCIDENZA ARMATURA SOLETTA 140kg/m3 | | | | |
| | INCIDENZA ARMATURA PREDALLES 60kg/m3 | | | | |
| | INCIDENZA ARMATURA VELETTA 20kg/m3 | | | | |
| | ----- | | | | |
| | GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO | | | | |
| | 140 * (25-0,2) * 3,45 | | 11.978,400 | | |
| | PREDALLES | | | | |
| | 60 * (25-0,2) * (2,15+1,60+1,60+2,15) * 0,05 | | 558,000 | | |
| | VELETTE | | | | |
| | 20 * (2*(25-0,2)) * 0,09 * 1,01 | | 90,173 | | |
| | Totale parziale | kg | 12.626,573 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 12626,573 | | | -12.626,573 | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE | | | | |
| | 14 * 12626,573 | | 176.772,022 | | |
| | Totale | kg | 176.772,022 | 1,00 | 176.772,02 |
| 54730 | Fornitura e posa in opera di coprigiunto trasver sale impermeabile e dielettrico, per escursioni | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI01 - VI01 - Singolo Binario

VI01A - da SPA a SPB + (n.14 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|---------------------------------|--------|-----------|
| BA.OP.A.3 10.A | orizzontali fino a 30 mm GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm Larghezza Impalcato La=9.70 vasca FS in asse spalla 2 * 4,50 in asse pila 13 * 4,50 | | 9,00 58,50 | | |
| | Totale | m | 67,50 | 255,89 | 17.272,58 |
| 54735 BA.OP.A.3 10.B | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre i 30 mm GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm Larghezza Impalcato La=9.70 vasca FS in asse spalla 2 * 4,50 * ((105+105-30)) in asse pila 13 * 4,50 * ((105+105-30)) | | 1.620,00 10.530,00 | | |
| | Totale | m | 12.150,00 | 1,62 | 19.683,00 |
| 54745 BA.OP.A.3 11.A | Fornitura e posa in opera di piattabanda dielettrica per muretti laterali paraballast e marciapiedi, per escursioni fino a 30 mm PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse spalla muretti paraballast (2*2) * 1,50 camminamenti+cordoli (2*2) * ((1,78+0,82)) in asse pila muretti paraballast (2*13) * 1,50 camminamenti+cordoli (2*13) * ((1,78+0,82)) | | 6,00 10,40 39,00 67,60 | | |
| | Totale | m | 123,00 | 58,32 | 7.173,36 |
| 54755 BA.OP.A.3 11.B | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre 30 mm PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse spalla muretti paraballast | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI01 - VI01 - Singolo Binario

VI01A - da SPA a SPB + (n.14 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|---|---|--------|-----------|-----------|-------------------|----------|
| 54765 BA.OP.A.3 12.A | (2*2) * 1,50 * ((105+105-30)) camminamenti+cordoli | | 1.080,00 | | | |
| | (2*2) * ((1,78+0,82)) * ((105+105-30)) | | 1.872,00 | | | |
| | in asse pila muretti paraballast | | 7.020,00 | | | |
| | (2*13) * 1,50 * ((105+105-30)) camminamenti+cordoli | | 12.168,00 | | | |
| | (2*13) * ((1,78+0,82)) * ((105+105-30)) | Totale | m | 22.140,00 | 0,17 | 3.763,80 |
| | Fornitura e posa in opera di scossalina , dello spessore non inferiore a 2 mm | | | | | |
| | SCOSSALINA GIUNTI D'IMPALCATO DATI Larghezza Impalcato La=9.70 | | | | | |
| | in asse spalla 2 * 9,70 | | | 19,40 | | |
| | in asse pila 13 * 9,70 | | | 126,10 | | |
| | | Totale | m | 145,50 | 35,56 | 5.173,98 |
| Totale VIA - Soletta di completamento Euro | | | | | 495.225,05 | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI01 - VI01 - Singolo Binario

VI01A - da SPA a SPB + (n.14 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|--|----------------|-----------|---------|-----------|
| 54815 BA.CZ.C.1103.E | Fornitura di cunicoli per la protezione di cavi a due gole da 140 e 180 mm, di profondità interna 400 mm con fondo a spessore maggiorato, per viadotto o g | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | 1 PER BINARIO AREA SEZIONE CANALETTA A=0.0841m ² | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| | 1 * 25 | | | 25,00 | |
| | Totale parziale | m | | 25,00 | |
| | A dedurre | | | -25,00 | |
| | 25 | | | | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | |
| 14 * 25 | | | 350,00 | | |
| Totale | m | | 350,00 | 31,15 | 10.902,50 |
| 54825 BA.CZ.C.2101.K | Posa in opera di cunicoli in cemento delle dimensioni di 400x100 mm. | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | VEDI RIF. ART. BA.CZ.C.1103.E | | | | |
| 350 | | | 350,00 | | |
| Totale | m | | 350,00 | 14,20 | 4.970,00 |
| 54775 BA.OP.A.3 15.A | Impermeabilizzazione di impalcati e volti a mezzo di manto impermeabile dello spessore non inferiore a 4 mm | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4 | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare = 4.60m 2 * 25 * 4,60 | | | 230,00 | |
| | Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 25 * (1,93+1,93) | | | 96,50 | |
| | Totale parziale | m ² | | 326,50 | |
| | A dedurre | | | -326,50 | |
| | 326,5 | | | | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4 | | | | | |
| 14 * 326,5 | | | 4.571,00 | | |
| Totale | m ² | | 4.571,00 | 10,45 | 47.766,95 |
| 54785 BA.OP.A.3 18.A | Strato protettivo in conglomerato bituminoso dello spessore non inferiore a 5 cm | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE CON STRATO DI CONGLOMERATO BITUMINOSO (43mm) | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare = 4.60m 25 * 4,60 | | | 115,00 | |
| Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 25 * (1,93+1,93) | | | 96,50 | | |
| Totale parziale | m ² | | 211,50 | | |
| A dedurre | | | -211,50 | | |
| 211,50 | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI01 - VI01 - Singolo Binario

VI01A - da SPA a SPB + (n.14 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|--|--|------------|-----------|-----------|-----------|
| 54845 BA.OP.A.3 20.A | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE | | | | |
| | 14 * 211,50 | | 2.961,00 | | |
| | Totale | m² | 2.961,00 | 5,92 | 17.529,12 |
| | Fornitura e posa in opera di profilati di acciaio per parapetti, mensole e simili | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| IPE 100 p=8,1 kg/m, 1 MONTANTE OGNI 1.50m PER LATO (2*8,1) * (25/1,5) * 1,05 | | 283,506 | | | |
| PIASTRA DI BASE 200x150x10 p=2,36 kg (2*2,36) * (25/1,5) | | 78,668 | | | |
| PIASTRA DI BASE CON FUNZIONE DI PARAPIEDE 200x5mm p=7,85 kg/m (2*7,85) * 25 | | 392,500 | | | |
| Totale parziale | kg | 754,674 | | | |
| 10% per bulloni, tirafondi e saldature 754,674*10% | | 75,467 | | | |
| Totale generale | kg | 830,141 | | | |
| A dedurre | | | | | |
| 830,141 | | -830,141 | | | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| PARAPETTI PER IMPALCATO | | | | | |
| 14 * 830,141 | | 11.621,974 | | | |
| Totale | kg | 11.621,974 | 1,95 | 22.662,85 | |
| 54855 BA.OP.A.3 21.A | Fornitura e posa in opera di tubi di acciaio doppiamente zincati a caldo per parapetti, mensole e simili | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| | 4 TUBI D=42,4 sp 2,9 p=2,35 kg/m PER LATO (2*4*2,35) * 25 | | 470,000 | | |
| | Totale parziale | kg | 470,000 | | |
| | 10% per bulloni, e saldature 470*10% | | 47,000 | | |
| | Totale generale | kg | 517,000 | | |
| | A dedurre | | | | |
| 517 | | -517,000 | | | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| PARAPETTI PER IMPALCATO | | | | | |
| 14 * 517 | | 7.238,000 | | | |
| Totale | kg | 7.238,000 | 2,11 | 15.272,18 | |
| 2590 BA.PS.A.3 33.A | Fornitura e posa in opera di grigliato metallico, in acciaio zincato, per copertura di pozzetti, cunicoli e simili | | | | |
| | ISPEZIONABILITA' SU PULVINO | | | | |
| | GRIGLIATO PER PIANEROTTOLO PER DISCESA DELLA SCALA OGNI 3 CAMPATE STANDARD 190x120cm | | | | |
| | Grigliato tipo keller da 35kg/mq | | | | |
| (2*4) * 1,90 * 1,20 * 35 | | 638,400 | | | |
| Totale | kg | 638,400 | 2,18 | 1.391,71 | |
| 54805 IT.TU.E.3002.E | Fornitura e posa in opera di tubazione in PVC -U conforme alla norma UNI EN 1401-1 - diametro esterno 250 mm. | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI01 - VI01 - Singolo Binario

VI01A - da SPA a SPB + (n.14 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-----------------------------------|---|------|-------------------------|--------|-----------|
| | TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 ----- DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI Lunghezza Impalcato Lu=25m SOTTO SOLETTA - DN250 2 * 25 DISCENDENTE SULLE PILE - DN250 2 * 10 Totale parziale | m | 50,00 20,00 70,00 | | |
| | A dedurre 70 A sommare ----- TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 14 * 70 Totale | m | 980,00 980,00 | 25,65 | 25.137,00 |
| 54865 OM.ME.C.3 25.A | Fornitura e posa in opera di scala in ferro ISPEZIONABILITA' SU PULVINO SCALE DI DISCESA OGNI 3 CAMPATE- COMPRESO TELAIO COMPLETO AL PULVINO E BOTOLA IN METALLO - 180 kg/ml ALTEZZA STANDARD DI DISCESA H=3.10m (2*4) * 180 * 3,10 Totale | kg | 4.464,000 4.464,000 | 3,98 | 17.766,72 |
| 2580 OM.ME.C.3 25.B | Sovrapprezzo alla voce quando anziché la verniciatura è richiesta la zincatura ISPEZIONABILITA' SU PULVINO SCALE DI DISCESA OGNI 3 CAMPATE- COMPRESO TELAIO COMPLETO AL PULVINO E BOTOLA IN METALLO - 180 kg/ml ALTEZZA STANDARD DI DISCESA H=3.10m (2*4) * 180 * 3,10 Totale | kg | 4.464,000 4.464,000 | 0,22 | 982,08 |
| 54835 SS.CE.C.3102.B | Fornitura e posa in opera in corrispondenza dei muretti paraballast di tubo 140x140 sp. 3 mm provvisto di griglia e rete in acciaio keller. TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT ----- DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=25m 2 * (25/3) Totale parziale | Cad | 16,66 16,66 | | |
| | A dedurre 16,66 A sommare ----- TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT 14 * 16,66 Totale | Cad | 233,24 233,24 | 16,14 | 3.764,49 |
| 54795 VAT.RS3E.A01.0 9.0017 | Fornitura e posa in opera pluviale flangiato in PVC DN160 (L=0,50 m) grigliato metallico zincato a caldo (250x250mm) controtelaio speciale zincato costituito da: controtelaio e di manicotto flangiato - Tipo "mexicano" per innesto del pluviale PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA ----- DATI | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI01 - VI01 - Singolo Binario

VI01A - da SPA a SPB + (n.14 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------|---|------|-----------|--------|-------------------|
| | 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=25m 2 * (25/3) | | 16,66 | | |
| | Totale parziale | Cad | 16,66 | | |
| | A dedurre 16,66 | | -16,66 | | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA 14 * 17 | | 238,00 | | |
| | Totale | Cad | 238,00 | 21,54 | 5.126,52 |
| | Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro | | | | 173.272,12 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI02 - VI02 - Singolo Binario

VI02A - da SPA a SPB + (n.20 imp. C.A.P. 25m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|----------------------------|--------|--------------|
| 59635 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI02 - Spalla A - incidenza 110 Kg/mc 9 * 26 * ((,75*,75*3,1416)) * 110 - Spalla B - incidenza 140 Kg/mc 9 * 32 * ((,75*,75*3,1416)) * 140 - Pila 1 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 38 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 2 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 38 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 3 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 38 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 4 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 38 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 5 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 38 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 6 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 38 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 7 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 38 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 8 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 38 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 9 - incidenza 170 Kg/mc 9 * 43 * ((,6*,6*3,1416)) * 170 - Pila 10 - incidenza 170 Kg/mc 9 * 43 * ((,6*,6*3,1416)) * 170 - Pila 11 - incidenza 170 Kg/mc 9 * 43 * ((,6*,6*3,1416)) * 170 - Pila 12 - incidenza 170 Kg/mc 9 * 43 * ((,6*,6*3,1416)) * 170 - Pila 13 - incidenza 170 Kg/mc 9 * 43 * ((,6*,6*3,1416)) * 170 - Pila 14 - incidenza 170 Kg/mc 9 * 43 * ((,6*,6*3,1416)) * 170 - Pila 15 - incidenza 170 Kg/mc 9 * 43 * ((,6*,6*3,1416)) * 170 - Pila 16 - incidenza 170 Kg/mc 9 * 43 * ((,6*,6*3,1416)) * 170 - Pila 17- incidenza 170 Kg/mc 9 * 43 * ((,6*,6*3,1416)) * 170 - Pila 18 - incidenza 170 Kg/mc 9 * 43 * ((,6*,6*3,1416)) * 170 - Pila 19 - incidenza 170 Kg/mc 9 * 43 * ((,6*,6*3,1416)) * 170 | | | | |
| | Totale | kg | 1.430.327,97 0 | 1,00 | 1.430.327,97 |
| 46180 BA.DE.A.5 33.A | Rimozione d'opera di elementi strutturali di acciaio comprese le rotaie e i profilati in genere. VIADOTTO VI02 Travi di ripartizione Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 108841,920 | | | | |
| | Totale | kg | 108.841,920 108.841,920 | 0,03 | 3.265,26 |
| 60685 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi VIADOTTO VI02 - Spalla A - 9 * 26 * ((,75*,75*3,1416)) - Spalla B - 9 * 32 * ((,75*,75*3,1416)) - Pila 1 - 9 * 38 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 2 - 9 * 38 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 3 - 9 * 38 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 4 - 9 * 38 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 5 - 9 * 38 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 6 - 9 * 38 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 7 - 9 * 38 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 8 - 9 * 38 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 9 - 9 * 43 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 10 - 9 * 43 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 11 - 9 * 43 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 12 - 9 * 43 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 13 - 9 * 43 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 14 - 9 * 43 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 15 - 9 * 43 * ((,6*,6*3,1416)) | | | | |
| | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI02 - VI02 - Singolo Binario

VI02A - da SPA a SPB + (n.20 imp. C.A.P. 25m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|-----------|--------|--------------|
| | - Pila 16 - 9 * 43 * ((,6*,6*3,1416)) | | 437,31 | | |
| | - Pila 17- 9 * 43 * ((,6*,6*3,1416)) | | 437,31 | | |
| | - Pila 18 - 9 * 43 * ((,6*,6*3,1416)) | | 437,31 | | |
| | - Pila 19 - 9 * 43 * ((,6*,6*3,1416)) | | 437,31 | | |
| | Totale | m³ | 8.826,03 | 0,26 | 2.294,77 |
| 46190 BA.PD.A.3 05.C | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro, del diametro non inferiore a 1200 mm | | | | |
| | VIADOTTO VI02 | | | | |
| | - Pila 1 9 * 38 | | 342,00 | | |
| | - Pila 2 9 * 38 | | 342,00 | | |
| | - Pila 3 9 * 38 | | 342,00 | | |
| | - Pila 4 9 * 38 | | 342,00 | | |
| | - Pila 5 9 * 38 | | 342,00 | | |
| | - Pila 6 9 * 38 | | 342,00 | | |
| | - Pila 7 9 * 38 | | 342,00 | | |
| | - Pila 8 9 * 38 | | 342,00 | | |
| | - Pila 9 9 * 43 | | 387,00 | | |
| | - Pila 10 9 * 43 | | 387,00 | | |
| | - Pila 11 9 * 43 | | 387,00 | | |
| | - Pila 12 9 * 43 | | 387,00 | | |
| | - Pila 13 9 * 43 | | 387,00 | | |
| | - Pila 14 9 * 43 | | 387,00 | | |
| | - Pila 15 9 * 43 | | 387,00 | | |
| | - Pila 16 9 * 43 | | 387,00 | | |
| | - Pila 17 9 * 43 | | 387,00 | | |
| | - Pila 18 9 * 43 | | 387,00 | | |
| | - Pila 19 9 * 43 | | 387,00 | | |
| | Totale | m | 6.993,00 | 160,63 | 1.123.285,59 |
| 59625 BA.PD.A.3 05.D | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro, del diametro non inferiore a 1500 mm | | | | |
| | VIADOTTO VI02 | | | | |
| | - Spalla A 9 * 26 | | 234,00 | | |
| | - Spalla B 9 * 32 | | 288,00 | | |
| | Totale | m | 522,00 | 221,96 | 115.863,12 |
| 46150 BA.PD.A.3 16.A | Formazione di palancolati con palancole tipo 'Larssen' | | | | |
| | VIADOTTO VI02 | | | | |
| | OPERE PROVVISORIALI | | | | |
| | - palancole metalliche Pu32 | | | | |
| | - Spalla A 49,20 * 12 | | 590,40 | | |
| | - Pila 1 39,98 * 12 | | 479,76 | | |
| | - Pila 2 39,98 * 12 | | 479,76 | | |
| | - Pila 6 39,98 * 14 | | 559,72 | | |
| | - Pila 7 39,98 * 16 | | 639,68 | | |
| | - Pila 11 39,98 * 14 | | 559,72 | | |
| | - Pila 12 39,98 * 14 | | 559,72 | | |
| | - Pila 15 39,98 * 14 | | 559,72 | | |
| | - Pila 16 39,98 * 14 | | 559,72 | | |
| | - Pila 17 39,98 * 13 | | 519,74 | | |
| | - Pila 18 39,98 * 13 | | 519,74 | | |
| | - Pila 19 39,98 * 14 | | 559,72 | | |
| | Totale | m² | 6.587,40 | 38,15 | 251.309,31 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI02 - VI02 - Singolo Binario

VI02A - da SPA a SPB + (n.20 imp. C.A.P. 25m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|-------------|--------|---------------------|
| 46160 FA.OM.A.1001.B | Acciaio in profilati, della qualità S 275, lavorato per carpenteria metallica in genere. VIADOTTO VI02 Travi di ripartizione travi HEB400 kg/ml 155.00 - Spalla A 45,20 * 155 - Pila 1-2-6-7-11-12-15-16-17-18-19 11 * 35,60 * 155 Puntoni diam.mm.254 s.mm.20 kg/ml 115.00 - Spalla A 4 * 5,66 * 115 - Pila 1-2-6-7-11-12-15-16-17-18-19 (4*11) * 5,66 * 115 | | | | |
| | | | 7.006,000 | | |
| | | | 60.698,000 | | |
| | | | 2.603,600 | | |
| | | | 28.639,600 | | |
| | Totale parziale | kg | 98.947,200 | | |
| | 10% per pezzi speciali, saldature, bullonature etc etc (10%) * 98947,2 | | 9.894,720 | | |
| | Totale generale | kg | 108.841,920 | | |
| | Totale | kg | 108.841,920 | 1,80 | 195.915,46 |
| 46170 FA.OM.A.2001.A | Posa in opera di elementi in acciaio di cui alle voci FA.OM.A.1001 - FA.OM.A.1002 VIADOTTO VI02 Travi di ripartizione Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 108841,920 | | | | |
| | | | 108.841,920 | | |
| | Totale | kg | 108.841,920 | 0,99 | 107.753,50 |
| | Totale VI2 - Pali o pozzi Euro | | | | 3.230.014,98 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI02 - VI02 - Singolo Binario

VI02A - da SPA a SPB + (n.20 imp. C.A.P. 25m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|-----------|--------|------------|
| 59695 BA.CZ.A.3 01.A | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C12/15 N/mm2 VIADOTTO VI02 - Spalla A 12,3 * 12,3 * ,2 - Pila 1 (9,6+,3) * (9,6+,3) * ,2 - Pila 2 (9,6+,3) * (9,6+,3) * ,2 - Pila 3 (9,6+,3) * (9,6+,3) * ,2 - Pila 4 (9,6+,3) * (9,6+,3) * ,2 - Pila 5 (9,6+,3) * (9,6+,3) * ,2 - Pila 6 (9,6+,3) * (9,6+,3) * ,2 - Pila 7 (9,6+,3) * (9,6+,3) * ,2 - Pila 8 (9,6+,3) * (9,6+,3) * ,2 - Pila 9 (9,6+,3) * (9,6+,3) * ,2 - Pila 10 (9,6+,3) * (9,6+,3) * ,2 - Pila 11 (9,6+,3) * (9,6+,3) * ,2 - Pila 12 (9,6+,3) * (9,6+,3) * ,2 - Pila 13 (9,6+,3) * (9,6+,3) * ,2 - Pila 14 (9,6+,3) * (9,6+,3) * ,2 - Pila 15 (9,6+,3) * (9,6+,3) * ,2 - Pila 16 (9,6+,3) * (9,6+,3) * ,2 - Pila 17 (9,6+,3) * (9,6+,3) * ,2 - Pila 18 (9,6+,3) * (9,6+,3) * ,2 - Pila 19 (9,6+,3) * (9,6+,3) * ,2 - Spalla B 12,3 * 12,3 * ,2 | | | | |
| | Totale | m ³ | 432,92 | 80,31 | 34.767,81 |
| 59705 BA.CZ.A.3 01.E | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C28/35 N/mm2 VIADOTTO VI02 - Spalla A 12 * 12 * 2 - Pila 1 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 2 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 3 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 4 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 5 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 6 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 7 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 8 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 9 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 10 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 11 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 12 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 13 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 14 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 15 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 16 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 17 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 18 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 19 9,6 * 9,6 * 2,5 - Spalla B 12 * 12 * 2 | | | | |
| | Totale | m ³ | 4.953,60 | 109,75 | 543.657,60 |
| 59715 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI02 - VI02 - Singolo Binario

VI02A - da SPA a SPB + (n.20 imp. C.A.P. 25m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|-----------|--------|-----------|
| 59735 BA.CZ.A.3 04.A | VIADOTTO VI02 vedi quantità art BA.CZ.A.3 01.E 4953,60 | m ³ | 4.953,60 | 5,39 | 26.699,90 |
| | Totale | | 4.953,60 | | |
| 59725 BA.CZ.A.3 09.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e simili | m ² | 2.016,00 | 10,09 | 20.341,44 |
| | Totale | | | | |
| 59735 BA.CZ.A.3 04.A | VIADOTTO VI02 | m ³ | 96,00 | 5,39 | 26.699,90 |
| | - Spalla A 2 * (12+12) * 2 | | 96,00 | | |
| 59725 BA.CZ.A.3 09.B | - Pila 1 2 * (9,6*2) * 2,50 | m ² | 32.256,00 | 10,09 | 20.341,44 |
| | - Pila 2 2 * (9,6*2) * 2,50 | | 32.256,00 | | |
| 59735 BA.CZ.A.3 04.A | - Pila 3 2 * (9,6*2) * 2,50 | m ³ | 96,00 | 5,39 | 26.699,90 |
| | - Pila 4 2 * (9,6*2) * 2,50 | | 96,00 | | |
| 59725 BA.CZ.A.3 09.B | - Pila 5 2 * (9,6*2) * 2,50 | m ² | 32.256,00 | 10,09 | 20.341,44 |
| | - Pila 6 2 * (9,6*2) * 2,50 | | 32.256,00 | | |
| 59735 BA.CZ.A.3 04.A | - Pila 7 2 * (9,6*2) * 2,50 | m ³ | 96,00 | 5,39 | 26.699,90 |
| | - Pila 8 2 * (9,6*2) * 2,50 | | 96,00 | | |
| 59725 BA.CZ.A.3 09.B | - Pila 9 2 * (9,6*2) * 2,50 | m ² | 32.256,00 | 10,09 | 20.341,44 |
| | - Pila 10 2 * (9,6*2) * 2,50 | | 32.256,00 | | |
| 59735 BA.CZ.A.3 04.A | - Pila 11 2 * (9,6*2) * 2,50 | m ³ | 96,00 | 5,39 | 26.699,90 |
| | - Pila 12 2 * (9,6*2) * 2,50 | | 96,00 | | |
| 59725 BA.CZ.A.3 09.B | - Pila 13 2 * (9,6*2) * 2,50 | m ² | 32.256,00 | 10,09 | 20.341,44 |
| | - Pila 14 2 * (9,6*2) * 2,50 | | 32.256,00 | | |
| 59735 BA.CZ.A.3 04.A | - Pila 15 2 * (9,6*2) * 2,50 | m ³ | 96,00 | 5,39 | 26.699,90 |
| | - Pila 16 2 * (9,6*2) * 2,50 | | 96,00 | | |
| 59725 BA.CZ.A.3 09.B | - Pila 17 2 * (9,6*2) * 2,50 | m ² | 32.256,00 | 10,09 | 20.341,44 |
| | - Pila 18 2 * (9,6*2) * 2,50 | | 32.256,00 | | |
| 59735 BA.CZ.A.3 04.A | - Pila 19 2 * (9,6*2) * 2,50 | m ³ | 96,00 | 5,39 | 26.699,90 |
| | - Spalla B 2 * (12+12) * 2 | | 96,00 | | |
| 59725 BA.CZ.A.3 09.B | - Spalla A - incidenza 110 Kg/mc 110 * 12 * 12 * 2 | m ² | 31.680,00 | 10,09 | 20.341,44 |
| | - Pila 1 - incidenza 140 Kg/mc 140 * 9,6 * 9,6 * 2,50 | | 32.256,00 | | |
| 59735 BA.CZ.A.3 04.A | - Pila 2 - incidenza 140 Kg/mc 140 * 9,6 * 9,6 * 2,50 | m ³ | 96,00 | 5,39 | 26.699,90 |
| | - Pila 3 - incidenza 140 Kg/mc 140 * 9,6 * 9,6 * 2,50 | | 96,00 | | |
| 59725 BA.CZ.A.3 09.B | - Pila 4 - incidenza 140 Kg/mc 140 * 9,6 * 9,6 * 2,50 | m ² | 32.256,00 | 10,09 | 20.341,44 |
| | - Pila 5 - incidenza 140 Kg/mc 140 * 9,6 * 9,6 * 2,50 | | 32.256,00 | | |
| 59735 BA.CZ.A.3 04.A | - Pila 6 - incidenza 140 Kg/mc 140 * 9,6 * 9,6 * 2,50 | m ³ | 96,00 | 5,39 | 26.699,90 |
| | - Pila 7 - incidenza 140 Kg/mc 140 * 9,6 * 9,6 * 2,50 | | 96,00 | | |
| 59725 BA.CZ.A.3 09.B | - Pila 8 - incidenza 140 Kg/mc 140 * 9,6 * 9,6 * 2,50 | m ² | 32.256,00 | 10,09 | 20.341,44 |
| | - Pila 9 - incidenza 140 Kg/mc 140 * 9,6 * 9,6 * 2,50 | | 32.256,00 | | |
| 59735 BA.CZ.A.3 04.A | - Pila 10 - incidenza 140 Kg/mc 140 * 9,6 * 9,6 * 2,50 | m ³ | 96,00 | 5,39 | 26.699,90 |
| | - Pila 11 - incidenza 140 Kg/mc 140 * 9,6 * 9,6 * 2,50 | | 96,00 | | |
| 59725 BA.CZ.A.3 09.B | - Pila 12 - incidenza 140 Kg/mc 140 * 9,6 * 9,6 * 2,50 | m ² | 32.256,00 | 10,09 | 20.341,44 |
| | - Pila 13 - incidenza 140 Kg/mc 140 * 9,6 * 9,6 * 2,50 | | 32.256,00 | | |
| 59735 BA.CZ.A.3 04.A | - Pila 14 - incidenza 140 Kg/mc 140 * 9,6 * 9,6 * 2,50 | m ³ | 96,00 | 5,39 | 26.699,90 |
| | - Pila 15 - incidenza 140 Kg/mc 140 * 9,6 * 9,6 * 2,50 | | 96,00 | | |
| 59725 BA.CZ.A.3 09.B | - Pila 16 - incidenza 140 Kg/mc 140 * 9,6 * 9,6 * 2,50 | m ² | 32.256,00 | 10,09 | 20.341,44 |
| | - Pila 17 - incidenza 140 Kg/mc 140 * 9,6 * 9,6 * 2,50 | | 32.256,00 | | |
| 59735 BA.CZ.A.3 04.A | - Pila 18 - incidenza 140 Kg/mc 140 * 9,6 * 9,6 * 2,50 | m ³ | 96,00 | 5,39 | 26.699,90 |
| | - Pila 19 - incidenza 140 Kg/mc 140 * 9,6 * 9,6 * 2,50 | | 96,00 | | |
| 59725 BA.CZ.A.3 09.B | - Spalla B - incidenza 110 Kg/mc 110 * 12 * 12 * 2 | m ² | 31.680,00 | 10,09 | 20.341,44 |
| | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI02 - VI02 - Singolo Binario

VI02A - da SPA a SPB + (n.20 imp. C.A.P. 25m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|--|--------|------------|
| | Totale | kg | 676.224,000 | 1,00 | 676.224,00 |
| 59685 BA.MT.A.3 29.A | Riempitivi vari e sistemazione superficiale con regolarizzazione delle pendenze, con terre provenienti dagli scavi VIADOTTO VI 02 quantità scavi (vedi quantità BA.MT.C.0101.A 19849,24 - a dedurre volume fondazioni interrate - quantità di cui all'art. BA.CZ.A.3 01.A -1 * 432,92 - quantità di cui all'art. BA.CZ.A.3 01.E -1 * 4953,60 - a dedurre volume elevazioni Spalla A - muro frontale+ ringrosso -1 * 11,5 * 2,7 * 1,18 Spalla B - muro frontale+ ringrosso -1 * 11,50 * 2,7 * 1,6 Pile 3-4-5-8-9-10-13-14(media altezza 1.15) - Pile Ø 3500 -8 * ((1,75*1,75*3,1416)) * 1,15 | | 19.849,24 -432,92 -4.953,60 -36,64 -49,68 -88,50 | | |
| | Totale | m³ | 14.287,90 | 0,90 | 12.859,11 |
| 59645 BA.MT.A.3001.A | Scavo di sbancamento in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi VIADOTTO VI02 - Spalla A ((287,34+196)/2) * 1,15 - Pila 3 ((672,62+134,56)/2) * 4,99 - Pila 4 ((524,21+134,56)/2) * 4,22 - Pila 5 ((527,31+134,56)/2) * 3,70 - Pila 8 ((400,22+134,56)/2) * 3,86 - Pila 9 ((408,19+134,56)/2) * 3,86 - Pila 10 ((523,36+134,56)/2) * 3,7 - Pila 13 ((442,33+134,56)/2) * 3,85 - Pila 14 ((482,8+134,56)/2) * 3,9 - Spalla B ((576,76+196)/2) * 4,52 | | 277,92 2.013,91 1.390,03 1.224,48 1.032,13 1.047,53 1.217,15 1.110,53 1.203,85 1.746,44 | | |
| | Totale | m³ | 12.263,97 | 1,80 | 22.075,15 |
| 59655 BA.MT.A.3003.A | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi fino alla profondità di 2 m VIADOTTO VI02 - Spalla A (scavo tra palancole) 145,15 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 40 * ,22 * 2 - Pila 1 (scavo tra palancole) 145,15 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 2 - Pila 2 (scavo tra palancole) 145,15 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 2 - Pila 6 (scavo tra palancole) 145,15 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 2 - Pila 7 (scavo tra palancole) 145,15 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 2 - Pila 11 (scavo tra palancole) 145,15 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 2 - Pila 12 (scavo tra palancole) 145,15 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 2 - Pila 15 (scavo tra palancole) 145,15 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 2 - Pila 16 (scavo tra palancole) 145,15 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 2 - Pila 17 (scavo tra palancole) 145,15 * 2 | | 290,30 17,60 290,30 14,08 290,30 14,08 290,30 14,08 290,30 14,08 290,30 14,08 290,30 14,08 290,30 14,08 290,30 14,08 290,30 14,08 290,30 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI02 - VI02 - Singolo Binario

VI02A - da SPA a SPB + (n.20 imp. C.A.P. 25m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|---|----------------|-----------|-----------|-----------|
| 59665 BA.MT.A.3003.B | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 2 | | 14,08 | | |
| | - Pila 18 (scavo tra palancole) 145,15 * 2 | | 290,30 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 2 | | 14,08 | | |
| | - Pila 19 (scavo tra palancole) 145,15 * 2 | | 290,30 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 2 | | 14,08 | | |
| | Totale | m ³ | 3.656,08 | 3,27 | 11.955,38 |
| | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 2 m e fino a 4 m | | | | |
| | VIADOTTO VI02 | | | | |
| | - Spalla A (scavo tra palancole) 145,15 * 1,52 | | 220,63 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 40 * ,22 * 1,52 | | 13,38 | | |
| - Pila 1 (scavo tra palancole) 145,15 * 2 | | 290,30 | | | |
| incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 2 | | 14,08 | | | |
| - Pila 2 (scavo tra palancole) 145,15 * 2 | | 290,30 | | | |
| incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 2 | | 14,08 | | | |
| - Pila 6 (scavo tra palancole) 145,15 * 1,87 | | 271,43 | | | |
| incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 1,87 | | 13,16 | | | |
| - Pila 7 (scavo tra palancole) 145,15 * 1,95 | | 283,04 | | | |
| incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 1,95 | | 13,73 | | | |
| - Pila 11 (scavo tra palancole) 145,15 * 2 | | 290,30 | | | |
| incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 2 | | 14,08 | | | |
| - Pila 12 (scavo tra palancole) 145,15 * 1,77 | | 256,92 | | | |
| incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 1,77 | | 12,46 | | | |
| - Pila 15 (scavo tra palancole) 145,15 * 1,86 | | 269,98 | | | |
| incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 1,86 | | 13,09 | | | |
| - Pila 16 (scavo tra palancole) 145,15 * 1,85 | | 268,53 | | | |
| incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 1,85 | | 13,02 | | | |
| - Pila 17 (scavo tra palancole) 145,15 * 1,88 | | 272,88 | | | |
| incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 1,88 | | 13,24 | | | |
| - Pila 18 (scavo tra palancole) 145,15 * 1,9 | | 275,79 | | | |
| incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 1,9 | | 13,38 | | | |
| - Pila 19 (scavo tra palancole) 145,15 * 2 | | 290,30 | | | |
| incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 2 | | 14,08 | | | |
| Totale | m ³ | 3.442,18 | 3,76 | 12.942,60 | |
| 59815 BA.MT.A.3003.C | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 4 m e fino a 6 m | | | | |
| | VIADOTTO VI02 | | | | |
| | - Pila 2 (scavo tra palancole) 145,15 * 1,45 | | 210,47 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 1,45 | | 10,21 | | |
| | - Pila 19 145,15 * 1,75 | | 254,01 | | |
| incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 1,75 | | 12,32 | | | |
| Totale | m ³ | 487,01 | 5,14 | 2.503,23 | |
| 60135 BA.MT.A.3107.A | Fornit.e posa in opera di misto cement.da cava,gettato e costipato in opera in strati di spess<50 cm,con caratter.indicate nel Capit.Op.Civ.con cemento>4 | | | | |
| | SPALLA B interno (escluso SubBallast e Supercompattato) 6,90 * 7,90 * (8,98-(0,3+0,12)) | | 466,61 | | |
| | dente esterno 1su1 per rilev. h>4m (((1,00+4,00)/2)) * 9,70 * 3,00 | | 72,75 | | |
| Totale | m ³ | 539,36 | 43,81 | 23.629,36 | |
| 59675 | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI02 - VI02 - Singolo Binario

VI02A - da SPA a SPB + (n.20 imp. C.A.P. 25m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|---|----------------|---|--------|---------------------|
| BA.MT.C.0101.A | VIADOTTO VI02 vedi quantità art BA.MT.A.3001.A 12263,97 vedi quantità art BA.MT.A.3003.A 3656,08 vedi quantità art BA.MT.A.3003.B 3442,18 vedi quantità art BA.MT.A.3003.C 487,01 | | 12.263,97 3.656,08 3.442,18 487,01 | | |
| | Totale | m ³ | 19,849,24 | 0,26 | 5.160,80 |
| | Totale VI3 - Fondazioni Euro | | | | 1.392.816,38 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI02 - VI02 - Singolo Binario

VI02A - da SPA a SPB + (n.20 imp. C.A.P. 25m)

VI4 - Spalle

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|-------------------------|--|----------------|-----------|--------|-----------|--|
| 47150 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 VIADOTTO VI02 SPALLA A - muro frontale 9,70 * 1,2 * 6 - ringrosso muro frontale area da pln dwg (11.18 mq) 11,18 * 6 - muri d'ala 2 * 6,65 * 1,2 * 6 2 * 6,65 * ,8 * (4,25-,7) - muro opposto muro forntale 7,5 * 1,2 * 8,46 - soletta di ripartizione 6,65 * 9,7 * ,5 - paraghiaia 9,70 * 0,50 * (4,25-,7) - ringrosso paraghiaia 9,7 * ((,4+,21)/2) * ,2 2 * (6,65+,5) * ,15 SPALLA B - muro frontale 9,70 * 1,2 * 6 - ringrosso muro frontale area da pln dwg (11.18 mq) 11,18 * 6 - muri d'ala 2 * 6,65 * 1,2 * 6 2 * 6,65 * ,8 * 2,95 - soletta di ripartizione 6,65 * 9,7 * ,5 - paraghiaia 9,70 * 0,50 * 2,63 - ringrosso paraghiaia 9,7 * ((,67+,5)/2) * ,17 9,7 * ,53 * ,67 2 * (6,65+,5) * ,15 <div style="text-align: right;">Totale</div> | | | | | |
| | | m ³ | 714,45 | 121,28 | 86.648,50 | |
| 47160 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI02 vedi quantità art BA.CZ.A.3 02.F 714,45 <div style="text-align: right;">Totale</div> | | | | | |
| | | m ³ | 714,45 | 5,39 | 3.850,89 | |
| 47180 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 VIADOTTO VI02 SPALLA A - muro frontale 2 * (9,7+1,2) * 4 - ringrosso muro frontale area da pln dwg (9.90 mq) 9,90 * 4 - muri d'ala (2*2) * (6,65+1,2) * 4 - muro opposto muro forntale 2 * (7,5+1,2) * 4 SPALLA B - muro frontale 2 * (9,7+1,2) * 4 - ringrosso muro frontale area da pln dwg (9.90 mq) 9,9 * 4 - muri d'ala (2*2) * (6,65+1,2) * 4 <div style="text-align: right;">Totale</div> | | | | | |
| | | m ² | 574,40 | 13,46 | 7.731,42 | |
| 47190 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 VIADOTTO VI02 SPALLA A - muro frontale 2 * (9,7+1,2) * (6-4) - ringrosso muro frontale area da pln dwg (9.90 mq) 9,9 * (6-2) - muri d'ala (2*2) * (6,65+1,2) * 4 (2*2) * (6,65+,8) * (4,25-,7) - muro opposto muro forntale 2 * (7,5+1,2) * 4 <div style="text-align: right;">Totale</div> | | | | | |
| | | m ² | 69,60 | | | |
| | | | 43,60 | | | |
| | | | 39,60 | | | |
| | | | 125,60 | | | |
| | | | 105,79 | | | |
| | | | 69,60 | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI02 - VI02 - Singolo Binario

VI02A - da SPA a SPB + (n.20 imp. C.A.P. 25m)

VI4 - Spalle

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|------------|--------|-------------------|
| | - soletta di ripartizione 2 * (6,65+9,7) * ,5 | | 16,35 | | |
| | - tappo 6,65 * 9,7 | | 64,51 | | |
| | - paraghiaia 2 * (9,7+,5) * (4,25-,7) | | 72,42 | | |
| | - ringrosso paraghiaia 2 * (9,7+1,15) * ,2 | | 4,34 | | |
| | 2 * (6,65+,5) * ,7 | | 10,01 | | |
| | SPALLA B | | | | |
| | - muro frontale 2 * (9,7+1,2) * 4 | | 87,20 | | |
| | - ringrosso muro frontale area da pln dwg (9.90 mq) 9,9 * 4 | | 39,60 | | |
| | - muri d'ala (2*2) * (6,65+1,2) * 4 | | 125,60 | | |
| | (2*2) * (6,65+,8) * 2,95 | | 87,91 | | |
| | - soletta di ripartizione 2 * (6,65+9,7) * ,5 | | 16,35 | | |
| | - tappo 6,65 * 9,7 | | 64,51 | | |
| | - paraghiaia 2 * (9,7+,5) * 2,63 | | 53,65 | | |
| | - ringrosso paraghiaia 2 * (9,7+,59) * ,17 | | 3,50 | | |
| | 2 * (9,7+,53) * ,67 | | 13,71 | | |
| | (2*2) * (7,15+1,15) * ,7 | | 23,24 | | |
| | Totale | m ² | 1.067,09 | 16,40 | 17.500,28 |
| 59835 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 | | | | |
| | VIADOTTO VI02 | | | | |
| | SPALLA A | | | | |
| | - muro opposto muro frontale 2 * (7,5+1,2) * ,46 | | 8,00 | | |
| | Totale | m ² | 8,00 | 18,53 | 148,24 |
| 47170 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | | | | |
| | VIADOTTO VI02 | | | | |
| | ELEVAZIONE - 120 kg/mc | | | | |
| | vedi quantità art BA.CZ.A.3 02.F 120 * 714,45 | | 85.734,000 | | |
| | Totale | kg | 85.734,000 | 1,00 | 85.734,00 |
| | Totale VI4 - Spalle Euro | | | | 201.613,33 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI02 - VI02 - Singolo Binario

VI02A - da SPA a SPB + (n.20 imp. C.A.P. 25m)

VI5 - Pile

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|-----------|--------|------------|
| 45700 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 VIADOTTO VI02 - Pila 1 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * 4,5 - Pila 2 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * 7,65 - Pila 3 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * 8,8 - Pila 4 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * 8,8 - Pila 5 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * 9 - Pila 6 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * 9,30 - Pila 7 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * (11,2-2,2) - Pila 8 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * 10,50 - Pila 9 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * 11 - Pila 10 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * 11,40 - Pila 11 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * 11,50 - Pila 12 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * 11,40 - Pila 13 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * 12 - Pila 14 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * 12,50 - Pila 15 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * 12,70 - Pila 16 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * 12,80 - Pila 17 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * 12,70 - Pila 18 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * 12,70 - Pila 19 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * 10 | | | | |
| | Totale | m³ | 1.907,17 | 121,28 | 231.301,58 |
| 45710 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI01 Vedi quantità art BA.CZ.A.3 02.F 1907,17 | | | | |
| | Totale | m³ | 1.907,17 | 5,39 | 10.279,65 |
| 45730 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 VIADOTTO VI02 - Pila 1 Ø 3500 (3,50*3,1416) * 4 - Pila 2 Ø 3500 (3,50*3,1416) * 4 - Pila 3 Ø 3500 (3,50*3,1416) * 4 - Pila 4 Ø 3500 (3,50*3,1416) * 4 - Pila 5 Ø 3500 (3,50*3,1416) * 4 - Pila 6 Ø 3500 (3,50*3,1416) * 4 - Pila 7 Ø 3500 (3,50*3,1416) * 4 - Pila 8 Ø 3500 (3,50*3,1416) * 4 - Pila 9 Ø 3500 (3,50*3,1416) * 4 - Pila 10 Ø 3500 (3,50*3,1416) * 4 - Pila 11 Ø 3500 (3,50*3,1416) * 4 - Pila 12 Ø 3500 (3,50*3,1416) * 4 - Pila 13 Ø 3500 (3,50*3,1416) * 4 - Pila 14 Ø 3500 (3,50*3,1416) * 4 - Pila 15 Ø 3500 (3,50*3,1416) * 4 - Pila 16 Ø 3500 (3,50*3,1416) * 4 - Pila 17 Ø 3500 (3,50*3,1416) * 4 - Pila 18 Ø 3500 (3,50*3,1416) * 4 - Pila 19 Ø 3500 (3,50*3,1416) * 4 | | | | |
| | Totale | m² | 836,00 | 13,46 | 11.252,56 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI02 - VI02 - Singolo Binario

VI02A - da SPA a SPB + (n.20 imp. C.A.P. 25m)

VI5 - Pile

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|-------------------------|--|----------------|-----------|--------|-----------|--|
| 45740 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 VIADOTTO VI02 - Pila 1 Ø 3500 (3,50*3,1416) * (4,5-4) - Pila 2 Ø 3500 (3,50*3,1416) * (7,65-4) - Pila 3 Ø 3500 (3,50*3,1416) * 4 - Pila 4 Ø 3500 (3,50*3,1416) * 4 - Pila 5 Ø 3500 (3,50*3,1416) * 4 - Pila 6 Ø 3500 (3,50*3,1416) * 4 - Pila 7 Ø 3500 (3,50*3,1416) * 4 - Pila 8 Ø 3500 (3,50*3,1416) * 4 - Pila 9 Ø 3500 (3,50*3,1416) * 4 - Pila 10 Ø 3500 (3,50*3,1416) * 4 - Pila 11 Ø 3500 (3,50*3,1416) * 4 - Pila 12 Ø 3500 (3,50*3,1416) * 4 - Pila 13 Ø 3500 (3,50*3,1416) * 4 - Pila 14 Ø 3500 (3,50*3,1416) * 4 - Pila 15 Ø 3500 (3,50*3,1416) * 4 - Pila 16 Ø 3500 (3,50*3,1416) * 4 - Pila 17 Ø 3500 (3,50*3,1416) * 4 - Pila 18 Ø 3500 (3,50*3,1416) * 4 - Pila 19 Ø 3500 (3,50*3,1416) * 4 | | | | | |
| | Totale | m ² | 793,65 | 16,40 | 13.015,86 | |
| 46210 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 VIADOTTO VI02 - Pila 3 Ø 3500 (3,50*3,1416) * (8,8-4-4) - Pila 4 Ø 3500 (3,50*3,1416) * (8,8-4-4) - Pila 5 Ø 3500 (3,50*3,1416) * (9-4-4) - Pila 6 Ø 3500 (3,50*3,1416) * (9,30-4-4) - Pila 7 Ø 3500 (3,50*3,1416) * (9-4-4) - Pila 8 Ø 3500 (3,50*3,1416) * (10,50-4-4) - Pila 9 Ø 3500 (3,50*3,1416) * (11-4-4) - Pila 10 Ø 3500 (3,50*3,1416) * (11,40-4-4) - Pila 11 Ø 3500 (3,50*3,1416) * (11,50-4-4) - Pila 12 Ø 3500 (3,50*3,1416) * (11,40-4-4) - Pila 13 Ø 3500 (3,50*3,1416) * (12-4-4) - Pila 14 Ø 3500 (3,50*3,1416) * 4 - Pila 15 Ø 3500 (3,50*3,1416) * 4 - Pila 16 Ø 3500 (3,50*3,1416) * 4 - Pila 17 Ø 3500 (3,50*3,1416) * 4 - Pila 18 Ø 3500 (3,50*3,1416) * 4 - Pila 19 Ø 3500 (3,50*3,1416) * (10-4-4) | | | | | |
| | Totale | m ² | 513,70 | 18,53 | 9.518,86 | |
| 46220 BA.CZ.A.3 05.D | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m.12 e fino a m. 16 VIADOTTO VI02 - Pila 14 Ø 3500 (3,50*3,1416) * (12,50-4-4-4) - Pila 15 Ø 3500 (3,50*3,1416) * (12,70-4-4-4) - Pila 16 Ø 3500 (3,50*3,1416) * (12,80-4-4-4) - Pila 17 Ø 3500 (3,50*3,1416) * (12,70-4-4-4) - Pila 18 Ø 3500 (3,50*3,1416) * (12,70-4-4-4) | | | | | |
| | | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI02 - VI02 - Singolo Binario

VI02A - da SPA a SPB + (n.20 imp. C.A.P. 25m)

VI5 - Pile

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|-------------|--------|-------------------|
| | Totale | m ² | 37,40 | 21,38 | 799,61 |
| 45720 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI02 - Pila 1 Ø 3500 - incidenza 100 Kg/mc 100 * ((1,75*1,75*3,1416)) * 4,5 - Pila 2 Ø 3500 - incidenza 100 Kg/mc 100 * ((1,75*1,75*3,1416)) * 7,65 - Pila 3 Ø 3500 - incidenza 140 Kg/mc 140 * ((1,75*1,75*3,1416)) * 8,8 - Pila 4 Ø 3500 - incidenza 140 Kg/mc 140 * ((1,75*1,75*3,1416)) * 8,8 - Pila 5 Ø 3500 - incidenza 140 Kg/mc 140 * ((1,75*1,75*3,1416)) * 9 - Pila 6 Ø 3500 - incidenza 140 Kg/mc 140 * ((1,75*1,75*3,1416)) * 9,30 - Pila 7 Ø 3500 - incidenza 140 Kg/mc 140 * ((1,75*1,75*3,1416)) * (11,2-2,2) - Pila 8 Ø 3500 - incidenza 140 Kg/mc 140 * ((1,75*1,75*3,1416)) * 10,50 - Pila 9 Ø 3500 - incidenza 130 Kg/mc 130 * ((1,75*1,75*3,1416)) * 11 - Pila 10 Ø 3500 - incidenza 130 Kg/mc 130 * ((1,75*1,75*3,1416)) * 11,40 - Pila 11 Ø 3500 - incidenza 130 Kg/mc 130 * ((1,75*1,75*3,1416)) * 11,50 - Pila 12 Ø 3500 - incidenza 130 Kg/mc 130 * ((1,75*1,75*3,1416)) * 11,40 - Pila 13 Ø 3500 - incidenza 130 Kg/mc 130 * ((1,75*1,75*3,1416)) * 12 - Pila 14 Ø 3500 - incidenza 130 Kg/mc 130 * ((1,75*1,75*3,1416)) * 12,50 - Pila 15 Ø 3500 - incidenza 130 Kg/mc 130 * ((1,75*1,75*3,1416)) * 12,70 - Pila 16 Ø 3500 - incidenza 130 Kg/mc 130 * ((1,75*1,75*3,1416)) * 12,80 - Pila 17 Ø 3500 - incidenza 130 Kg/mc 130 * ((1,75*1,75*3,1416)) * 12,70 - Pila 18 Ø 3500 - incidenza 130 Kg/mc 130 * ((1,75*1,75*3,1416)) * 12,70 - Pila 19 Ø 3500 - incidenza 140 Kg/mc 140 * ((1,75*1,75*3,1416)) * 10 | | | | |
| | Totale | kg | 250.742,502 | 1,00 | 250.742,50 |
| | Totale VI5 - Pile Euro | | | | 526.910,62 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI02 - VI02 - Singolo Binario

VI02A - da SPA a SPB + (n.20 imp. C.A.P. 25m)

VI6 - Pulvini

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------------------------|--|----------------|----------------------------|--------|-------------------|
| 45750 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 VIADOTTO VI02 - Numero 19 pile (da Pila 1 a Pila 19) 19 * 6 * 5,3 * 2,2 Totale | m ³ | 1.329,24 1.329,24 | 121,28 | 161.210,23 |
| 45760 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI02 vedi quantità art. BA.CZ.A.3 02.F 1329,24 Totale | m ³ | 1.329,24 1.329,24 | 5,39 | 7.164,60 |
| 45780 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 VIADOTTO VI02 - Pila 1 Ø 2 * (6+5,3) * 2,2 - Pila 2 Ø 2 * (6+5,3) * 2,2 Totale | m ² | 49,72 49,72 99,44 | 16,40 | 1.630,82 |
| 46200 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 VIADOTTO VI02 - Pila 3 a Pila 13 (2*11) * (6+5,3) * 2,2 Totale | m ² | 546,92 546,92 | 18,53 | 10.134,43 |
| 46230 BA.CZ.A.3 05.D | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m.12 e fino a m. 16 VIADOTTO VI02 - Pila 14 a Pila 19 (2*6) * (6+5,3) * 2,2 Totale | m ² | 298,32 298,32 | 21,38 | 6.378,08 |
| 45770 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI02 ELEVAZIONE - 180 kg/mc - q.tà di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 180 * 1329,24 Totale | kg | 239.263,200 239.263,200 | 1,00 | 239.263,20 |
| Totale VI6 - Pulvini Euro | | | | | 425.781,36 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI02 - VI02 - Singolo Binario

VI02A - da SPA a SPB + (n.20 imp. C.A.P. 25m)

VI7 - Apparecchi di appoggio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|--|------|--------------------------|-----------|-------------------|
| 7060 BA.OP.A.3106.A | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio di tipo multidirezionale in acciaio teflon, per ogni KN di carico nominale verticale APPOGGI MULTIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 5000kN ----- MULTIDIREZIONALE (n° app. x n° imp. x kN) 1 * 20 * 5000 | | 100.000,00 100.000,00 | 0,46 | 46.000,00 |
| | Totale | kN | | | |
| 7040 VAT.RS3E.A01.0 9.0001 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo FISSO, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcati a singolo binario in C.A.P. L=25m - Lc=22,80m" APPOGGI FISSI DATI CARICO VERTICALE - V = 5000kN CARICO ORIZZONTALE LONGITUDINALE - H = 2500kN ----- LATO FISSO (n° app. x n° imp.) 2 * 20 | | 40,00 40,00 | 11.020,00 | 440.800,00 |
| | Totale | Cad | | | |
| 7050 VAT.RS3E.A01.0 9.0002 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari, di tipo UNIDIREZIONALE, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcati a singolo binario in C.A.P. L=25m - Lc=22,80m" APPOGGI UNIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 5000kN CARICO ORIZZONTALE LONGITUDINALE - HI = 2500kN ----- LATO MOBILE (n° app. x n° imp.) 1 * 20 | | 20,00 20,00 | 9.900,00 | 198.000,00 |
| | Totale | Cad | | | |
| Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro | | | | | 684.800,00 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI02 - VI02 - Singolo Binario

VI02A - da SPA a SPB + (n.20 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|--|--|----------------|----------------|--------|-----------|--|
| 2700 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | | |
| | BAGGIOLI INTEGRATO AL RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. - Sup. frontale 1.69mq - Largh 1.60m | | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | | |
| | 1 * 1,69 * 1,60 | | 2,70 | | | |
| | SPALLA "B" | | | | | |
| | 1 * 1,69 * 1,60 | | 2,70 | | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | | |
| | 2 * 1,20 * 0,65 * 0,70 | | 1,09 | | | |
| | SPALLA "B" | | | | | |
| 2 * 1,20 * 0,65 * 0,70 | | 1,09 | | | | |
| Totale | | m ³ | 7,58 | 121,28 | 919,30 | |
| 54995 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | | |
| | BAGGIOLI E RITEGNI PILA CIRCOLARE | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | 4 BAGGIOLI INTEGRATI | | | | | |
| | 4 * 1,25 * 1,28 * 0,25 | | 1,60 | | | |
| | 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. | | | | | |
| | 2 * 1,25 * ((1,64+1,55)/2) * 0,70 | | 2,80 | | | |
| | 1 RITEGNO LONGITUDINALE INTEGRATO IN C.A. | | | | | |
| | 1 * 4,22 * 0,50 * 0,70 | | 1,48 | | | |
| | Totale parziale | | m ³ | 5,88 | | |
| A dedurre | | | | | | |
| 5,88 | | | -5,88 | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI PER PILA | | | | | | |
| 19 * 5,88 | | | 111,72 | | | |
| Totale | | m ³ | 111,72 | 121,28 | 13.549,40 | |
| 54895 BA.CZ.A.3 02.I | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C45/55 N/mm2 | | | | | |
| | CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI GENERALI | | | | | |
| | H.trave=2.10m | | | | | |
| | L.trave=24.40m | | | | | |
| | AREA = 1.09 m ² /ml | | | | | |
| | RT= 0.80m | | | | | |
| | Superficie totale casseratura (perimetro x lunghezza travi 11.85m x 24.40)= 289.14 mq | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| DATI PER VERIFICA | | | | | | |
| TRAVE IN C.A.P. | | | | | | |
| Sezione Corrente - Zona centrale 1 * ((7,35+7,20)/2) * 1,09 | | | 7,94 | | | |
| Sezione Corrente - Zone laterali 2 * 7,30 * 1,09 | | | 15,91 | | | |
| Sezione ringrossata - Zona testate 2 * ((1,80+0,58)/2) * ((0,83+1,40)/2) * ((0,64+0,25)/2) | | | 1,20 | | | |
| Sezione di traversi intermedi 2 * ((0,25+0,60)/2) * 1,09 | | | 0,94 | | | |
| Sezione di traversi testate 2 * ((0,35+0,47)/2) * 1,09 | | | 0,89 | | | |
| Totale parziale | | m ³ | 26,88 | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI02 - VI02 - Singolo Binario

VI02A - da SPA a SPB + (n.20 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|--|--------|------------|
| | ----- DATI PER VERIFICA TRAVERSI Sezione traversi di testata $A=0.66mq (2+2) * ((0,71+0,55)/2) * 0,66$ Sezione connessione aggiunta traversi testata (q.ta parte della trave) $(4/2) * 1,81 * 0,66 * ((0,71+0,55)/2)$ Sezione traversi interni $A=0.66mq (2+2) * ((0,54+0,35)/2) * 0,66$ Sezione connessione aggiunta traversi (q.ta parte della trave) $(4/2) * 1,81 * 0,66 * ((0,54+0,35)/2)$ Totale parziale | | 1,66 1,51 1,19 1,08 5,44 | | |
| | ----- zona passi d'uomo testate $2 * 1,85 * ((1,50+1,14)/2) * ((0,71+0,55)/2)$ passi d'uomo 60cm -2 $* ((3,1416*0,30*0,45)) * ((0,71+0,55)/2)$ zona passi d'uomo interni $2 * 1,85 * ((1,50+1,14)/2) * ((0,54+0,35)/2)$ passi d'uomo 60cm -2 $* 0,52 * ((3,1416*0,30*0,45)) * ((0,54+0,35)/2)$ Totale parziale | | 3,08 -0,53 2,20 -0,20 4,55 | | |
| | ----- Totale generale | m ³ | 36,87 | | |
| | a dedurre il calcolo -36,87 | | -36,87 | | |
| | ----- CALCOLO TRAVI PER IMPALCATO $(2*20) * 36,87$ Totale | m ³ | 1.474,80 1.474,80 | 148,32 | 218.742,34 |
| 2750 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURA ELEVAZIONE BAGGIOLI E RITEGNI PILA vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F 111,72 Totale | m ³ | 111,72 111,72 | 5,39 | 602,17 |
| 54915 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURA LENTA TRAVI IN C.A.P vedi RIF.ART - BA.CZ.A.3 02.I 1474,80 Totale | m ³ | 1.474,80 1.474,80 | 5,39 | 7.949,17 |
| 54965 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURE ELEVAZIONE BAGGIOLI E RITEGNI SPALLE vedi RIF.ART - BA.CZ.A.3 02.F 7,58 Totale | m ³ | 7,58 7,58 | 5,39 | 40,86 |
| 2770 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 BAGGIOLI E RITEGNI PILA DATI 4 BAGGIOLI INTEGRATI $4 * ((1,25+1,28)) * 0,25$ 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. $4 * 1,25 * 0,70$ $2 * ((1,64+1,55)/2) * 0,70$ 1 RITEGNO LONGITUDINALE INTEGRATO IN C.A. | | 2,53 3,50 2,24 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI02 - VI02 - Singolo Binario

VI02A - da SPA a SPB + (n.20 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|---|--|----------------|-----------|---------|-----------|--|
| 54945 BA.CZ.A.3 05.B | 2 * 4,22 * 0,70 | | 5,91 | | | |
| | 2 * 0,50 * 0,70 | | 0,70 | | | |
| | Totale parziale | m ² | 14,88 | | | |
| | A dedurre | | | | | |
| | 14,88 | | | -14,88 | | |
| | A sommare | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | CALCOLO CASSERO BAGGIOLI E RITEGNI | | | | | |
| | P1 | | | | | |
| | 1 * 14,88 | | | 14,88 | | |
| Totale | m ² | 14,88 | | 16,40 | 244,03 | |
| 54985 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 | | | | | |
| | CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. | | | | | |
| | Superficie totale cassetatura travi (perimetro x lunghezza travi 11.85m x 24.40)= 289.14 mq | | 289,14 | | | |
| | 289,14 | | | | | |
| | Superficie totale cassetatura traversi escluso passo d'uomo (2 lati x 4 traversi x sup.3.94mq) =31.52 mq 31,52 | | 31,52 | | | |
| | Totale parziale | m ² | 320,66 | | | |
| | A dedurre | | | | | |
| | 320,66 | | | -320,66 | | |
| | A sommare | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| CALCOLO CASSERO TRAVI IN C.A.P. PER IMPALCATO | | | | | | |
| SPA-P1 | | | | | | |
| 2 * 320,66 | | | 641,32 | | | |
| Totale | m ² | 641,32 | | 16,40 | 10.517,65 | |
| 2780 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 | | | | | |
| | BAGGIOLI INTEGRATO AL RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. - Sup. frontale 1.69mq - Largh 1.60m | | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | | |
| | 1 * 2 * 1,69 | | 3,38 | | | |
| | 1 * 2 * 1,60 * 0,70 | | 2,24 | | | |
| | SPALLA "B" | | | | | |
| | 1 * 2 * 1,69 | | 3,38 | | | |
| | 1 * 2 * 1,60 * 0,70 | | 2,24 | | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | | |
| 2 * (1,20+0,65+1,20) * 0,70 | | 4,27 | | | | |
| SPALLA "B" | | | | | | |
| 2 * (1,20+0,65+1,20) * 0,70 | | 4,27 | | | | |
| Totale | m ² | 19,78 | | 16,40 | 324,39 | |
| 2780 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 | | | | | |
| | BAGGIOLI E RITEGNI PILA | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | 4 BAGGIOLI INTEGRATI | | | | | |
| | 4 * ((1,25+1,28)) * 0,25 | | 2,53 | | | |
| | 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. | | | | | |
| 4 * 1,25 * 0,70 | | 3,50 | | | | |
| 2 * ((1,64+1,55)/2) * 0,70 | | 2,24 | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI02 - VI02 - Singolo Binario

VI02A - da SPA a SPB + (n.20 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|-------------------------|--|----------------|-----------|--------|-----------|----------|
| 54955 BA.CZ.A.3 05.C | 1 RITEGNO LONGITUDINALE INTEGRATO IN C.A. | | | | | |
| | 2 * 4,22 * 0,70 | | 5,91 | | | |
| | 2 * 0,50 * 0,70 | | 0,70 | | | |
| | Totale parziale | m ² | 14,88 | | | |
| | A dedurre | | | | | |
| | 14,88 | | -14,88 | | | |
| | A sommare | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | CALCOLO CASSERO BAGGIOLI E RITEGNI | | | | | |
| | P2 | | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | | |
| | P3 | | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | | |
| | P4 | | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | | |
| | P5 | | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | | |
| | P6 | | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | | |
| | Totale | m ² | 74,40 | | 18,53 | 1.378,63 |
| 2695 BA.CZ.A.3 05.D | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 | | | | | |
| | CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. | | | | | |
| | Superficie totale cassetatura travi (perimetro x lunghezza travi 11.85m x 24.40)= 289.14 mq | | 289,14 | | | |
| | 289,14 | | | | | |
| | Superficie totale cassetatura traversi escluso passo d'uomo (2 lati x 4 traversi x sup.3.94mq) =31.52 mq 31,52 | | 31,52 | | | |
| | Totale parziale | m ² | 320,66 | | | |
| | A dedurre | | | | | |
| | 320,66 | | -320,66 | | | |
| | A sommare | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | CALCOLO CASSERO TRAVI IN C.A.P. PER IMPALCATO | | | | | |
| | P1-P2 | | | | | |
| 2 * 320,66 | | 641,32 | | | | |
| P2-P3 | | | | | | |
| 2 * 320,66 | | 641,32 | | | | |
| P3-P4 | | | | | | |
| 2 * 320,66 | | 641,32 | | | | |
| P4-P5 | | | | | | |
| 2 * 320,66 | | 641,32 | | | | |
| P5-P6 | | | | | | |
| 2 * 320,66 | | 641,32 | | | | |
| P19-SPB | | | | | | |
| 2 * 320,66 | | 641,32 | | | | |
| Totale | m ² | 3.847,92 | | 18,53 | 71.301,96 | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI02 - VI02 - Singolo Binario

VI02A - da SPA a SPB + (n.20 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|--|----------------|-----------|---------|------------|
| | Totale parziale | m ² | 320,66 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 320,66 | | | -320,66 | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO CASSERO TRAVI IN C.A.P. PER IMPALCATO | | | | |
| | P6-P7 | | | | |
| | 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P7-P8 | | | | |
| | 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P8-P9 | | | | |
| | 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P9-P10 | | | | |
| | 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P10-P11 | | | | |
| | 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P11-P12 | | | | |
| | 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P12-P13 | | | | |
| | 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P13-P14 | | | | |
| | 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P14-P15 | | | | |
| | 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P15-P16 | | | | |
| | 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P16-P17 | | | | |
| | 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P17-P18 | | | | |
| | 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P18-P19 | | | | |
| | 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | Totale | m ² | 8.337,16 | 21,38 | 178.248,48 |
| 2785 BA.CZ.A.3 05.D | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m.12 e fino a m. 16 | | | | |
| | BAGGIOLI E RITEGNI PILA | | | | |
| | DATI | | | | |
| | 4 BAGGIOLI INTEGRATI | | | | |
| | 4 * ((1,25+1,28)) * 0,25 | | 2,53 | | |
| | 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. | | | | |
| | 4 * 1,25 * 0,70 | | 3,50 | | |
| | 2 * ((1,64+1,55)/2) * 0,70 | | 2,24 | | |
| | 1 RITEGNO LONGITUDINALE INTEGRATO IN C.A. | | | | |
| | 2 * 4,22 * 0,70 | | 5,91 | | |
| | 2 * 0,50 * 0,70 | | 0,70 | | |
| | Totale parziale | m ² | 14,88 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 14,88 | | | -14,88 | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO CASSERO BAGGIOLI E RITEGNI | | | | |
| | P7 | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI02 - VI02 - Singolo Binario

VI02A - da SPA a SPB + (n.20 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|-----------------------------------|--------|------------|
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P8 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P9 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P10 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P11 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P12 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P13 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P14 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P15 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P16 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P17 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P18 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P19 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | Totale | m ² | 193,44 | 21,38 | 4.135,75 |
| 2760 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. ARMATURE BAGGIOLI E RITEGNI PILA - INCIDENZA 300kg/m3 ----- vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F 111,72 * 300 Totale | kg | 33.516,000 <u>33.516,000</u> | 1,00 | 33.516,00 |
| 54905 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. ARMATURA LENTA CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. DATI GENERALI INCIDENZA ARMATURA LENTA = 160kg/m3 ----- vedi RIF.ART - BA.CZ.A.3 02.I 1474,80 * 160 Totale | kg | 235.968,000 <u>235.968,000</u> | 1,00 | 235.968,00 |
| 54975 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. ARMATURE BAGGIOLI E RITEGNI SPALLA - INCIDENZA 300kg/m3 ----- SPALLA "A" 3,79 * 300 SPALLA "B" | | 1.137,000 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI02 - VI02 - Singolo Binario

VI02A - da SPA a SPB + (n.20 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|--------|------------|--------|------------|
| 54925 BA.CZ.A.3 11.A | 3,79 * 300 Acciaio in opera per strutture in cemento armato precompresso ad armatura pre-tesa. ARMATURA PRE-TESA CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. DATI GENERALI ARMATURA PRE-TESA TRAVI IN C.A.P. = 72 TREFOLI/TRAVE (7 FILI 0.6" - 1102g/m) ----- (2*20) * ((72*1,102*25)) | Totale | 1.137,000 | 1,00 | 2.274,00 |
| | | kg | 2.274,000 | | |
| 54935 BA.CZ.A.3 12.A | Acciaio in fili, trecce e trefoli in opera per strutture in cemento armato precompresso ad armatura post-tesa. ARMATURA POST-TESA TRAVERSI DEL CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. DATI GENERALI ARMATURA POST-TESA TRAVERSI SUP.= 9 TREFOLI/TRAVERSO (7 FILI 0.6" - 1102g/m) ARMATURA POST-TESA TRAVERSI INF. = 7 TREFOLI/TRAVERSO (7 FILI 0.6" - 1102g/m) ----- (2*20) * (4*(9*1,102*5,70)) (2*20) * (4*(7*1,102*5,70)) | Totale | 79.344,000 | 1,97 | 156.307,68 |
| | | kg | 79.344,000 | | |
| 55005 BA.CZ.A.3 16.A | Fornitura e posa in opera di malte reoplastiche INGHISAGGIO RITEGNO TRASVERSALE IN C.A SPALLA "A" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (1000*0,03) SPALLA "B" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (1000*0,03) RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "A" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 1 * (1000*0,03) SPALLA "B" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 1 * (1000*0,03) PILE RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*19) * 0,50 * 0,92 * (1000*0,03) RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*19) * 0,50 * 1,11 * (1000*0,03) | Totale | 9.045,200 | 2,12 | 34.090,36 |
| | | kg | 7.035,160 | | |
| 2790 BA.OP.A.3 06.A | Fornitura e posa in opera dei dispositivi di ancoraggio dei ritegni antisismici LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO PER RITEGNO RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. SPALLA "A" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (7850*0,01) SPALLA "B" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (7850*0,01) RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "A" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 0,80 * (7850*0,01) | Totale | 16.080,360 | 0,80 | 1.919,52 |
| | | dm³ | 2.399,40 | | |
| | | | 1.265,40 | | |
| | | | 2.399,40 | | |
| | | | 32,970 | | |
| | | | 32,970 | | |
| | | | 62,800 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI02 - VI02 - Singolo Binario

VI02A - da SPA a SPB + (n.20 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|--|---|--------|-----------|-----------|---------------------|
| | SPALLA "B" | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 0,80 * (7850*0,01) | | 62,800 | | |
| | PILE | | | | |
| | RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*19) * 0,50 * 0,92 * (7850*0,01) | | 2.744,360 | | |
| | RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*19) * 0,50 * 1,11 * (7850*0,01) | | 3.311,130 | | |
| | Totale | kg | 6.247,030 | 3,91 | 24.425,89 |
| 55015 BA.OP.A.3 07.A | Fornitura e posa in opera di cuscinetti di appoggio elastomerici armati | | | | |
| | CUSCINETTI NEOPRENE ARMATO | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | |
| | 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 11,55 | | |
| | SPALLA "B" | | | | |
| | 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 11,55 | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | |
| | 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 11,55 | | |
| | SPALLA "B" | | | | |
| | 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 11,55 | | |
| | PILE | | | | |
| | RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. | | | | |
| LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*19) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 438,90 | | | |
| RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. | | | | | |
| LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*19) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 438,90 | | | |
| Totale | dm ³ | 924,00 | 62,14 | 57.417,36 | |
| 55025 BA.OP.A.3 07.C | Sovrapprezzo per apparecchi d'appoggio elastomerici aventi una dimensione inferiore a 10 dmc. | | | | |
| | CUSCINETTI IN GOMMA ELASTOMERICA ARMATA PER RITEGNO | | | | |
| | Ritegno longitudinale centrale su Spalle e pile | | | | |
| | DATI | | | | |
| | ----- | | | | |
| | RIF.ART. BA.OP.A.3 07.A | | | | |
| | 924,0 | | 924,00 | | |
| Totale | dm ³ | 924,00 | 18,64 | 17.223,36 | |
| Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro | | | | | 1.071.096,30 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI02 - VI02 - Singolo Binario

VI02A - da SPA a SPB + (n.20 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|---|--------|------------|
| 90 BA.CZ.A.3 02.F | <p>Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2</p> <p>GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES</p> <p>-----</p> <p>DATI GENERALI LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE NETTA SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=3.45 m^2 Lunghezza totale Lu=24.80m PREDALLE CENTRALI - La=1.60 sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.15 sp. 5cm</p> <p>-----</p> <p>GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO 1 * (25-0,2) * 3,45 PREDALLES 1 * (25-0,2) * ((2,15+1,60+1,60+2,15)) * 0,05</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 94,86 A sommare</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES 20 * 94,86</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m³ | <p>85,56</p> <p>9,30</p> <p>94,86</p> <p>-94,86</p> <p>1.897,20</p> <p>1.897,20</p> | 121,28 | 230.092,42 |
| 95 BA.CZ.A.3 02.G | <p>Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C35/45 N/mm2</p> <p>VELETTE</p> <p>-----</p> <p>DATI GENERALI VELETTE - H=1.01m sp. 9cm</p> <p>-----</p> <p>VELETTE 2 * ((25-0,2)) * 0,09 * 1,01</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 4,51 A sommare</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO VELETTE 20 * 4,51</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m³ | <p>4,51</p> <p>4,51</p> <p>-4,51</p> <p>90,20</p> <p>90,20</p> | 129,90 | 11.716,98 |
| 55055 BA.CZ.A.3 03.B | <p>Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3.</p> <p>ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE vedi ART.RIF - BA.CZ.A.3 02.F + BA.CZ.A.3 02.G 1987,40</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m³ | <p>1.987,40</p> <p>1.987,40</p> | 5,39 | 10.712,09 |
| 55065 BA.CZ.A.3 05.C | <p>Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12</p> <p>CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE</p> <p>-----</p> | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI02 - VI02 - Singolo Binario

VI02A - da SPA a SPB + (n.20 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|-----------------------------------|---------|-----------|
| | DATI GENERALI SEZIONE SOLETTA IN MEZZERIA H=37cm LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=3.45 m ² Lunghezza totale Lu=24.80m PREDALLE CENTRALI - La=1.60 sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.15 sp. 5cm VELETTE - H=1.01m sp. 9cm | | | | |
| | ----- CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO FRONTALI 2 * 3,45 MURETTI PARABALLAST (2+2) * ((25-0,2)) * 0,70 PREDALLES 1 * (25-0,2) * ((2,15+1,60+1,60+2,15)+(8*0,05)) VELETTE 2 * ((25-0,2)) * (2*(0,09+1,01)) | | 6,90 69,44 195,92 109,12 | | |
| | Totale parziale | m ² | 381,38 | | |
| | A dedurre 381,38 A sommare | | | -381,38 | |
| | ----- CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE SPA-P1 1 * 381,38 P1-P2 1 * 381,38 P19-SPB 1 * 381,38 | | 381,38 381,38 381,38 | | |
| | Totale | m ² | 1.144,14 | 18,53 | 21.200,91 |
| 55075 BA.CZ.A.3 05.D | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m.12 e fino a m. 16 CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE ----- DATI GENERALI SEZIONE SOLETTA IN MEZZERIA H=37cm LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=3.45 m ² Lunghezza totale Lu=24.80m PREDALLE CENTRALI - La=1.60 sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.15 sp. 5cm VELETTE - H=1.01m sp. 9cm | | | | |
| | ----- CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO FRONTALI 2 * 3,45 MURETTI PARABALLAST (2+2) * ((25-0,2)) * 0,70 PREDALLES 1 * (25-0,2) * ((2,15+1,60+1,60+2,15)+(8*0,05)) VELETTE | | 6,90 69,44 195,92 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI02 - VI02 - Singolo Binario

VI02A - da SPA a SPB + (n.20 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|-----------|---------|------------|
| | 2 * ((25-0,2)) * (2*(0,09+1,01)) | | 109,12 | | |
| | Totale parziale | m² | 381,38 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 381,38 | | | -381,38 | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE | | | | |
| | P2-P3 | | | | |
| | 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P3-P4 | | | | |
| | 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P4-P5 | | | | |
| | 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P5-P6 | | | | |
| | 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P6-P7 | | | | |
| | 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P7-P8 | | | | |
| | 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P8-P9 | | | | |
| | 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P9-P10 | | | | |
| | 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P10-P11 | | | | |
| | 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P11-P12 | | | | |
| | 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P12-P13 | | | | |
| | 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P13-P14 | | | | |
| | 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P14-P15 | | | | |
| | 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P15-P16 | | | | |
| | 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P16-P17 | | | | |
| | 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P17-P18 | | | | |
| | 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P18-P19 | | | | |
| | 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | Totale | m² | 381,38 | | |
| | | | 6.483,46 | 21,38 | 138.616,37 |
| 55045 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | | | | |
| | ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI GENERALI | | | | |
| | INCIDENZA ARMATURA SOLETTA 140kg/m3 | | | | |
| | INCIDENZA ARMATURA PREDALLES 60kg/m3 | | | | |
| | INCIDENZA ARMATURA VELETA 20kg/m3 | | | | |
| | ----- | | | | |
| | GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI02 - VI02 - Singolo Binario

VI02A - da SPA a SPB + (n.20 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|-------------------------|---|--|-------------|-------------|-----------|------------|
| | 140 * (25-0,2) * 3,45 PREDALLES | | 11.978,400 | | | |
| | 60 * (25-0,2) * (2,15+1,60+1,60+2,15) * 0,05 VELETTE | | 558,000 | | | |
| | 20 * (2*(25-0,2)) * 0,09 * 1,01 | | 90,173 | | | |
| | Totale parziale | kg | 12.626,573 | | | |
| | A dedurre 12626,573 | | -12.626,573 | | | |
| | A sommare | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | CALCOLO ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE 20 * 12626,573 | | | 252.531,460 | | |
| | Totale | kg | 252.531,460 | 1,00 | | 252.531,46 |
| | 55080 BA.OP.A.3 10.A | Fornitura e posa in opera di coprigiunto trasver sale impermeabile e dielettrico, per escursioni orizzontali fino a 30 mm GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm Larghezza Impalcato La=9.70 vasca FS in asse spalla 2 * 4,50 in asse pila 19 * 4,50 | | 9,00 | | |
| | | | 85,50 | | | |
| Totale | m | 94,50 | 255,89 | | 24.181,61 | |
| 55085 BA.OP.A.3 10.B | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre i 30 mm GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm Larghezza Impalcato La=9.70 vasca FS in asse spalla 2 * 4,50 * ((105+105-30)) in asse pila 19 * 4,50 * ((105+105-30)) | | 1.620,00 | | | |
| | | | 15.390,00 | | | |
| Totale | m | 17.010,00 | 1,62 | | 27.556,20 | |
| 55095 BA.OP.A.3 11.A | Fornitura e posa in opera di piattabanda dielettrica per muretti laterali paraballast e marciapiedi, per escursioni fino a 30 mm PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse spalla muretti paraballast (2*2) * 1,50 camminamenti+cordoli (2*2) * ((1,78+0,82)) in asse pila | | 6,00 | | | |
| | | | 10,40 | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI02 - VI02 - Singolo Binario

VI02A - da SPA a SPB + (n.20 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|--|-----------|-----------|----------|-------------------|
| 55105 BA.OP.A.3 11.B | muretti parballast (2*19) * 1,50 | | 57,00 | | |
| | camminamenti+cordoli (2*19) * ((1,78+0,82)) | | 98,80 | | |
| | Totale | m | 172,20 | 58,32 | 10.042,70 |
| 55115 BA.OP.A.3 12.A | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre 30 mm | | | | |
| | PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARBALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO | | | | |
| | DATI | | | | |
| | ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm | | | | |
| | Larghezza Impalcato La=9.70 | | | | |
| | in asse spalla | | | | |
| | muretti parballast (2*2) * 1,50 * ((105+105-30)) | | 1.080,00 | | |
| | camminamenti+cordoli (2*2) * ((1,78+0,82)) * ((105+105-30)) | | 1.872,00 | | |
| | in asse pila | | | | |
| | muretti parballast (2*19) * 1,50 * ((105+105-30)) | | 10.260,00 | | |
| camminamenti+cordoli (2*19) * ((1,78+0,82)) * ((105+105-30)) | | 17.784,00 | | | |
| Totale | m | 30.996,00 | 0,17 | 5.269,32 | |
| 55115 BA.OP.A.3 12.A | Fornitura e posa in opera di scossalina , dello spessore non inferiore a 2 mm | | | | |
| | SCOSSALINA GIUNTI D'IMPALCATO | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Larghezza Impalcato La=9.70 | | | | |
| | in asse spalla 2 * 9,70 | | 19,40 | | |
| in asse pila 19 * 9,70 | | 184,30 | | | |
| Totale | m | 203,70 | 35,56 | 7.243,57 | |
| Totale VIA - Soletta di completamento Euro | | | | | 739.163,63 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI02 - VI02 - Singolo Binario

VI02A - da SPA a SPB + (n.20 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|---|--|----------------|-----------|---------|-----------|--|
| 55165 BA.CZ.C.1103.E | Fornitura di cunicoli per la protezione di cavi a due gole da 140 e 180 mm, di profondità interna 400 mm con fondo a spessore maggiorato, per viadotto o g | | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | 1 PER BINARIO AREA SEZIONE CANALETTA A=0.0841m ² | | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | | |
| | 1 * 25 | | | 25,00 | | |
| | Totale parziale | m | | 25,00 | | |
| | A dedurre | | | -25,00 | | |
| | 25 | | | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | | |
| 20 * 25 | | | 500,00 | | | |
| Totale | m | | 500,00 | 31,15 | 15.575,00 | |
| 55175 BA.CZ.C.2101.K | Posa in opera di cunicoli in cemento delle dimensioni di 400x100 mm. | | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | VEDI RIF. ART. BA.CZ.C.1103.E | | | | | |
| 500 | | | 500,00 | | | |
| Totale | m | | 500,00 | 14,20 | 7.100,00 | |
| 55125 BA.OP.A.3 15.A | Impermeabilizzazione di impalcato e volti a mezzo di manto impermeabile dello spessore non inferiore a 4 mm | | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4 | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare = 4.60m 2 * 25 * 4,60 | | | 230,00 | | |
| | Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 25 * (1,93+1,93) | | | 96,50 | | |
| | Totale parziale | m ² | | 326,50 | | |
| | A dedurre | | | -326,50 | | |
| | 326,5 | | | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4 | | | | | | |
| 20 * 326,5 | | | 6.530,00 | | | |
| Totale | m ² | | 6.530,00 | 10,45 | 68.238,50 | |
| 55135 BA.OP.A.3 18.A | Strato protettivo in conglomerato bituminoso dello spessore non inferiore a 5 cm | | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE CON STRATO DI CONGLOMERATO BITUMINOSO (43mm) | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | | |
| Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare = 4.60m 25 * 4,60 | | | 115,00 | | | |
| Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 25 * (1,93+1,93) | | | 96,50 | | | |
| Totale parziale | m ² | | 211,50 | | | |
| A dedurre | | | -211,50 | | | |
| 211,50 | | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI02 - VI02 - Singolo Binario

VI02A - da SPA a SPB + (n.20 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|--|------------|------------|-----------|-----------|
| 55195 BA.OP.A.3 20.A | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE 20 * 211,50 | | 4.230,00 | | |
| | Totale | m² | 4.230,00 | 5,92 | 25.041,60 |
| | Fornitura e posa in opera di profilati di acciaio per parapetti, mensole e simili | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| | IPE 100 p=8,1 kg/m, 1 MONTANTE OGNI 1.50m PER LATO (2*8,1) * (25/1,5) * 1,05 | | 283,506 | | |
| PIASTRA DI BASE 200x150x10 p=2,36 kg (2*2,36) * (25/1,5) | | 78,668 | | | |
| PIASTRA DI BASE CON FUNZIONE DI PARAPIEDE 200x5mm p=7,85 kg/m (2*7,85) * 25 | | 392,500 | | | |
| Totale parziale | kg | 754,674 | | | |
| 10% per bulloni, tirafondi e saldature 754,674*10% | | 75,467 | | | |
| Totale generale | kg | 830,141 | | | |
| A dedurre | | | | | |
| 830,141 | | -830,141 | | | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| PARAPETTI PER IMPALCATO 20 * 830,141 | | | 16.602,820 | | |
| Totale | kg | 16.602,820 | 1,95 | 32.375,50 | |
| 55205 BA.OP.A.3 21.A | Fornitura e posa in opera di tubi di acciaio doppiamente zincati a caldo per parapetti, mensole e simili | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| | 4 TUBI D=42,4 sp 2,9 p=2,35 kg/m PER LATO (2*4*2,35) * 25 | | 470,000 | | |
| | Totale parziale | kg | 470,000 | | |
| | 10% per bulloni, e saldature 470*10% | | 47,000 | | |
| | Totale generale | kg | 517,000 | | |
| | A dedurre | | | | |
| 517 | | -517,000 | | | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| PARAPETTI PER IMPALCATO 20 * 517 | | | 10.340,000 | | |
| Totale | kg | 10.340,000 | 2,11 | 21.817,40 | |
| 3040 BA.PS.A.3 33.A | Fornitura e posa in opera di grigliato metallico, in acciaio zincato, per copertura di pozzetti, cunicoli e simili | | | | |
| | ISPEZIONABILITA' SU PULVINO GRIGLIATO PER PIANEROTTOLO PER DISCESA DELLA SCALA OGNI 3 CAMPATE STANDARD 190x120cm | | | | |
| | Grigliato tipo keller da 35kg/mq (2*7) * 1,90 * 1,20 * 35 | | 1.117,200 | | |
| | Totale | kg | 1.117,200 | 2,18 | 2.435,50 |
| 55155 IT.TU.E.3002.E | Fornitura e posa in opera di tubazione in PVC -U conforme alla norma UNI EN 1401-1 - diametro esterno 250 mm. | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI02 - VI02 - Singolo Binario

VI02A - da SPA a SPB + (n.20 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-----------------------------------|--|------|------------------------|--------|-----------|
| | TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 | | | | |
| | ----- DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI Lunghezza Impalcato Lu=25m SOTTO SOLETTA - DN250 2 * 25 DISCENDENTE SULLE PILE - DN250 2 * 10 | | 50,00 20,00 | | |
| | Totale parziale | m | 70,00 | | |
| | A dedurre 70 | | -70,00 | | |
| | A sommare ----- | | | | |
| | TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 20 * 70 | | 1.400,00 | | |
| | Totale | m | 1.400,00 | 25,65 | 35.910,00 |
| 55215 OM.ME.C.3 25.A | Fornitura e posa in opera di scala in ferro | | | | |
| | ISPEZIONABILITA' SU PULVINO SCALE DI DISCESA OGNI 3 CAMPATE- COMPRESO TELAIO COMPLETO AL PULVINO E BOTOLA IN METALLO - 180 kg/ml ALTEZZA STANDARD DI DISCESA H=3.10m (2*7) * 180 * 3,10 | | 7.812,000 7.812,000 | | |
| | Totale | kg | 7.812,000 | 3,98 | 31.091,76 |
| 3030 OM.ME.C.3 25.B | Sovrapprezzo alla voce quando anziché la verniciatura è richiesta la zincatura | | | | |
| | ISPEZIONABILITA' SU PULVINO SCALE DI DISCESA OGNI 3 CAMPATE- COMPRESO TELAIO COMPLETO AL PULVINO E BOTOLA IN METALLO - 180 kg/ml ALTEZZA STANDARD DI DISCESA H=3.10m (2*7) * 180 * 3,10 | | 7.812,000 7.812,000 | | |
| | Totale | kg | 7.812,000 | 0,22 | 1.718,64 |
| 55185 SS.CE.C.3102.B | Fornitura e posa in opera in corrispondenza dei muretti parabalast di tubo 140x140 sp. 3 mm provvisto di griglia e rete in acciaio keller. | | | | |
| | TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT | | | | |
| | ----- DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=25m 2 * (25/3) | | 16,66 16,66 | | |
| | Totale parziale | Cad | 16,66 | | |
| | A dedurre 16,66 | | -16,66 | | |
| | A sommare ----- | | | | |
| | TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT 20 * 16,66 | | 333,20 | | |
| | Totale | Cad | 333,20 | 16,14 | 5.377,85 |
| 55145 VAT.RS3E.A01.0 9.0017 | Fornitura e posa in opera pluviale flangiato in PVC DN160 (L=0,50 m) grigliato metallico zincato a caldo (250x250mm) controtelaio speciale zincato costituito da: controtelaio e di manicotto flangiato - Tipo "mexicano" per innesto del pluviale | | | | |
| | PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA | | | | |
| | ----- DATI | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI02 - VI02 - Singolo Binario

VI02A - da SPA a SPB + (n.20 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------|---|------|-----------|--------|-------------------|
| | 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=25m 2 * (25/3) | | 16,66 | | |
| | Totale parziale | Cad | 16,66 | | |
| | A dedurre 16,66 | | -16,66 | | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA 20 * 16,66 | | 333,20 | | |
| | Totale | Cad | 333,20 | 21,54 | 7.177,13 |
| | Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro | | | | 253.858,88 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI030 - Sistemazione Idraulica - VI03

VIC - Interferenze

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---------------------------------------|---|----------------|-----------|--------|------------------|
| 59395 BA.GG.A.3004.E | Fornitura e posa in opera di geotessile tessuto a trama ordito in poliestere resistenza a trazione MD CD non inferiore a 130 kN/m; allungamento a rottura GEOTESSUTO 400 g/mq sup. intervento =~1460mq 1460 A dedurre FUSTO PILE CIRCOLARI A=~9.40mq DA P21 A P23 2,5 * 9,40 A sommare | | 1.460,00 | | |
| | Totale | m ² | 1.436,50 | 4,69 | 6.737,19 |
| 59365 BA.MT.A.3001.A | Scavo di sbancamento in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi Scavo per posa dei massi sciolti diametro 40cm sup. intervento =~1460mq 1460 * 0,40 A dedurre FUSTO PILE CIRCOLARI A=~9.40mq DA P21 A P23 2,5 * 9,40 * 0,40 A sommare | | 584,00 | | |
| | Totale | m ³ | 574,60 | 1,80 | 1.034,28 |
| 59375 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi SCAVO SBANCAMENTO rif. art. BA.MT.A.3001.A 574,60 | | 574,60 | | |
| | Totale | m ³ | 574,60 | 0,26 | 149,40 |
| 59405 DC.DS.D.3 07.A | SCOGLIERA RADENTE CON MASSI E MASSOTTI DELLA MASSA SUPERIORE A KG. 50 E FINO A KG. 100. ZONA DEI MASSI NON LEGATI D=40cm P.S.= peso specifico calcarenite =2400kc/mc sup. intervento =~1460mq masso singolo (D40cm= 0.40m) Vol.teorico=0.033mc*2400kg/mc=~80kg N°.tot Massi = (sup.tot./Diam./Diam.) (1460/0,4/0,4) * (80/1000) A dedurre FUSTO PILE CIRCOLARI A=~9.40mq DA P21 A P23 ((2,5*9,40)/0,4/0,4) * (80/1000) A sommare | | 730,00 | | |
| | Totale | to | 718,25 | 16,21 | 11.642,83 |
| Totale VIC - Interferenze Euro | | | | | 19.563,70 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03A - da SPA a P17 + (n.18 imp. C.A.P. 25m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|--------------------------|--------|--------------|
| 46310 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI03 - Spalla A - incidenza 170 Kg/mc 9 * 31 * ((,75*,75*3,1416)) * 170 - Pila 1 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 36 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 2 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 36 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 3 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 36 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 4 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 36 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 5 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 32 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 6 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 32 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 7 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 32 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 8 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 32 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 9 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 32 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 10 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 32 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 11 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 32 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 12 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 36 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 13 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 36 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 14 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 36 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 15 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 36 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 16 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 36 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 17 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 36 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 | | | | |
| | Totale | kg | 1.034.934,57 0 | 1,00 | 1.034.934,57 |
| 46370 BA.DE.A.5 33.A | Rimozione d'opera di elementi strutturali di acciaio comprese le rotaie e i profilati in genere. VIADOTTO VI03 Travi di ripartizione Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 64173,120 | | | | |
| | Totale | kg | 64.173,120 64.173,120 | 0,03 | 1.925,19 |
| 60695 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi VIADOTTO VI03 - Spalla A - 9 * 31 * ((,75*,75*3,1416)) - Pila 1 - 9 * 36 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 2 - 9 * 36 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 3 - 9 * 36 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 4 - 9 * 36 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 5 - 9 * 32 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 6 - 9 * 32 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 7 - 9 * 32 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 8 - 9 * 32 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 9 - 9 * 32 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 10 - 9 * 32 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 11 - 9 * 32 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 12 - 9 * 36 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 13 - 9 * 36 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 14 - 9 * 36 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 15 - 9 * 36 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 16 - 9 * 36 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 17 - 9 * 36 * ((,6*,6*3,1416)) | | | | |
| | Totale | m³ | 6.433,11 | 0,26 | 1.672,61 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03A - da SPA a P17 + (n.18 imp. C.A.P. 25m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|------------|--------|------------|
| 46380 BA.PD.A.3 05.C | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro, del diametro non inferiore a 1200 mm VIADOTTO VI03 - Pila 1 9 * 36 - Pila 2 9 * 36 - Pila 3 9 * 36 - Pila 4 9 * 36 - Pila 5 9 * 32 - Pila 6 9 * 32 - Pila 7 9 * 32 - Pila 8 9 * 32 - Pila 9 9 * 32 - Pila 10 9 * 32 - Pila 11 9 * 32 - Pila 12 9 * 36 - Pila 13 9 * 36 - Pila 14 9 * 36 - Pila 15 9 * 36 - Pila 16 9 * 36 - Pila 17 9 * 36 | | | | |
| | Totale | m | 5.256,00 | 160,63 | 844.271,28 |
| 46300 BA.PD.A.3 05.D | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro, del diametro non inferiore a 1500 mm VIADOTTO VI03 - Spalla A 9 * 31 | | | | |
| | Totale | m | 279,00 | 221,96 | 61.926,84 |
| 46340 BA.PD.A.3 16.A | Formazione di palancolati con palancole tipo 'Larssen' VIADOTTO VI03 OPERE PROVVISORIALI - palancole metalliche Pu32 - Spalla A 49,20 * 15 - Pila 1 39,98 * 16 - Pila 2 39,98 * 16 - Pila 3 39,98 * 16 - Pila 4 39,98 * 14 - Pila 5 39,98 * 14 - Pila 17 39,98 * 14 | | | | |
| | Totale | m ² | 4.336,20 | 38,15 | 165.426,03 |
| 59825 FA.OM.A.1001.B | Acciaio in profilati, della qualità S 275, lavorato per carpenteria metallica in genere. VIADOTTO VI02 Travi di ripartizione travi HEB400 kg/ml 155.00 - Spalla A 45,20 * 155 - Pila 1-2-3-4-5-17 6 * 35,60 * 155 Puntoni diam.mm.254 s.mm.20 kg/ml 115.00 - Spalla A 4 * 5,66 * 115 - Pila 1-2-3-4-5-17 (4*6) * 5,66 * 115 | | | | |
| | Totale parziale | kg | 58.339,200 | | |
| | 10% per pezzi speciali, saldature, bullonature etc etc (10%) * 58339,2 | | | | |
| | Totale generale | kg | 64.173,120 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03A - da SPA a P17 + (n.18 imp. C.A.P. 25m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|------------|--------|---------------------|
| | Totale | kg | 64.173,120 | 1,80 | 115.511,62 |
| 46360 FA.OM.A.2001.A | Posa in opera di elementi in acciaio di cui alle voci FA.OM.A.1001 - FA.OM.A.1002 | | | | |
| | VIADOTTO VI03 | | | | |
| | Travi di ripartizione | | | | |
| | Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 64173,120 | | 64.173,120 | | |
| | Totale | kg | 64.173,120 | 0,99 | 63.531,39 |
| | Totale VI2 - Pali o pozzi Euro | | | | 2.289.199,53 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03A - da SPA a P17 + (n.18 imp. C.A.P. 25m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|-----------|--------|------------|
| 46450 BA.CZ.A.3 01.A | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C12/15 N/mm2 VIADOTTO VI03 - Spalla A 12,3 * 12,3 * ,2 - Pila 1 (9,6+,3) * (9,6+,3) * ,2 - Pila 2 (9,6+,3) * (9,6+,3) * ,2 - Pila 3 (9,6+,3) * (9,6+,3) * ,2 - Pila 4 (9,6+,3) * (9,6+,3) * ,2 - Pila 5 (9,6+,3) * (9,6+,3) * ,2 - Pila 6 (9,6+,3) * (9,6+,3) * ,2 - Pila 7 (9,6+,3) * (9,6+,3) * ,2 - Pila 8 (9,6+,3) * (9,6+,3) * ,2 - Pila 9 (9,6+,3) * (9,6+,3) * ,2 - Pila 10 (9,6+,3) * (9,6+,3) * ,2 - Pila 11 (9,6+,3) * (9,6+,3) * ,2 - Pila 12 (9,6+,3) * (9,6+,3) * ,2 - Pila 13 (9,6+,3) * (9,6+,3) * ,2 - Pila 14 (9,6+,3) * (9,6+,3) * ,2 - Pila 15 (9,6+,3) * (9,6+,3) * ,2 - Pila 16 (9,6+,3) * (9,6+,3) * ,2 - Pila 17 (9,6+,3) * (9,6+,3) * ,2 | | | | |
| | Totale | m ³ | 363,46 | 80,31 | 29.189,47 |
| 46460 BA.CZ.A.3 01.E | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C28/35 N/mm2 VIADOTTO VI03 - Spalla A 12 * 12 * 2 - Pila 1 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 2 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 3 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 4 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 5 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 6 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 7 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 8 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 9 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 10 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 11 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 12 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 13 9,6 * 9,6 * 2,50 - Pila 14 9,6 * 9,6 * 2,50 - Pila 15 9,6 * 9,6 * 2,50 - Pila 16 9,6 * 9,6 * 2,50 - Pila 17 9,6 * 9,6 * 2,50 | | | | |
| | Totale | m ³ | 4.204,80 | 109,75 | 461.476,80 |
| 46470 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI03 vedi quantità art BA.CZ.A.3 01.E 4204,8 | | | | |
| | Totale | m ³ | 4.204,80 | 5,39 | 22.663,87 |
| 46490 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e similari | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03A - da SPA a P17 + (n.18 imp. C.A.P. 25m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|-------------|--------|------------|
| | VIADOTTO VI03 | | | | |
| | - Spalla A 2 * (12+12) * 2 | | 96,00 | | |
| | - Pila 1 2 * (9,6+9,6) * 2,5 | | 96,00 | | |
| | - Pila 2 2 * (9,6+9,6) * 2,5 | | 96,00 | | |
| | - Pila 3 2 * (9,6+9,6) * 2,5 | | 96,00 | | |
| | - Pila 4 2 * (9,6+9,6) * 2,5 | | 96,00 | | |
| | - Pila 5 2 * (9,6+9,6) * 2,5 | | 96,00 | | |
| | - Pila 6 2 * (9,6+9,6) * 2,5 | | 96,00 | | |
| | - Pila 7 2 * (9,6+9,6) * 2,5 | | 96,00 | | |
| | - Pila 8 2 * (9,6+9,6) * 2,5 | | 96,00 | | |
| | - Pila 9 2 * (9,6+9,6) * 2,5 | | 96,00 | | |
| | - Pila 10 2 * (9,6+9,6) * 2,5 | | 96,00 | | |
| | - Pila 11 2 * (9,6+9,6) * 2,5 | | 96,00 | | |
| | - Pila 12 2 * (9,6+9,6) * 2,5 | | 96,00 | | |
| | - Pila 13 2 * (9,6+9,6) * 2,50 | | 96,00 | | |
| | - Pila 14 2 * (9,6+9,6) * 2,50 | | 96,00 | | |
| | - Pila 15 2 * (9,6+9,6) * 2,50 | | 96,00 | | |
| | - Pila 16 2 * (9,6+9,6) * 2,50 | | 96,00 | | |
| | - Pila 17 2 * (9,6+9,6) * 2,50 | | 96,00 | | |
| | Totale | m ² | 1.728,00 | 10,09 | 17.435,52 |
| 46480 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | | | | |
| | VIADOTTO VI03 | | | | |
| | - Spalla A - incidenza 110 Kg/mc 110 * 12 * 12 * 2 | | 31.680,000 | | |
| | - Pila 1 - incidenza 140 Kg/mc 140 * 9,6 * 9,6 * 2,50 | | 32.256,000 | | |
| | - Pila 1 - incidenza 140 Kg/mc 140 * 9,6 * 9,6 * 2,50 | | 32.256,000 | | |
| | - Pila 1 - incidenza 140 Kg/mc 140 * 9,6 * 9,6 * 2,50 | | 32.256,000 | | |
| | - Pila 1 - incidenza 140 Kg/mc 140 * 9,6 * 9,6 * 2,50 | | 32.256,000 | | |
| | - Pila 1 - incidenza 140 Kg/mc 140 * 9,6 * 9,6 * 2,50 | | 32.256,000 | | |
| | - Pila 6 - incidenza 140 Kg/mc 140 * 9,6 * 9,6 * 2,50 | | 32.256,000 | | |
| | - Pila 7 - incidenza 140 Kg/mc 140 * 9,6 * 9,6 * 2,50 | | 32.256,000 | | |
| | - Pila 8 - incidenza 140 Kg/mc 140 * 9,6 * 9,6 * 2,50 | | 32.256,000 | | |
| | - Pila 9 - incidenza 140 Kg/mc 140 * 9,6 * 9,6 * 2,50 | | 32.256,000 | | |
| | - Pila 10 - incidenza 140 Kg/mc 140 * 9,6 * 9,6 * 2,50 | | 32.256,000 | | |
| | - Pila 11 - incidenza 140 Kg/mc 140 * 9,6 * 9,6 * 2,50 | | 32.256,000 | | |
| | - Pila 12 - incidenza 140 Kg/mc 140 * 9,6 * 9,6 * 2,50 | | 32.256,000 | | |
| | - Pila 13 - incidenza 140 Kg/mc 140 * 9,6 * 9,6 * 2,50 | | 32.256,000 | | |
| | - Pila 14 - incidenza 140 Kg/mc 140 * 9,6 * 9,6 * 2,5 | | 32.256,000 | | |
| | - Pila 15 - incidenza 140 Kg/mc 140 * 9,6 * 9,6 * 2,5 | | 32.256,000 | | |
| | - Pila 16 - incidenza 140 Kg/mc 140 * 9,6 * 9,6 * 2,5 | | 32.256,000 | | |
| | - Pila 17 - incidenza 140 Kg/mc 140 * 12 * 12 * 2,5 | | 50.400,000 | | |
| | Totale | kg | 598.176,000 | 1,00 | 598.176,00 |
| 46440 BA.MT.A.3 29.A | Riempitivi vari e sistemazione superficiale con regolarizzazione delle pendenze, con terre provenienti dagli scavi | | | | |
| | VIADOTTO VI03 | | | | |
| | quantità scavi (vedi quantità BA.MT.A.3001.A) 23967,05 | | 23.967,05 | | |
| | - a dedurre volume fondazioni interrante | | | | |
| | - quantità di cui all'art. BA.CZ.A.3 01.A -1 * 363,46 | | -363,46 | | |
| | - quantità di cui all'art. BA.CZ.A.3 01.E -1 * 4204,80 | | -4.204,80 | | |
| | - a dedurre volume elevazioni | | | | |
| | Spalla A | | | | |
| | - muro frontale+ ringrosso -1 * 12 * 2,7 * 1,18 | | -38,23 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03A - da SPA a P17 + (n.18 imp. C.A.P. 25m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|-----------|---------|-----------|
| | da Pile 6 a 17 (media altezza 1.95) | | | | |
| | - Pile Ø 3500 -12 * ((1,75*1,75*3,1416)) * 1,95 | | | -225,11 | |
| | Totale | m ³ | 19.135,45 | 0,90 | 17.221,91 |
| 46400 BA.MT.A.3001.A | Scavo di sbancamento in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi | | | | |
| | VIADOTTO VI03 | | | | |
| | - Pila 6 ((668,83+134,56)/2) * 5,36 | | 2.153,11 | | |
| | - Pila 7 ((659,52+134,56)/2) * 5,04 | | 2.001,08 | | |
| | - Pila 8 ((657,27+134,56)/2) * 4,83 | | 1.912,29 | | |
| | - Pila 9 ((512,05+134,56)/2) * 3,35 | | 1.083,09 | | |
| | - Pila 10 ((666,52+134,56)/2) * 4,28 | | 1.714,31 | | |
| | - Pila 11 ((614,63+134,56)/2) * 4,72 | | 1.768,11 | | |
| | - Pila 12 ((636,55+134,56)/2) * 4,65 | | 1.792,85 | | |
| | - Pila 13 ((585,06+134,56)/2) * 4,45 | | 1.601,15 | | |
| | - Pila 14 ((659,77+134,56)/2) * 4,66 | | 1.850,81 | | |
| | - Pila 15 ((586,59+134,56)/2) * 4,67 | | 1.683,91 | | |
| | - Pila 16 ((582,13+134,56)/2) * 4,55 | | 1.630,49 | | |
| | Totale | m ³ | 19.191,20 | 1,80 | 34.544,16 |
| 46410 BA.MT.A.3003.A | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi fino alla profondità di 2 m | | | | |
| | VIADOTTO VI03 | | | | |
| | - Spalla A (scavo tra palancole) 146,35 * 2 | | 292,70 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 40 * ,22 * 2 | | 17,60 | | |
| | - Pila 1 (scavo tra palancole) 146,35 * 2 | | 292,70 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 2 | | 14,08 | | |
| | - Pila 2 (scavo tra palancole) 146,35 * 2 | | 292,70 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 2 | | 14,08 | | |
| | - Pila 3 (scavo tra palancole) 146,35 * 2 | | 292,70 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 2 | | 14,08 | | |
| | - Pila 4 (scavo tra palancole) 146,35 * 2 | | 292,70 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 2 | | 14,08 | | |
| | - Pila 5 (scavo tra palancole) 146,35 * 2 | | 292,70 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 2 | | 14,08 | | |
| | - Pila 17 (scavo tra palancole) 146,35 * 2 | | 292,70 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 2 | | 14,08 | | |
| | Totale | m ³ | 2.150,98 | 3,27 | 7.033,70 |
| 46420 BA.MT.A.3003.B | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 2 m e fino a 4 m | | | | |
| | VIADOTTO VI03 | | | | |
| | - Spalla A (scavo tra palancole) 146,35 * 1,95 | | 285,38 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 40 * ,22 * 1,95 | | 17,16 | | |
| | - Pila 1 (scavo tra palancole) 146,35 * 2 | | 292,70 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 2 | | 14,08 | | |
| | - Pila 2 (scavo tra palancole) 146,35 * 2 | | 292,70 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 2 | | 14,08 | | |
| | - Pila 3 (scavo tra palancole) 146,35 * 1,95 | | 285,38 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 1,95 | | 13,73 | | |
| | - Pila 4 (scavo tra palancole) 146,35 * 2 | | 292,70 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 2 | | 14,08 | | |
| | - Pila 5 (scavo tra palancole) 146,35 * 2 | | 292,70 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 2 | | 14,08 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03A - da SPA a P17 + (n.18 imp. C.A.P. 25m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|---|------|-----------|--------|---------------------|
| 53625 BA.MT.A.3003.C | - Pila 17 (scavo tra palancole) 146,35 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 2 | m³ | 292,70 | 3,76 | 8.029,67 |
| | Totale | | 14,08 | | |
| | | | 2.135,55 | | |
| 53625 BA.MT.A.3003.C | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 4 m e fino a 6 m VIADOTTO VI03 | m³ | | 5,14 | 2.515,10 |
| | - Pila 1 (scavo tra palancole) 146,35 * ,54 | | 79,03 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * ,54 | | 3,80 | | |
| | - Pila 2 (scavo tra palancole) 146,35 * 1 | | 146,35 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 1 | | 7,04 | | |
| | - Pila 4 (scavo tra palancole) 146,35 * ,2 | | 29,27 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * ,2 | | 1,41 | | |
| | - Pila 5 (scavo tra palancole) 146,35 * ,95 | | 139,03 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * ,95 | | 6,69 | | |
| | - Pila 17 (scavo tra palancole) 146,35 * ,5 | | 73,18 | | |
| incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * ,5 | 3,52 | | | | |
| Totale | 489,32 | | | | |
| 60145 BA.MT.A.3107.A | Fornit.e posa in opera di misto cement.da cava,gettato e costipato in opera in strati di spess<50 cm,con caratter.indicate nel Capit.Op.Civ.con cemento>4 SPALLA A interno (escluso SubBallast e Supercompattato) 6,90 * 7,90 * (9,48-(0,3+0,12)) dente esterno 1su1 per rilev. h>4m (((1,00+4,00)/2)) * 9,70 * 3,00 | m³ | 493,86 | 43,81 | 24.823,18 |
| Totale | 72,75 | | | | |
| | | | 566,61 | | |
| 46430 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi VIADOTTO VI03 | m³ | | 0,26 | 6.231,43 |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3001.A 19191,2 | | 19.191,20 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.A 2150,98 | | 2.150,98 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.B 2135,55 | | 2.135,55 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.C 489,32 | | 489,32 | | |
| Totale | 23.967,05 | | | | |
| Totale VI3 - Fondazioni Euro | | | | | 1.229.340,81 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03A - da SPA a P17 + (n.18 imp. C.A.P. 25m)

VI4 - Spalle

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---------------------------------|--|------|------------|--------|------------------|
| 47210 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 VIADOTTO VI03 SPALLA A - muro frontale 9,70 * 1,2 * 6,5 - ringrosso muro frontale area da dwg 11,15 * 6,5 - muri d'ala 2 * 6,65 * 1,2 * 6,5 2 * 6,65 * ,8 * (10,25-6,5) - soletta di ripartizione 6,65 * 9,7 * ,5 - paraghiaia 9,70 * 0,50 * (4,25-,7) - ringrosso paraghiaia (area da sez. dwg) 9,7 * ,51 2 * 6,65 * ,17 <div style="text-align: right;">Totale</div> | m³ | 348,46 | 121,28 | 42.261,23 |
| 47220 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI03 vedi quantità art BA.CZ.A.3 02.F 348,46 <div style="text-align: right;">Totale</div> | m³ | 348,46 | 5,39 | 1.878,20 |
| 47240 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 VIADOTTO VI03 SPALLA A - muro frontale 2 * (9,7+1,2) * 4 - ringrosso muro frontale perimetro da dwg 10 * 4 - muri d'ala (2*2) * (6,65+1,2) * 4 <div style="text-align: right;">Totale</div> | m² | 252,80 | 13,46 | 3.402,69 |
| 47250 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 VIADOTTO VI03 SPALLA A - muro frontale 2 * (9,7+1,2) * (6,5-4) - ringrosso muro frontale perimetro da dwg 10 * 2,5 - muri d'ala (2*2) * (6,65+1,2) * 2,5 (2*2) * (6,65+,8) * (10,25-6,5) - soletta di ripartizione 2 * (6,65+9,7) * ,5 - tappo 6,65 * 9,7 - paraghiaia 2 * (9,7+,5) * (4,25-,7) - ringrosso paraghiaia perimetro da dwg 2 * 9,7 * 2,82 (2*2) * 9,7 * 1,86 <div style="text-align: right;">Totale</div> | m² | 549,91 | 16,40 | 9.018,52 |
| 47230 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI03 ELEVAZIONE - 120 kg/mc vedi quantità art BA.CZ.A.3 02.F (senza baggili) 120 * 348,46 <div style="text-align: right;">Totale</div> | kg | 41.815,200 | 1,00 | 41.815,20 |
| Totale VI4 - Spalle Euro | | | | | 98.375,84 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03A - da SPA a P17 + (n.18 imp. C.A.P. 25m)

VI5 - Pile

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|---|--------|------------|
| 46550 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 VIADOTTO VI03 - Pila 1 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * 7,7 - Pila 2 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * 8,9 - Pila 3 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * 7,2 - Pila 4 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * 7 - Pila 5 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * 6 - Pila 6 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * 5,69 - Pila 7 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * 5,38 - Pila 8 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * 5,07 - Pila 9 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * 4,7 - Pila 10 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * 5 - Pila 11 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * 5,4 - Pila 12 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * 7,30 - Pila 13 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * 8 - Pila 14 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * 8,30 - Pila 15 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * 8,90 - Pila 16 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * 9,10 - Pila 17 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * 10 Totale | m³ | 74,07 85,62 69,26 67,34 57,72 54,74 51,76 48,77 45,21 48,10 51,95 70,23 76,96 79,85 85,62 87,54 96,20 1.150,94 | 121,28 | 139.586,00 |
| 46560 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI03 Vedi quantità art BA.CZ.A.3 02.F 1150,94 Totale | m³ | 1.150,94 1.150,94 | 5,39 | 6.203,57 |
| 46580 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 VIADOTTO VI03 - Pila 1 Ø 3500 1 * (3,1416*3,5) * 4 - Pila 2 Ø 3500 1 * (3,1416*3,5) * 4 - Pila 3 Ø 3500 1 * (3,1416*3,5) * 4 - Pila 4 Ø 3500 1 * (3,1416*3,5) * 4 - Pila 5 Ø 3500 1 * (3,1416*3,5) * 4 - Pila 6 Ø 3500 1 * (3,1416*3,5) * 4 - Pila 7 Ø 3500 1 * (3,1416*3,5) * 4 - Pila 8 Ø 3500 1 * (3,1416*3,5) * 4 - Pila 9 Ø 3500 1 * (3,1416*3,5) * 4 - Pila 10 Ø 3500 1 * (3,1416*3,5) * 4 - Pila 11 Ø 3500 1 * (3,1416*3,5) * 4 - Pila 12 Ø 3500 1 * (3,1416*3,5) * 4 - Pila 13 Ø 3500 1 * (3,1416*3,5) * 4 - Pila 14 Ø 3500 1 * (3,1416*3,5) * 4 - Pila 15 Ø 3500 1 * (3,1416*3,5) * 4 - Pila 16 Ø 3500 1 * (3,1416*3,5) * 4 - Pila 17 Ø 3500 1 * (3,1416*3,5) * 4 Totale | m² | 44,00 44,00 44,00 44,00 44,00 44,00 44,00 44,00 44,00 44,00 44,00 44,00 44,00 44,00 44,00 44,00 44,00 44,00 44,00 748,00 | 13,46 | 10.068,08 |
| 46590 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 VIADOTTO VI03 - Pila 1 Ø 3500 1 * (3,1416*3,5) * (7,7-4) | | 40,70 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03A - da SPA a P17 + (n.18 imp. C.A.P. 25m)

VI5 - Pile

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|-------------|--------|-------------------|
| | - Pila 2 Ø 3500 1 * (3,1416*3,5) * 4 | | 44,00 | | |
| | - Pila 3 Ø 3500 1 * (3,1416*3,5) * (7,2-4) | | 35,20 | | |
| | - Pila 4 Ø 3500 1 * (3,1416*3,5) * (7-4) | | 33,00 | | |
| | - Pila 5 Ø 3500 1 * (3,1416*3,5) * (6-4) | | 22,00 | | |
| | - Pila 6 Ø 3500 1 * (3,1416*3,5) * (5,69-4) | | 18,59 | | |
| | - Pila 7 Ø 3500 1 * (3,1416*3,5) * (5,38-4) | | 15,18 | | |
| | - Pila 8 Ø 3500 1 * (3,1416*3,5) * (5,07-4) | | 11,77 | | |
| | - Pila 9 Ø 3500 1 * (3,1416*3,5) * (4,7-4) | | 7,70 | | |
| | - Pila 10 Ø 3500 1 * (3,1416*3,5) * (5-4) | | 11,00 | | |
| | - Pila 11 Ø 3500 1 * (3,1416*3,5) * (5,4-4) | | 15,40 | | |
| | - Pila 12 Ø 3500 1 * (3,1416*3,5) * (7,30-4) | | 36,30 | | |
| | - Pila 13 Ø 3500 1 * (3,1416*3,5) * (8-4) | | 44,00 | | |
| | - Pila 14 Ø 3500 1 * (3,1416*3,5) * 4 | | 44,00 | | |
| | - Pila 15 Ø 3500 1 * (3,1416*3,5) * 4 | | 44,00 | | |
| | - Pila 16 Ø 3500 1 * (3,1416*3,5) * 4 | | 44,00 | | |
| | - Pila 17 Ø 3500 1 * (3,1416*3,5) * 4 | | 44,00 | | |
| | Totale | m² | 510,84 | 16,40 | 8.377,78 |
| 46600 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 | | | | |
| | VIADOTTO VI03 | | | | |
| | - Pila 2 Ø 3500 1 * (3,1416*3,5) * (8,9-8) | | 9,90 | | |
| | - Pila 14 Ø 3500 1 * (3,1416*3,5) * (8,30-8) | | 3,30 | | |
| | - Pila 15 Ø 3500 1 * (3,1416*3,5) * (8,90-8) | | 9,90 | | |
| | - Pila 16 Ø 3500 1 * (3,1416*3,5) * (9,10-8) | | 12,10 | | |
| | - Pila 17 Ø 3500 1 * (3,1416*3,5) * (10-8) | | 22,00 | | |
| | Totale | m² | 57,20 | 18,53 | 1.059,92 |
| 46570 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | | | | |
| | VIADOTTO VI03 | | | | |
| | incidenza 100 Kg/mc | | | | |
| | - Pila 1 Ø 3500 100 * ((1,75*1,75*3,1416)) * 7,7 | | 7.408,170 | | |
| | - Pila 2 Ø 3500 100 * ((1,75*1,75*3,1416)) * 8,9 | | 8.562,690 | | |
| | - Pila 3 Ø 3500 100 * ((1,75*1,75*3,1416)) * 7,2 | | 6.927,120 | | |
| | - Pila 4 Ø 3500 100 * ((1,75*1,75*3,1416)) * 7 | | 6.734,700 | | |
| | - Pila 5 Ø 3500 100 * ((1,75*1,75*3,1416)) * 6 | | 5.772,600 | | |
| | - Pila 6 Ø 3500 100 * ((1,75*1,75*3,1416)) * 5,69 | | 5.474,349 | | |
| | - Pila 7 Ø 3500 100 * ((1,75*1,75*3,1416)) * 5,38 | | 5.176,098 | | |
| | - Pila 8 Ø 3500 100 * ((1,75*1,75*3,1416)) * 5,07 | | 4.877,847 | | |
| | - Pila 9 Ø 3500 100 * ((1,75*1,75*3,1416)) * 4,7 | | 4.521,870 | | |
| | - Pila 10 Ø 3500 100 * ((1,75*1,75*3,1416)) * 5 | | 4.810,500 | | |
| | - Pila 11 Ø 3500 100 * ((1,75*1,75*3,1416)) * 5,4 | | 5.195,340 | | |
| | - Pila 12 Ø 3500 100 * ((1,75*1,75*3,1416)) * 7,30 | | 7.023,330 | | |
| | - Pila 13 Ø 3500 100 * ((1,75*1,75*3,1416)) * 8 | | 7.696,800 | | |
| | - Pila 14 Ø 3500 100 * ((1,75*1,75*3,1416)) * 8,30 | | 7.985,430 | | |
| | - Pila 15 Ø 3500 100 * ((1,75*1,75*3,1416)) * 8,90 | | 8.562,690 | | |
| | - Pila 16 Ø 3500 100 * ((1,75*1,75*3,1416)) * 9,10 | | 8.755,110 | | |
| | incidenza 140 Kg/mc | | | | |
| | - Pila 17 Ø 3500 140 * ((1,75*1,75*3,1416)) * 10 | | 13.469,400 | | |
| | Totale | kg | 118.954,044 | 1,00 | 118.954,04 |
| | Totale VI5 - Pile Euro | | | | 284.249,39 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03A - da SPA a P17 + (n.18 imp. C.A.P. 25m)

VI6 - Pulvini

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|-------------|--------|------------|
| 46620 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 VIADOTTO VI02 - Numero 17 pile (da Pila 1 a Pila 17) 17 * 6 * 5,3 * 2,2 | | | | |
| | Totale | m ³ | 1.189,32 | 121,28 | 144.240,73 |
| 46630 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI02 vedi quantità art. BA.CZ.A.3 02.F 1189,32 | | | | |
| | Totale | m ³ | 1.189,32 | 5,39 | 6.410,43 |
| 47270 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 VIADOTTO VI02 - Pila 1 2 * (6+5,3) * ,3 - Pila 3 2 * (6+5,3) * ,8 - Pila 4 2 * (6+5,3) * 1 - Pila 5 2 * (6+5,3) * 2 - Pila 6 2 * (6+5,3) * 2,2 - Pila 7 2 * (6+5,3) * 2,2 - Pila 8 2 * (6+5,3) * 2,2 - Pila 9 2 * (6+5,3) * 2,2 - Pila 10 2 * (6+5,3) * 2,2 - Pila 11 2 * (6+5,3) * 2,2 - Pila 12 2 * (6+5,3) * (2,2-,5) | | | | |
| | Totale | m ² | 429,40 | 16,40 | 7.042,16 |
| 46660 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 VIADOTTO VI02 - Pila 1 2 * (6+5,3) * (2,2-,3) - Pila 2 2 * (6+5,3) * 2,2 - Pila 3 2 * (6+5,3) * (2,2-,8) - Pila 4 2 * (6+5,3) * (2,2-1) - Pila 5 2 * (6+5,3) * ,2 - Pila 12 2 * (6+5,3) * ,5 - Pila 13 2 * (6+5,3) * 2,20 - Pila 14 2 * (6+5,3) * 2,20 - Pila 15 2 * (6+5,3) * 2,20 - Pila 16 2 * (6+5,3) * 2,20 - Pila 17 2 * (6+5,3) * 2 | | | | |
| | Totale | m ² | 411,32 | 18,53 | 7.621,76 |
| 46670 BA.CZ.A.3 05.D | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m.12 e fino a m. 16 VIADOTTO VI02 - Pila 17 2 * (6+5,3) * ,2 | | | | |
| | Totale | m ² | 4,52 | 21,38 | 96,64 |
| 46640 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI02 ELEVAZIONE - 180 kg/mc - q.tà di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 180 * 1189,32 | | | | |
| | | | 214.077,600 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03A - da SPA a P17 + (n.18 imp. C.A.P. 25m)

VI6 - Pulvini

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|--|------|-------------|--------|-------------------|
| | Totale | kg | 214.077,600 | 1,00 | 214.077,60 |
| | Totale VI6 - Pulvini Euro | | | | 379.489,32 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03A - da SPA a P17 + (n.18 imp. C.A.P. 25m)

VI7 - Apparecchi di appoggio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|--|------|-----------|-----------|-------------------|
| 7090 BA.OP.A.3106.A | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio di tipo multidirezionale in acciaio teflon, per ogni KN di carico nominale verticale APPOGGI MULTIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 5000kN ----- MULTIDIREZIONALE (n° app. x n° imp. x kN) 1 * 18 * 5000 | | | | |
| | Totale | kN | 90.000,00 | | |
| | | | 90.000,00 | 0,46 | 41.400,00 |
| 7070 VAT.RS3E.A01.0 9.0001 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo FISSO, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcato a singolo binario in C.A.P. L=25m - Lc=22,80m" APPOGGI FISSI DATI CARICO VERTICALE - V = 5000kN CARICO ORIZZONTALE LONGITUDINALE - H = 2500kN ----- LATO FISSO (n° app. x n° imp.) 2 * 18 | | | | |
| | Totale | Cad | 36,00 | | |
| | | | 36,00 | 11.020,00 | 396.720,00 |
| 7080 VAT.RS3E.A01.0 9.0002 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari, di tipo UNIDIREZIONALE, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcato a singolo binario in C.A.P. L=25m - Lc=22,80m" APPOGGI UNIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 5000kN CARICO ORIZZONTALE LONGITUDINALE - HI = 2500kN ----- LATO MOBILE (n° app. x n° imp.) 1 * 18 | | | | |
| | Totale | Cad | 18,00 | | |
| | | | 18,00 | 9.900,00 | 178.200,00 |
| Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro | | | | | 616.320,00 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03A - da SPA a P17 + (n.18 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|---|---|--|-----------|--------|-----------|--|
| 3150 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | | |
| | BAGGIOLI INTEGRATO AL RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. - Sup. frontale 1.69mq - Largh 1.60m SPALLA "A" 1 * 1,69 * 1,60 | | 2,70 | | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "A" 1 * 4,10 * 0,65 * 0,70 | | 1,87 | | | |
| | Totale | m ³ | 4,57 | 121,28 | 554,25 | |
| 3190 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | | |
| | BAGGIOLI E RITEGNI PILA CIRCOLARE DATI 4 BAGGIOLI INTEGRATI 4 * 1,25 * 1,28 * 0,25 | | 1,60 | | | |
| | 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. 2 * 1,25 * ((1,64+1,55)/2) * 0,70 | | 2,80 | | | |
| | 1 RITEGNO LONGITUDINALE INTEGRATO IN C.A. 1 * 4,22 * 0,50 * 0,70 | | 1,48 | | | |
| | Totale parziale | m ³ | 5,88 | | | |
| | A dedurre 5,88 | | | -5,88 | | |
| | A sommare | | | | | |
| | ----- CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI PER PILA da pila 1 a pila 17 17 * 5,88 | | | 99,96 | | |
| | Totale | m ³ | 99,96 | 121,28 | 12.123,15 | |
| | 55245 BA.CZ.A.3 02.I | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C45/55 N/mm2 | | | | |
| CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. ----- DATI GENERALI H.trave=2.10m L.trave=24.40m AREA = 1.09 m ² /ml RT= 0.80m Superficie totale cassetta (perimetro x lunghezza travi 11.85m x 24.40)= 289.14 mq ----- DATI PER VERIFICA TRAVE IN C.A.P. Sezione Corrente - Zona centrale 1 * ((7,35+7,20)/2) * 1,09 | | | 7,94 | | | |
| Sezione Corrente - Zone laterali 2 * 7,30 * 1,09 | | | 15,91 | | | |
| Sezione ringrossata - Zona testate 2 * ((1,80+0,58)/2) * ((0,83+1,40)/2) * ((0,64+0,25)/2) | | | 1,20 | | | |
| Sezione di traversi intermedi 2 * ((0,25+0,60)/2) * 1,09 | | | 0,94 | | | |
| Sezione di traversi testate 2 * ((0,35+0,47)/2) * 1,09 | | | 0,89 | | | |
| Totale parziale | | m ³ | 26,88 | | | |
| ----- DATI PER VERIFICA TRAVERSI Sezione traversi di testata A=0.66mq (2+2) * ((0,71+0,55)/2) * 0,66 | | | | 1,66 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03A - da SPA a P17 + (n.18 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|--|----------------|-----------|--------|------------|
| | Sezione connessione aggiunta traversi testata (q.ta parte della trave) $(4/2) * 1,81 * 0,66 * ((0,71+0,55)/2)$ | | 1,51 | | |
| | Sezione traversi interni $A=0.66mq (2+2) * ((0,54+0,35)/2) * 0,66$ | | 1,19 | | |
| | Sezione connessione aggiunta traversi (q.ta parte della trave) $(4/2) * 1,81 * 0,66 * ((0,54+0,35)/2)$ | | 1,08 | | |
| | Totale parziale | m ³ | 5,44 | | |
| | ----- | | | | |
| | zona passi d'uomo testate $2 * 1,85 * ((1,50+1,14)/2) * ((0,71+0,55)/2)$ | | 3,08 | | |
| | passi d'uomo 60cm $-2 * ((3,1416*0,30*0,45)) * ((0,71+0,55)/2)$ | | -0,53 | | |
| | zona passi d'uomo interni $2 * 1,85 * ((1,50+1,14)/2) * ((0,54+0,35)/2)$ | | 2,20 | | |
| | passi d'uomo 60cm $-2 * 0,52 * ((3,1416*0,30*0,45)) * ((0,54+0,35)/2)$ | | -0,20 | | |
| | Totale parziale | m ³ | 4,55 | | |
| | ----- | | | | |
| | Totale generale | m ³ | 36,87 | | |
| | a dedurre il calcolo -36,87 | | -36,87 | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO TRAVI PER IMPALCATO | | | | |
| | $(2*17) * 36,87$ | | 1.253,58 | | |
| | Totale | m ³ | 1.253,58 | 148,32 | 185.930,99 |
| 3100 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURA LENTA TRAVI IN C.A.P. vedi RIF.ART - BA.CZ.A.3 02.I 1253,58 | | 1.253,58 | | |
| | Totale | m ³ | 1.253,58 | 5,39 | 6.756,80 |
| 3160 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURE ELEVAZIONE BAGGIOLI E RITEGNI SPALLE vedi RIF.ART - BA.CZ.A.3 02.F 4,57 | | 4,57 | | |
| | Totale | m ³ | 4,57 | 5,39 | 24,63 |
| 3200 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURA ELEVAZIONE BAGGIOLI E RITEGNI PILA vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F 99,96 | | 99,96 | | |
| | Totale | m ³ | 99,96 | 5,39 | 538,78 |
| 3130 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. Superficie totale casseratura travi (perimetro x lunghezza travi 11.85m x 24.40)= 289.14 mq 289,14 Superficie totale casseratura traversi escluso passo d'uomo (2 lati x 4 traversi x sup.3.94mq) =31.52 mq 31,52 | | 289,14 | | |
| | Totale parziale | m ² | 320,66 | | |
| | A dedurre 320,66 | | -320,66 | | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO CASSERO TRAVI IN C.A.P. PER IMPALCATO P7-P8 | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03A - da SPA a P17 + (n.18 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|--|----------------|-----------|--------|-----------|
| | 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P8-P9 | | | | |
| | 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P9-P10 | | | | |
| | 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P10-P11 | | | | |
| | 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | Totale | m ² | 2.565,28 | 16,40 | 42.070,59 |
| 3180 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 | | | | |
| | BAGGIOLI INTEGRATO AL RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. - Sup. frontale 1.69mq - Largh 1.60m | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | |
| | 1 * 2 * 1,69 | | 3,38 | | |
| | 1 * 2 * 1,60 * 0,70 | | 2,24 | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | |
| | (0,44+4,10+0,44) * 0,70 | | 3,49 | | |
| | Totale | m ² | 9,11 | 16,40 | 149,40 |
| 3220 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 | | | | |
| | BAGGIOLI E RITEGNI PILA | | | | |
| | DATI | | | | |
| | 4 BAGGIOLI INTEGRATI | | | | |
| | 4 * ((1,25+1,28)) * 0,25 | | 2,53 | | |
| | 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. | | | | |
| | 4 * 1,25 * 0,70 | | 3,50 | | |
| | 2 * ((1,64+1,55)/2) * 0,70 | | 2,24 | | |
| | 1 RITEGNO LONGITUDINALE INTEGRATO IN C.A. | | | | |
| | 2 * 4,22 * 0,70 | | 5,91 | | |
| | 2 * 0,50 * 0,70 | | 0,70 | | |
| | Totale parziale | m ² | 14,88 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 14,88 | | -14,88 | | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO CASSERO BAGGIOLI E RITEGNI | | | | |
| | P6 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P7 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P8 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P9 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P10 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P11 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | Totale | m ² | 89,28 | 16,40 | 1.464,19 |
| 3140 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03A - da SPA a P17 + (n.18 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|--|----------------|-----------|---------|------------|
| | CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. Superficie totale casseratura travi (perimetro x lunghezza travi 11.85m x 24.40)= 289.14 mq 289,14 | | 289,14 | | |
| | Superficie totale casseratura traversi escluso passo d'uomo (2 lati x 4 traversi x sup.3.94mq) =31.52 mq 31,52 | | 31,52 | | |
| | Totale parziale | m ² | 320,66 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 320,66 | | | -320,66 | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO CASSERO TRAVI IN C.A.P. PER IMPALCATO | | | | |
| | SPA-P1 | | | | |
| | 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P1-P2 | | | | |
| | 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P2-P3 | | | | |
| | 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P3-P4 | | | | |
| | 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P4-P5 | | | | |
| | 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P5-P6 | | | | |
| | 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P6-P7 | | | | |
| | 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P11-P12 | | | | |
| | 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P12-P13 | | | | |
| | 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P13-P14 | | | | |
| | 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P14-P15 | | | | |
| | 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | | | 641,32 | | |
| | Totale | m ² | 7.054,52 | 18,53 | 130.720,26 |
| 3230 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 | | | | |
| | BAGGIOLI E RITEGNI PILA | | | | |
| | DATI | | | | |
| | 4 BAGGIOLI INTEGRATI | | | | |
| | 4 * ((1,25+1,28)) * 0,25 | | 2,53 | | |
| | 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. | | | | |
| | 4 * 1,25 * 0,70 | | 3,50 | | |
| | 2 * ((1,64+1,55)/2) * 0,70 | | 2,24 | | |
| | 1 RITEGNO LONGITUDINALE INTEGRATO IN C.A. | | | | |
| | 2 * 4,22 * 0,70 | | 5,91 | | |
| | 2 * 0,50 * 0,70 | | 0,70 | | |
| | Totale parziale | m ² | 14,88 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 14,88 | | | -14,88 | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO CASSERO BAGGIOLI E RITEGNI | | | | |
| | P1 | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03A - da SPA a P17 + (n.18 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|--|----------------|-----------|--------|-----------|
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P2 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P3 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P4 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P5 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P12 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P13 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P14 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P15 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P16 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | Totale | m ² | 148,80 | 18,53 | 2.757,26 |
| 3145 BA.CZ.A.3 05.D | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m.12 e fino a m. 16 | | | | |
| | CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. | | | | |
| | Superficie totale casseratura travi (perimetro x lunghezza travi 11.85m x 24.40)= 289.14 mq | | 289,14 | | |
| | 289,14 | | | | |
| | Superficie totale casseratura traversi escluso passo d'uomo (2 lati x 4 traversi x sup.3.94mq) | | 31,52 | | |
| | =31.52 mq 31,52 | | | | |
| | Totale parziale | m ² | 320,66 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 320,66 | | -320,66 | | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO CASSERO TRAVI IN C.A.P. PER IMPALCATO | | | | |
| | P15-P16 | | | | |
| | 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P16-P17 | | | | |
| | 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P17-P18 | | | | |
| | 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | Totale | m ² | 1.923,96 | 21,38 | 41.134,26 |
| 3235 BA.CZ.A.3 05.D | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m.12 e fino a m. 16 | | | | |
| | BAGGIOLI E RITEGNI PILA | | | | |
| | DATI | | | | |
| | 4 BAGGIOLI INTEGRATI | | | | |
| | 4 * ((1,25+1,28)) * 0,25 | | 2,53 | | |
| | 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. | | | | |
| | 4 * 1,25 * 0,70 | | 3,50 | | |
| | 2 * ((1,64+1,55)/2) * 0,70 | | 2,24 | | |
| | 1 RITEGNO LONGITUDINALE INTEGRATO IN C.A. | | | | |
| | 2 * 4,22 * 0,70 | | 5,91 | | |
| | 2 * 0,50 * 0,70 | | 0,70 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03A - da SPA a P17 + (n.18 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|---|----------------|-------------|--------|------------|
| | Totale parziale | m ² | 14,88 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 14,88 | | -14,88 | | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO CASSERO BAGGIOLI E RITEGNI | | | | |
| | P17 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | Totale | m ² | 14,88 | 21,38 | 318,13 |
| 3090 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. ARMATURA LENTA CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. DATI GENERALI INCIDENZA ARMATURA LENTA = 160kg/m ³ ----- vedi RIF.ART - BA.CZ.A.3 02.I 1253,58 * 160 | | 200.572,800 | | |
| | Totale | kg | 200.572,800 | 1,00 | 200.572,80 |
| 3170 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. ARMATURE BAGGIOLI E RITEGNI SPALLA - INCIDENZA 300kg/m ³ ----- SPALLA "A" 4,57 * 300 | | 1.371,000 | | |
| | Totale | kg | 1.371,000 | 1,00 | 1.371,00 |
| 3210 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. ARMATURE BAGGIOLI E RITEGNI PILA - INCIDENZA 300kg/m ³ ----- vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F 99,96 * 300 | | 29.988,000 | | |
| | Totale | kg | 29.988,000 | 1,00 | 29.988,00 |
| 3110 BA.CZ.A.3 11.A | Acciaio in opera per strutture in cemento armato precompresso ad armatura pre-tesa. ARMATURA PRE-TESA CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. DATI GENERALI ARMATURA PRE-TESA TRAVI IN C.A.P. = 72 TREFOLI/TRAVE (7 FILI 0.6" - 1102g/m) ----- (2*17) * ((72*1,102*25)) | | 67.442,400 | | |
| | Totale | kg | 67.442,400 | 1,97 | 132.861,53 |
| 3120 BA.CZ.A.3 12.A | Acciaio in fili, trecce e trefoli in opera per strutture in cemento armato precompresso ad armatura post-tesa. ARMATURA POST-TESA TRAVERSI DEL CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. DATI GENERALI ARMATURA POST-TESA TRAVERSI SUP.= 9 TREFOLI/TRAVERSO (7 FILI 0.6" - 1102g/m) ARMATURA POST-TESA TRAVERSI INF. = 7 TREFOLI/TRAVERSO (7 FILI 0.6" - 1102g/m) ----- (2*17) * (4*(9*1,102*5,70)) | | 7.688,420 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03A - da SPA a P17 + (n.18 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|--|---|-----------|------------|--------|-----------|
| 3250 BA.CZ.A.3 16.A | (2*17) * (4*(7*1,102*5,70)) | Totale | 5.979,886 | 2,12 | 28.976,81 |
| | | | 13.668,306 | | |
| | Fornitura e posa in opera di malte reoplastiche | | | | |
| | INGHISAGGIO | | | | |
| | RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (1000*0,03) | | 12,60 | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 1 * (1000*0,03) | | 30,00 | | |
| PILE | | | | | |
| da pila 1 a pila 17 | | | | | |
| RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. | | | | | |
| LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*17) * 0,50 * 0,92 * (1000*0,03) | | 938,40 | | | |
| RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. | | | | | |
| LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*17) * 0,50 * 1,11 * (1000*0,03) | | 1.132,20 | | | |
| | Totale | dm³ | 2.113,20 | 0,80 | 1.690,56 |
| 3240 BA.OP.A.3 06.A | Fornitura e posa in opera dei dispositivi di ancoraggio dei ritegni antisismici | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO PER RITEGNO | | | | |
| | RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (7850*0,01) | | 32,970 | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 0,80 * (7850*0,01) | | 62,800 | | |
| | PILE | | | | |
| | da pila 1 a pila 17 | | | | |
| RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. | | | | | |
| LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*17) * 0,50 * 0,92 * (7850*0,01) | | 2.455,480 | | | |
| RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. | | | | | |
| LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*17) * 0,50 * 1,11 * (7850*0,01) | | 2.962,590 | | | |
| | Totale | kg | 5.513,840 | 3,91 | 21.559,11 |
| 3260 BA.OP.A.3 07.A | Fornitura e posa in opera di cuscinetti di appoggio elastomerici armati | | | | |
| | CUSCINETTI NEOPRENE ARMATO | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | |
| | 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 11,55 | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | |
| | 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 11,55 | | |
| | PILE | | | | |
| | da pila 1 a pila 17 | | | | |
| | RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. | | | | |
| ((2+2)*17) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 392,70 | | | |
| RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. | | | | | |
| ((2+2)*17) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 392,70 | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03A - da SPA a P17 + (n.18 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|---|-----------------|-----------|--------|-------------------|
| | Totale | dm ³ | 808,50 | 62,14 | 50.240,19 |
| 3270 BA.OP.A.3 07.C | Sovrapprezzo per apparecchi d'appoggio elastomerici aventi una dimensione inferiore a 10 dmc. CUSCINETTI IN GOMMA ELASTOMERICA ARMATA PER RITEGNO Ritegno longitudinale centrale su Spalle e pile DATI ----- RIF.ART. BA.OP.A.3 07.A 808,50 | | | | |
| | Totale | dm ³ | 808,50 | 18,64 | 15.070,44 |
| | Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro | | | | 906.873,13 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03A - da SPA a P17 + (n.18 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|---|--|------|-----------|----------|------------|--|
| 3280 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | | |
| | GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI GENERALI | | | | | |
| | LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m | | | | | |
| | AREA SEZIONE NETTA SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=3.45 m^2 | | | | | |
| | Lunghezza totale Lu=24.80m | | | | | |
| | PREDALLE CENTRALI - La=1.60 sp. 5cm | | | | | |
| | PREDALLE LATERALI - La=2.15 sp. 5cm | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO | | | | | | |
| 1 * (25-0,2) * 3,45 | | | 85,56 | | | |
| PREDALLES | | | | | | |
| 1 * (25-0,2) * ((2,15+1,60+1,60+2,15)) * 0,05 | | | 9,30 | | | |
| Totale parziale | | m³ | 94,86 | | | |
| A dedurre | | | | | | |
| 94,86 | | | -94,86 | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| CALCOLO GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES | | | | | | |
| 18 * 94,86 | | | 1.707,48 | | | |
| Totale | | m³ | 1.707,48 | 121,28 | 207.083,17 | |
| 3285 BA.CZ.A.3 02.G | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C35/45 N/mm2 | | | | | |
| | VELETTE | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI GENERALI | | | | | |
| | VELETTE - H=1.01m sp. 9cm | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | VELETTE | | | | | |
| | 2 * ((25-0,2)) * 0,09 * 1,01 | | | 4,51 | | |
| | Totale parziale | | m³ | 4,51 | | |
| | A dedurre | | | | | |
| 4,51 | | | -4,51 | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| CALCOLO VELETTE | | | | | | |
| 18 * 4,51 | | | 81,18 | | | |
| Totale | | m³ | 81,18 | 129,90 | 10.545,28 | |
| 3300 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. | | | | | |
| | ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE vedi ART.RIF - BA.CZ.A.3 02.F + BA.CZ.A.3 02.G | | | | | |
| | 1788,66 | | | 1.788,66 | | |
| Totale | | m³ | 1.788,66 | 5,39 | 9.640,88 | |
| 3310 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 | | | | | |
| | CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03A - da SPA a P17 + (n.18 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISIVE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|---|----------------|--|---------|-----------|
| | DATI GENERALI SEZIONE SOLETTA IN MEZZERIA H=37cm LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=3.45 m^2 Lunghezza totale Lu=24.80m PREDALLE CENTRALI - La=1.60 sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.15 sp. 5cm VELETTE - H=1.01m sp. 9cm | | | | |
| | ----- CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO FRONTALI 2 * 3,45 MURETTI PARABALLAST (2+2) * ((25-0,2)) * 0,70 PREDALLES 1 * (25-0,2) * ((2,15+1,60+1,60+2,15)+(8*0,05)) VELETTE 2 * ((25-0,2)) * (2*(0,09+1,01)) | | 6,90 69,44 195,92 109,12 | | |
| | Totale parziale | m ² | 381,38 | | |
| | A dedurre 381,38 A sommare | | | -381,38 | |
| | ----- CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE SPA-P1 1 * 381,38 P3-P4 1 * 381,38 P4-P5 1 * 381,38 P5-P6 1 * 381,38 P6-P7 1 * 381,38 P7-P8 1 * 381,38 P8-P9 1 * 381,38 P9-P10 1 * 381,38 P10-P11 1 * 381,38 P11-P12 1 * 381,38 | | 381,38 381,38 381,38 381,38 381,38 381,38 381,38 381,38 381,38 381,38 381,38 381,38 381,38 381,38 381,38 381,38 | | |
| | Totale | m ² | 3.813,80 | 18,53 | 70.669,71 |
| 3320 BA.CZ.A.3 05.D | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m.12 e fino a m. 16 CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE ----- DATI GENERALI SEZIONE SOLETTA IN MEZZERIA H=37cm LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03A - da SPA a P17 + (n.18 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|---|----------------|------------|---------|-----------|
| | AREA SEZIONE SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=3.45 m ² Lunghezza totale Lu=24.80m PREDALLE CENTRALI - La=1.60 sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.15 sp. 5cm VELETTE - H=1.01m sp. 9cm | | | | |
| | ----- CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO FRONTALI 2 * 3,45 | | 6,90 | | |
| | MURETTI PARABALLAST (2+2) * ((25-0,2)) * 0,70 | | 69,44 | | |
| | PREDALLES 1 * (25-0,2) * ((2,15+1,60+1,60+2,15)+(8*0,05)) | | 195,92 | | |
| | VELETTE 2 * ((25-0,2)) * (2*(0,09+1,01)) | | 109,12 | | |
| | Totale parziale | m ² | 381,38 | | |
| | A dedurre 381,38 | | | -381,38 | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE P1-P2 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P2-P3 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P12-P13 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P13-P14 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P14-P15 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P15-P16 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P16-P17 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P17-P18 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | Totale | m ² | 3.051,04 | 21,38 | 65.231,24 |
| 3290 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE ----- DATI GENERALI INCIDENZA ARMATURA SOLETTA 140kg/m3 INCIDENZA ARMATURA PREDALLES 60kg/m3 INCIDENZA ARMATURA VELETTA 20kg/m3 ----- GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO 140 * (25-0,2) * 3,45 | | 11.978,400 | | |
| | PREDALLES 60 * (25-0,2) * (2,15+1,60+1,60+2,15) * 0,05 | | 558,000 | | |
| | VELETTE | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03A - da SPA a P17 + (n.18 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|--|------|-------------|--------|------------|
| | 20 * (2*(25-0,2)) * 0,09 * 1,01 | | 90,173 | | |
| | Totale parziale | kg | 12.626,573 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 12626,573 | | | | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDDALLES+VELETTE | | | | |
| | 18 * 12626,573 | | 227.278,314 | | |
| | Totale | kg | 227.278,314 | 1,00 | 227.278,31 |
| 3330 BA.OP.A.3 10.A | Fornitura e posa in opera di coprigiunto trasver sale impermeabile e dielettrico, per escursioni orizzontali fino a 30 mm | | | | |
| | GIUNTI D'IMPALCATO | | | | |
| | DATI | | | | |
| | ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm | | | | |
| | Larghezza Impalcato La=9.70 | | | | |
| | vasca FS | | | | |
| | in asse spalla | | | | |
| | 1 * 4,50 | | 4,50 | | |
| | in asse pila | | | | |
| | 17 * 4,50 | | 76,50 | | |
| | Totale | m | 81,00 | 255,89 | 20.727,09 |
| 3340 BA.OP.A.3 10.B | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre i 30 mm | | | | |
| | GIUNTI D'IMPALCATO | | | | |
| | DATI | | | | |
| | ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm | | | | |
| | Larghezza Impalcato La=9.70 | | | | |
| | vasca FS | | | | |
| | in asse spalla | | | | |
| | 1 * 4,50 * ((105+105-30)) | | 810,00 | | |
| | in asse pila | | | | |
| | 17 * 4,50 * ((105+105-30)) | | 13.770,00 | | |
| | Totale | m | 14.580,00 | 1,62 | 23.619,60 |
| 3350 BA.OP.A.3 11.A | Fornitura e posa in opera di piattabanda dielettrica per muretti laterali paraballast e marciapiedi, per escursioni fino a 30 mm | | | | |
| | PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO | | | | |
| | DATI | | | | |
| | ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm | | | | |
| | Larghezza Impalcato La=9.70 | | | | |
| | in asse spalla | | | | |
| | muretti paraballast | | | | |
| | (2*1) * 1,50 | | 3,00 | | |
| | camminamenti+cordoli | | | | |
| | (2*1) * ((1,78+0,82)) | | 5,20 | | |
| | in asse pila | | | | |
| | muretti paraballast | | | | |
| | (2*17) * 1,50 | | 51,00 | | |
| | camminamenti+cordoli | | | | |
| | (2*17) * ((1,78+0,82)) | | 88,40 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03A - da SPA a P17 + (n.18 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|---|------|-----------|--------|-------------------|
| | Totale | m | 147,60 | 58,32 | 8.608,03 |
| 3360 BA.OP.A.3 11.B | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre 30 mm | | | | |
| | PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO | | | | |
| | DATI | | | | |
| | ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm | | | | |
| | Larghezza Impalcato La=9.70 | | | | |
| | in asse spalla | | | | |
| | muretti paraballast | | | | |
| | (2*1) * 1,50 * ((105+105-30)) | | 540,00 | | |
| | camminamenti+cordoli | | | | |
| | (2*1) * ((1,78+0,82)) * ((105+105-30)) | | 936,00 | | |
| | in asse pila | | | | |
| | muretti paraballast | | | | |
| | (2*17) * 1,50 * ((105+105-30)) | | 9.180,00 | | |
| | camminamenti+cordoli | | | | |
| | (2*17) * ((1,78+0,82)) * ((105+105-30)) | | 15.912,00 | | |
| | Totale | m | 26.568,00 | 0,17 | 4.516,56 |
| 3370 BA.OP.A.3 12.A | Fornitura e posa in opera di scossalina , dello spessore non inferiore a 2 mm | | | | |
| | SCOSSALINA GIUNTI D'IMPALCATO | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Larghezza Impalcato La=9.70 | | | | |
| | in asse spalla | | | | |
| | 1 * 9,70 | | 9,70 | | |
| | in asse pila | | | | |
| | 17 * 9,70 | | 164,90 | | |
| | Totale | m | 174,60 | 35,56 | 6.208,78 |
| | Totale VIA - Soletta di completamento Euro | | | | 654.128,65 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03A - da SPA a P17 + (n.18 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|--|----------------|-----------|---------|-----------|
| 3420 BA.CZ.C.1103.E | Fornitura di cunicoli per la protezione di cavi a due gole da 140 e 180 mm, di profondità interna 400 mm con fondo a spessore maggiorato, per viadotto o g | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | 1 PER BINARIO AREA SEZIONE CANALETTA A=0.0841m ² | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| | 1 * 25 | | | 25,00 | |
| | Totale parziale | m | | 25,00 | |
| | A dedurre | | | | |
| | 25 | | | -25,00 | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | |
| 18 * 25 | | | 450,00 | | |
| Totale | m | | 450,00 | 31,15 | 14.017,50 |
| 3430 BA.CZ.C.2101.K | Posa in opera di cunicoli in cemento delle dimensioni di 400x100 mm. | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | VEDI RIF. ART. BA.CZ.C.1103.E | | | | |
| 450 | | | 450,00 | | |
| Totale | m | | 450,00 | 14,20 | 6.390,00 |
| 3380 BA.OP.A.3 15.A | Impermeabilizzazione di impalcato e volti a mezzo di manto impermeabile dello spessore non inferiore a 4 mm | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4 | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare = 4.60m 2 * 25 * 4,60 | | | 230,00 | |
| | Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 25 * (1,93+1,93) | | | 96,50 | |
| | Totale parziale | m ² | | 326,50 | |
| | A dedurre | | | | |
| | 326,5 | | | -326,50 | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4 | | | | | |
| 18 * 326,5 | | | 5.877,00 | | |
| Totale | m ² | | 5.877,00 | 10,45 | 61.414,65 |
| 3390 BA.OP.A.3 18.A | Strato protettivo in conglomerato bituminoso dello spessore non inferiore a 5 cm | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE CON STRATO DI CONGLOMERATO BITUMINOSO (43mm) | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare = 4.60m 25 * 4,60 | | | 115,00 | |
| Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 25 * (1,93+1,93) | | | 96,50 | | |
| Totale parziale | m ² | | 211,50 | | |
| A dedurre | | | | | |
| 211,50 | | | -211,50 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03A - da SPA a P17 + (n.18 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|--|--|------|------------|----------|-----------|-----------|
| 3450 BA.OP.A.3 20.A | A sommare | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE | | | | | |
| | 18 * 211,50 | | | 3.807,00 | | |
| | Totale | m² | | 3.807,00 | 5,92 | 22.537,44 |
| | Fornitura e posa in opera di profilati di acciaio per parapetti, mensole e simili | | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | | |
| IPE 100 p=8,1 kg/m, 1 MONTANTE OGNI 1.50m PER LATO (2*8,1) * (25/1,5) * 1,05 | | | 283,506 | | | |
| PIASTRA DI BASE 200x150x10 p=2,36 kg (2*2,36) * (25/1,5) | | | 78,668 | | | |
| PIASTRA DI BASE CON FUNZIONE DI PARAPIEDE 200x5mm p=7,85 kg/m (2*7,85) * 25 | | | 392,500 | | | |
| Totale parziale | kg | | 754,674 | | | |
| 10% per bulloni, tirafondi e saldature 754,674*10% | | | 75,467 | | | |
| Totale generale | kg | | 830,141 | | | |
| A dedurre | | | -830,141 | | | |
| 830,141 | | | | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| PARAPETTI PER IMPALCATO | | | | | | |
| 18 * 830,141 | | | 14.942,538 | | | |
| Totale | kg | | 14.942,538 | 1,95 | 29.137,95 | |
| 3460 BA.OP.A.3 21.A | Fornitura e posa in opera di tubi di acciaio doppiamente zincati a caldo per parapetti, mensole e simili | | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | | |
| | 4 TUBI D=42,4 sp 2,9 p=2,35 kg/m PER LATO (2*4*2,35) * 25 | | | 470,000 | | |
| | Totale parziale | kg | | 470,000 | | |
| | 10% per bulloni, e saldature 470*10% | | | 47,000 | | |
| | Totale generale | kg | | 517,000 | | |
| | A dedurre | | | -517,000 | | |
| 517 | | | | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| PARAPETTI PER IMPALCATO | | | | | | |
| 18 * 517 | | | 9.306,000 | | | |
| Totale | kg | | 9.306,000 | 2,11 | 19.635,66 | |
| 3490 BA.PS.A.3 33.A | Fornitura e posa in opera di grigliato metallico, in acciaio zincato, per copertura di pozzetti, cunicoli e simili | | | | | |
| | ISPEZIONABILITA' SU PULVINO | | | | | |
| | GRIGLIATO PER PIANEROTTOLO PER DISCESA DELLA SCALA OGNI 3 CAMPATE STANDARD 190x120cm | | | | | |
| | Grigliato tipo keller da 35kg/mq | | | | | |
| (2*6) * 1,90 * 1,20 * 35 | | | 957,600 | | | |
| Totale | kg | | 957,600 | 2,18 | 2.087,57 | |
| 3410 IT.TU.E.3002.E | Fornitura e posa in opera di tubazione in PVC -U conforme alla norma UNI EN 1401-1 - diametro esterno 250 mm. | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03A - da SPA a P17 + (n.18 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|----------------------------------|---|------|--|-----------------------|--------------------------------|--|
| | TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 ----- DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI Lunghezza Impalcato Lu=25m SOTTO SOLETTA - DN250 2 * 25 DISCENDENTE SULLE PILE - DN250 2 * 10 Totale parziale | | 50,00 20,00 <hr/> 70,00 | | | |
| | A dedurre 70 A sommare ----- TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 18 * 70 Totale | m | -70,00 <hr/> 1.260,00 <hr/> 1.260,00 | | | |
| 3470 OM.ME.C.3 25.A | Fornitura e posa in opera di scala in ferro ISPEZIONABILITA' SU PULVINO SCALE DI DISCESA OGNI 3 CAMPATE- COMPRESO TELAIO COMPLETO AL PULVINO E BOTOLA IN METALLO - 180 kg/ml ALTEZZA STANDARD DI DISCESA H=3.10m (2*6) * 180 * 3,10 Totale | | <hr/> 6.696,000 <hr/> 6.696,000 | 25,65 3,98 | 32.319,00 26.650,08 | |
| 3480 OM.ME.C.3 25.B | Sovrapprezzo alla voce quando anziché la verniciatura è richiesta la zincatura ISPEZIONABILITA' SU PULVINO SCALE DI DISCESA OGNI 3 CAMPATE- COMPRESO TELAIO COMPLETO AL PULVINO E BOTOLA IN METALLO - 180 kg/ml ALTEZZA STANDARD DI DISCESA H=3.10m (2*6) * 180 * 3,10 Totale | | <hr/> 6.696,000 <hr/> 6.696,000 | 0,22 | 1.473,12 | |
| 3440 SS.CE.C.3102.B | Fornitura e posa in opera in corrispondenza dei muretti paraballast di tubo 140x140 sp. 3 mm provvisto di griglia e rete in acciaio keller. TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT ----- DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=25m 2 * (25/3) Totale parziale | | 16,66 <hr/> 16,66 | | | |
| | A dedurre 16,66 A sommare ----- TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT 18 * 16,66 Totale | Cad | -16,66 <hr/> 299,88 <hr/> 299,88 | 16,14 | 4.840,06 | |
| 3400 VAT.RS3E.A01.0 9.0017 | Fornitura e posa in opera pluviale flangiato in PVC DN160 (L=0,50 m) grigliato metallico zincato a caldo (250x250mm) controtelaio speciale zincato costituito da: controtelaio e di manicotto flangiato - Tipo "mexicano" per innesto del pluviale PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA ----- DATI | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03A - da SPA a P17 + (n.18 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------|---|------|-----------|--------|-------------------|
| | 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=25m 2 * (25/3) | | 16,66 | | |
| | Totale parziale | Cad | 16,66 | | |
| | A dedurre 16,66 | | -16,66 | | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA 18 * 16,66 | | 299,88 | | |
| | Totale | Cad | 299,88 | 21,54 | 6.459,42 |
| | Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro | | | | 226.962,45 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03B - da P18 a P21 + (n.4 imp. Acc./Cls. 40m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|--|--------|------------|
| 47290 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI03 - Pila 18 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 35 * ((,75*,75*3,1416)) * 160 - Pila 19 - incidenza 140 Kg/mc 9 * 35 * ((,75*,75*3,1416)) * 140 - Pila 20 - incidenza 140 Kg/mc 9 * 35 * ((,75*,75*3,1416)) * 140 - Pila 21 - incidenza 140 Kg/mc 9 * 37 * ((,75*,75*3,1416)) * 140 | | 89.056,800 77.924,700 77.924,700 82.377,540 | | |
| | Totale | kg | 327.283,740 | 1,00 | 327.283,74 |
| 53665 BA.DE.A.5 33.A | Rimozione d'opera di elementi strutturali di acciaio comprese le rotaie e i profilati in genere. Travi di ripartizione Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 42282,240 | | 42.282,240 | | |
| | Totale | kg | 42.282,240 | 0,03 | 1.268,47 |
| 60705 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi VIADOTTO VI03 - Pila 18 - 9 * 35 * ((,75*,75*3,1416)) - Pila 19 - 9 * 35 * ((,75*,75*3,1416)) - Pila 20 - 9 * 35 * ((,75*,75*3,1416)) - Pila 21 - 9 * 37 * ((,75*,75*3,1416)) | | 557,55 557,55 557,55 589,41 | | |
| | Totale | m³ | 2.262,06 | 0,26 | 588,14 |
| 47280 BA.PD.A.3 05.D | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro, del diametro non inferiore a 1500 mm VIADOTTO VI03 - Pila 18 9 * 35 - Pila 19 9 * 35 - Pila 20 9 * 35 - Pila 21 9 * 37 | | 315,00 315,00 315,00 333,00 | | |
| | Totale | m | 1.278,00 | 221,96 | 283.664,88 |
| 47320 BA.PD.A.3 16.A | Formazione di palancolati con palancole tipo 'Larssen' VIADOTTO VI03 - Pila 18 49 * 14 - Pila 19 49 * 14 - Pila 20 49 * 14 - Pila 21 49 * 14 | | 686,00 686,00 686,00 686,00 | | |
| | Totale | m² | 2.744,00 | 38,15 | 104.683,60 |
| 53645 FA.OM.A.1001.B | Acciaio in profilati, della qualità S 275, lavorato per carpenteria metallica in genere. Travi di ripartizione travi HEB400 kg/ml 155.00 Pila 18 - 21 4 * 45,20 * 155 Puntoni diam.mm.254 s.mm.20 kg/ml 115.00 Pila 18 - 21 (4*4) * 5,66 * 115 | | 28.024,000 10.414,400 | | |
| | Totale parziale | kg | 38.438,400 | | |
| | 10% per pezzi speciali, saldature, bullonature etc etc (10%) * 38438,4 | | 3.843,840 | | |
| | Totale generale | kg | 42.282,240 | | |
| | Totale | kg | 42.282,240 | 1,80 | 76.108,03 |
| 59845 FA.OM.A.2001.A | Posa in opera di elementi in acciaio di cui alle voci FA.OM.A.1001 - FA.OM.A.1002 | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03B - da P18 a P21 + (n.4 imp. Acc./Cls. 40m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|---|------|------------|--------|-------------------|
| | Travi di ripartizione Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 42282,240 | | 42.282,240 | | |
| | Totale | kg | 42.282,240 | 0,99 | 41.859,42 |
| | Totale VI2 - Pali o pozzi Euro | | | | 835.456,28 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03B - da P18 a P21 + (n.4 imp. Acc./Cls. 40m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|--|--------|------------|
| 47490 BA.CZ.A.3 01.A | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C12/15 N/mm2 VIADOTTO VI03 - Pila 18 12,4 * 12,4 * ,2 - Pila 19 12,4 * 12,4 * ,2 - Pila 20 12,4 * 12,4 * ,2 - Pila 21 12,4 * 12,4 * ,2 | | 30,75 30,75 30,75 30,75 | | |
| Totale | | m³ | 123,00 | 80,31 | 9.878,13 |
| 47500 BA.CZ.A.3 01.E | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C28/35 N/mm2 - Pila 18 12 * 12 * 3 - Pila 19 12 * 12 * 3 - Pila 20 12 * 12 * 3 - Pila 21 12 * 12 * 3 | | 432,00 432,00 432,00 432,00 | | |
| Totale | | m³ | 1.728,00 | 109,75 | 189.648,00 |
| 47510 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI03 vedi quantità art BA.CZ.A.3 01.E 1382,40 | | 1.382,40 | | |
| Totale | | m³ | 1.382,40 | 5,39 | 7.451,14 |
| 47530 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e simili VIADOTTO VI03 - Pila 18 2 * (12+9,6) * 3 - Pila 19 2 * (12+9,6) * 3 - Pila 20 2 * (12+9,6) * 3 - Pila 21 2 * (12+9,6) * 3 | | 129,60 129,60 129,60 129,60 | | |
| Totale | | m² | 518,40 | 10,09 | 5.230,66 |
| 47520 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI03 - Pila 18 - incidenza 140 Kg/mc 140 * 12 * 12 * 3 - Pila 19 - incidenza 140 Kg/mc 140 * 12 * 12 * 3 - Pila 20 - incidenza 140 Kg/mc 140 * 12 * 12 * 3 - Pila 21 - incidenza 140 Kg/mc 140 * 12 * 12 * 3 | | 60.480,00 60.480,00 60.480,00 60.480,00 | | |
| Totale | | kg | 241.920,00 | 1,00 | 241.920,00 |
| 60105 BA.MT.A.3 29.A | Riempitivi vari e sistemazione superficiale con regolarizzazione delle pendenze, con terre provenienti dagli scavi VIADOTTO VI03 quantità scavi (vedi quantità BA.MT.A.3001.A) 2966,13 - a dedurre volume fondazioni interrante - quantità di cui all'art. BA.CZ.A.3 01.A -1 * 123,00 - quantità di cui all'art. BA.CZ.A.3 01.E -1 * 1728,00 - a dedurre volume elevazioni da Pile 18 a 21 (media altezza 1.95) - Pile Ø 3500 -4 * ((1,75*1,75*3,1416)) * 1,95 | | 2.966,13 -123,00 -1.728,00 -75,04 | | |
| Totale | | m³ | 1.040,09 | 0,90 | 936,08 |
| 47450 BA.MT.A.3003.A | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi fino alla profondità di 2 m VIADOTTO VI03 | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03B - da P18 a P21 + (n.4 imp. Acc./Cls. 40m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|--|--|--|-----------|----------|-------------------|
| 47460 BA.MT.A.3003.B | - Pila 18 146,35 * 2 | | 292,70 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 44 * ,22 * 2 | | 19,36 | | |
| | - Pila 19 146,35 * 2 | | 292,70 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 44 * ,22 * 2 | | 19,36 | | |
| | - Pila 20 146,35 * 2 | | 292,70 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 44 * ,22 * 2 | | 19,36 | | |
| | - Pila 21 146,35 * 2 | | 292,70 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 44 * ,22 * 2 | | 19,36 | | |
| | Totale | m ³ | 1.248,24 | 3,27 | 4.081,74 |
| | 53885 BA.MT.A.3003.C | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 2 m e fino a 4 m | | | |
| VIADOTTO VI03 | | | | | |
| - Pila 18 146,35 * 2 | | | 292,70 | | |
| incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 44 * ,22 * 2 | | | 19,36 | | |
| - Pila 19 146,35 * 2 | | | 292,70 | | |
| incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 44 * ,22 * 2 | | | 19,36 | | |
| - Pila 20 146,35 * 2 | | | 292,70 | | |
| incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 44 * ,22 * 2 | | | 19,36 | | |
| - Pila 21 146,35 * 2 | | | 292,70 | | |
| incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 44 * ,22 * 2 | | | 19,36 | | |
| Totale | m ³ | 1.248,24 | 3,76 | 4.693,38 | |
| 47470 BA.MT.C.0101.A | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 4 m e fino a 6 m | | | | |
| | VIADOTTO VI03 | | | | |
| | - Pila 18 146,35 * 1,11 | | 162,45 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 44 * ,22 * 1,11 | | 10,74 | | |
| | - Pila 19 146,35 * ,45 | | 65,86 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 44 * ,22 * ,45 | | 4,36 | | |
| | - Pila 20 146,35 * ,8 | | 117,08 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 44 * ,22 * ,8 | | 7,74 | | |
| | - Pila 21 146,35 * ,65 | | 95,13 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 44 * ,22 * ,65 | | 6,29 | | |
| Totale | m ³ | 469,65 | 5,14 | 2.414,00 | |
| 47470 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi | | | | |
| | VIADOTTO VI03 | | | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.A 1248,24 | | 1.248,24 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.B 1248,24 | | 1.248,24 | | |
| vedi quantità art BA.MT.A.3003.C 469,65 | | 469,65 | | | |
| Totale | m ³ | 2.966,13 | 0,26 | 771,19 | |
| Totale VI3 - Fondazioni Euro | | | | | 467.024,32 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03B - da P18 a P21 + (n.4 imp. Acc./Cls. 40m)

VI5 - Pile

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|--|--------|-----------|
| 47540 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 VIADOTTO VI03 - Pila 18 Ø 4500 ((2,25*2,25*3,1416)) * 11,50 - Pila 19 Ø 4500 ((2,25*2,25*3,1416)) * 11,92 - Pila 20 Ø 4500 ((2,25*2,25*3,1416)) * 12,4 - Pila 21 Ø 4500 ((2,25*2,25*3,1416)) * 13,1 Totale | | | | |
| | | m³ | 777,83 | 121,28 | 94.335,22 |
| 47550 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI03 Vedi quantità art BA.CZ.A.3 02.F 700,45 Totale | | | | |
| | | m³ | 700,45 | 5,39 | 3.775,43 |
| 47570 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 VIADOTTO VI03 - Pila 18 Ø 4500 14,14 * 4 - Pila 19 Ø 4500 14,14 * 4 - Pila 20 Ø 4500 14,14 * 4 - Pila 21 Ø 4500 14,14 * 4 Totale | | | | |
| | | m² | 226,24 | 13,46 | 3.045,19 |
| 47580 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 VIADOTTO VI03 - Pila 18 Ø 4500 14,14 * 4 - Pila 19 Ø 4500 14,14 * 4 - Pila 20 Ø 4500 14,14 * 4 - Pila 21 Ø 4500 14,14 * 4 Totale | | | | |
| | | m² | 226,24 | 16,40 | 3.710,34 |
| 47590 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 VIADOTTO VI03 - Pila 18 Ø 4500 14,14 * (11,50-8) - Pila 19 Ø 4500 14,14 * (11,92-8) - Pila 20 Ø 4500 14,14 * 4 - Pila 21 Ø 4500 14,14 * 4 Totale | | | | |
| | | m² | 218,04 | 18,53 | 4.040,28 |
| 46610 BA.CZ.A.3 05.D | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m.12 e fino a m. 16 VIADOTTO VI03 - Pila 20 Ø 4500 2 * 14,14 * ,4 - Pila 21 Ø 4500 2 * 14,14 * 1,1 Totale | | | | |
| | | m² | 42,42 | 21,38 | 906,94 |
| 47560 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI03 - Pila 18 Ø 4500 - incidenza 130 Kg/mc 130 * ((2,25*2,25*3,1416)) * 11,50 - Pila 19 Ø 4500 - incidenza 130 Kg/mc 130 * ((2,25*2,25*3,1416)) * 11,92 - Pila 20 Ø 4500 - incidenza 130 Kg/mc 130 * ((2,25*2,25*3,1416)) * 12,4 - Pila 21 Ø 4500- incidenza 130 Kg/mc 160 * ((2,25*2,25*3,1416)) * 13,1 | | | | |
| | | | 23.776,480 24.644,838 25.637,248 33.334,784 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03B - da P18 a P21 + (n.4 imp. Acc./Cls. 40m)

VI5 - Pile

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|--|------|-------------|--------|-------------------|
| | Totale | kg | 107.393,350 | 1,00 | 107.393,35 |
| | Totale VI5 - Pile Euro | | | | 217.206,75 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03B - da P18 a P21 + (n.4 imp. Acc./Cls. 40m)

VI6 - Pulvini

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|-------------------------|--------|------------------|
| 47600 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 VIADOTTO VI03 - Pila 18 6,5 * 4,9 * 2,2 - Pila 20 6,5 * 4,9 * 2,2 - Pila 21 6,5 * 4,9 * 2,2 | | 70,07 70,07 70,07 | | |
| | Totale | m ³ | 210,21 | 121,28 | 25.494,27 |
| 47610 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI03 vedi quantità art. BA.CZ.A.3 02.F 210,21 | | 210,21 | | |
| | Totale | m ³ | 210,21 | 5,39 | 1.133,03 |
| 47640 BA.CZ.A.3 05.D | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m.12 e fino a m. 16 VIADOTTO VI03 - Pila 18 2 * (6,5+4,9) * 2,2 - Pila 20 2 * (6,5+4,9) * 2,2 - Pila 21 2 * (6,5+4,9) * 2,2 | | 50,16 50,16 50,16 | | |
| | Totale | m ² | 150,48 | 21,38 | 3.217,26 |
| 47620 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI02 ELEVAZIONE - 180 kg/mc - q.tà di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 180 * 210,21 | | 37.837,800 | | |
| | Totale | kg | 37.837,800 | 1,00 | 37.837,80 |
| | Totale VI6 - Pulvini Euro | | | | 67.682,36 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03B - da P18 a P21 + (n.4 imp. Acc./Cls. 40m)

VI7 - Apparecchi di appoggio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|---|------|------------------------|-----------|-------------------|
| 57935 BA.OP.A.3106.A | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio di tipo multidirezionale in acciaio teflon, per ogni KN di carico nominale verticale APPOGGI MULTIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 7000kN ----- LATO MOBILE (n° app. x n° imp. x kN) 2 * 4 * 7000 | | | | |
| | Totale | kN | 56.000,00 56.000,00 | 0,46 | 25.760,00 |
| 54535 VAT.RS3E.A01.0 9.0005 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo VINCOLO MECCANICO, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcati a singolo binario a sez. mista in Acc/Cls. L=40m - Lc=38,0m" IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40m DISPOSITIVO MECCANICO DATI CARICO ORIZZONTALE TRASVERSALE - Ht = 4000kN ----- LATO FISSO (n° app. x n° imp.) 1 * 4 LATO MOBILE (n° app. x n° imp.) 1 * 4 | | | | |
| | Totale | Cad | 4,00 4,00 8,00 | 5.412,00 | 43.296,00 |
| 57925 VAT.RS3E.A01.0 9.0006 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo UNIDIREZIONALE, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcati a singolo binario a sez. mista in Acc/Cls. L=40m - Lc=38,0m " IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40m APPOGGI UNIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V =7000kN CARICO ORIZZONTALE TRASVERSALE- Ht =4000kN ----- LATO FISSO (n° app. x n° imp.) 2 * 4 | | | | |
| | Totale | Cad | 8,00 8,00 | 14.224,00 | 113.792,00 |
| Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro | | | | | 182.848,00 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03B - da P18 a P21 + (n.4 imp. Acc./Cls. 40m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|--|----------------|-----------|--------|----------|
| 7670 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | |
| | BAGGIOLI E RITEGNI PILA 18 | | | | |
| | DATI LATO C.A.P. | | | | |
| | 2 BAGGIOLI INTEGRATI | | | | |
| | 2 * 1,25 * 1,28 * 0,25 | | 0,80 | | |
| | 1 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. | | | | |
| | 1 * 1,68 * 0,85 * 0,70 | | 1,00 | | |
| | DATI LATO ACC./CLS. | | | | |
| | 2 BAGGIOLI INTEGRATI | | | | |
| | 2 * 1,50 * 1,35 * 0,25 | | 1,01 | | |
| | 1 RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | |
| | 2 * 6,50 * 0,60 * 0,70 | | 5,46 | | |
| | 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. | | | | |
| | 2 * 1,35 * 0,65 * 0,80 | | 1,40 | | |
| | Totale parziale | m ³ | 9,67 | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI PER PILA | | | | |
| | da pila 19 a pila 21 | | | | |
| | DATI LATO ACC./CLS. | | | | |
| | 4 BAGGIOLI INTEGRATI | | | | |
| | 4 * 1,50 * 1,35 * 0,25 | | 2,03 | | |
| | 2 RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | |
| | 2 * 1,50 * ((0,73+0,60)/2) * 0,70 | | 1,41 | | |
| | 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. | | | | |
| | 2 * 3,40 * 0,65 * 0,80 | | 3,54 | | |
| | Totale parziale | m ³ | 6,98 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 6,98 | | | | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI da pila 19 a pila 21 | | | | |
| | 3 * 6,98 | | 20,94 | | |
| | Totale | m ³ | 30,61 | 121,28 | 3.712,38 |
| 7680 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. | | | | |
| | ARMATURA ELEVAZIONE BAGGIOLI E RITEGNI PILA | | | | |
| | vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F | | | | |
| | 30,61 | | 30,61 | | |
| | Totale | m ³ | 30,61 | 5,39 | 164,99 |
| 7700 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 | | | | |
| | BAGGIOLI E RITEGNI PILA 18 | | | | |
| | DATI LATO C.A.P. | | | | |
| | 2 BAGGIOLI INTEGRATI | | | | |
| | 2 * ((1,25+1,28)) * 0,25 | | 1,27 | | |
| | 1 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. | | | | |
| | 1 * 1,68 * 0,70 | | 1,18 | | |
| | 2 * 2,42 * 0,70 | | 3,39 | | |
| | DATI LATO ACC./CLS. | | | | |
| | 2 BAGGIOLI INTEGRATI | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03B - da P18 a P21 + (n.4 imp. Acc./Cls. 40m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|---|-----------------|-----------|--------|----------|
| | 2 * ((1,50+1,35)) * 0,25 | | 1,43 | | |
| | 1 RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | |
| | 2 * 5,20 * 0,70 | | 7,28 | | |
| | 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. | | | | |
| | 2 * 1,95 * 0,80 | | 3,12 | | |
| | 2 * 0,65 * 0,80 | | 1,04 | | |
| | 2 * 1,35 * 0,80 | | 2,16 | | |
| | Totale parziale | m ² | 20,87 | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI PER PILA | | | | |
| | da pila 19 a pila 21 | | | | |
| | DATI LATO ACC./CLS. | | | | |
| | 4 BAGGIOLI INTEGRATI | | | | |
| | 4 * ((1,50+1,35)) * 0,25 | | 2,85 | | |
| | 2 RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | |
| | 2 * 1,50 * 0,70 | | 2,10 | | |
| | 2 * ((0,73+0,60)/2) * 0,70 | | 0,94 | | |
| | 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. | | | | |
| | 2 * 3,40 * 0,65 * 0,80 | | 3,54 | | |
| | 4 * 0,65 * 0,80 | | 2,08 | | |
| | Totale parziale | m ² | 11,51 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 11,51 | | | -11,51 | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI da pila 19 a pila 21 | | | | |
| | 3 * 11,51 | | 34,53 | | |
| | Totale | m ² | 55,40 | 18,53 | 1.026,56 |
| 7690 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | | | | |
| | ARMATURE BAGGIOLI E RITEGNI PILA | | | | |
| | - INCIDENZA 300kg/m3 | | | | |
| | ----- | | | | |
| | vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F | | | | |
| | 30,61 * 300 | | 9.183,000 | | |
| | Totale | kg | 9.183,000 | 1,00 | 9.183,00 |
| 7720 BA.CZ.A.3 16.A | Fornitura e posa in opera di malte reoplastiche | | | | |
| | INGHISAGGIO | | | | |
| | PILA 18 A 21 | | | | |
| | RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*4) * 0,50 * 0,92 * (1000*0,03) | | 220,80 | | |
| | RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*4) * 0,50 * 1,11 * (1000*0,03) | | 266,40 | | |
| | Totale | dm ³ | 487,20 | 0,80 | 389,76 |
| 7710 BA.OP.A.3 06.A | Fornitura e posa in opera dei dispositivi di ancoraggio dei ritegni antisismici | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO PER RITEGNO | | | | |
| | PILA 18 A 21 | | | | |
| | RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03B - da P18 a P21 + (n.4 imp. Acc./Cls. 40m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|--|---|-----------------|-----------|--------|------------------|
| 7730 BA.OP.A.3 07.A | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*4) * 0,50 * 0,92 * (7850*0,01) | | 577,760 | | |
| | RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. | | 697,080 | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*4) * 0,50 * 1,11 * (7850*0,01) | Totale | 1.274,840 | 3,91 | 4.984,62 |
| 7740 BA.OP.A.3 07.C | Fornitura e posa in opera di cuscinetti di appoggio elastomerici armati | | | | |
| | CUSCINETTI NEOPRENE ARMATO | | | | |
| | PILA 18 A 21 | | | | |
| | RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. ((2+2)*4) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 92,40 | | |
| | RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. ((2+2)*4) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | Totale | 92,40 | 62,14 | 11.483,47 |
| | Sovrapprezzo per apparecchi d'appoggio elastomerici aventi una dimensione inferiore a 10 dmc. | | | | |
| | CUSCINETTI IN GOMMA ELASTOMERICA ARMATA PER RITEGNO | | | | |
| | Ritegno longitudinale centrale su Spalle e pile | | | | |
| DATI | | | | | |
| ----- | | | | | |
| | RIF.ART. BA.OP.A.3 07.A | | | | |
| | 184,80 | | 184,80 | | |
| | Totale | dm ³ | 184,80 | 18,64 | 3.444,67 |
| Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro | | | | | 34.389,45 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03B - da P18 a P21 + (n.4 imp. Acc./Cls. 40m)

VI9 - Travi d'impalcato in acciaio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|-------------|--------------|---------------------|
| 57945 PM.MR.A.3 03.A | Grigliato alveolare in acciaio S185 UNI EN 10025:2005 zincato a caldo, in opera. IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40.00 Grigliato alveolare in acciaio S185 UNI EN 10025:2005 zincato a caldo, con maglia da mm 30x30, piatto portante da mm 30x3, asta secondaria da mm 20x3, pressato, elettrofuso, elettrosaldato, oppure di altro tipo ma di equivalenti caratteristiche geometriche, nonché di peso e di portata non inferiore a quelli relativi al tipo sopraindicato compresi gli organi di attacco pure in acciaio zincato a caldo, in opera. CAMPATA N°1 L=39.85m 1 * 39,85 * 2,5 | | | | |
| | Totale parziale | m² | 99,63 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 99,63 | | | -99,63 | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO GRIGLIATO IMPALCATI RETICOLARI | | | | |
| | 4 * 99,63 | | | | |
| | Totale | m² | 398,52 | | |
| | | | 398,52 | 109,44 | 43.614,03 |
| 330 PM.MR.A.3102.C | Acciaio UNI EN 10025 nuovo di ogni specie, fornito e lavorato, in opera, della qualità S275J2 e S275J0 e S355J2 e S355J0. IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40.00 TRAVATA METALLICA DATI PORTATA TEORICA 38.00mt PESO TRAVATA RETICOLARE 32 kN/m = 3263.04 3263,04 * 40 incremento per saldature e bullonature 4% 130521,60*4% | | | | |
| | Totale parziale | kg | 135.742,464 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 135742,464 | | | -135.742,464 | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO TRAVATA | | | | |
| | 4 * 135742,464 | | | | |
| | Totale | kg | 542.969,856 | | |
| | | | 542.969,856 | 2,22 | 1.205.393,08 |
| | Totale VI9 - Travi d'impalcato in acciaio Euro | | | | 1.249.007,11 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03B - da P18 a P21 + (n.4 imp. Acc./Cls. 40m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|---|--------|-----------|
| 7750 BA.CZ.A.3 02.F | <p>Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2</p> <p>GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES</p> <p>-----</p> <p>DATI GENERALI LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE NETTA SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=4.00 m^2 Lunghezza totale Lu=39.85m PREDALLE CENTRALI - La=3.65 sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.80 sp. 5cm</p> <p>-----</p> <p>GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO 1 * 39,85 * 4,25 PREDALLES 1 * 39,85 * (2,80+3,05+2,80) * 0,05</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 186,60 A sommare</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES 4 * 186,60</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m ³ | <p>169,36</p> <p>17,24</p> <p>186,60</p> <p>-186,60</p> <p>746,40</p> <p>746,40</p> | 121,28 | 90.523,39 |
| 7755 BA.CZ.A.3 02.G | <p>Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C35/45 N/mm2</p> <p>VELETTE</p> <p>-----</p> <p>DATI GENERALI VELETTE - H=1.01m sp. 9cm</p> <p>-----</p> <p>VELETTE 2 * 39,85 * 0,09 * 1,01</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 7,24 A sommare</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO VELETTE 4 * 7,24</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m ³ | <p>7,24</p> <p>7,24</p> <p>-7,24</p> <p>28,96</p> <p>28,96</p> | 129,90 | 3.761,90 |
| 57965 BA.CZ.A.3 03.B | <p>Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3.</p> <p>ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE vedi ART.RIF - BA.CZ.A.3 02.F + BA.CZ.A.3 02.G 775,36</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m ³ | <p>775,36</p> <p>775,36</p> | 5,39 | 4.179,19 |
| 57975 BA.CZ.A.3 05.E | <p>Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m.16 e fino a m. 20</p> <p>IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40.00 CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE</p> | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03B - da P18 a P21 + (n.4 imp. Acc./Cls. 40m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|------------|--------|-----------|
| | <p>-----</p> <p>DATI GENERALI</p> <p>SEZIONE SOLETTA IN MEZZERIA H=44cm</p> <p>LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m</p> <p>AREA SEZIONE SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=4.25 m²</p> <p>Lunghezza totale Lu=39.85m</p> <p>PREDALLE CENTRALI - La=3.05m sp. 5cm</p> <p>PREDALLE LATERALI - La=2.80 sp. 5cm</p> <p>VELETTE - H=1.01m sp. 9cm</p> <p>-----</p> <p>CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO</p> <p>FRONTALI</p> <p>2 * 4,25</p> <p>MURETTI PARABALLAST</p> <p>2 * 39,85 * (2*0,75)</p> <p>PREDALLES</p> <p>1 * 39,85 * ((2,80+3,05+2,80)+(6*0,05))</p> <p>VELETTE</p> <p>2 * 39,85 * (2*(0,09+1,01))</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre</p> <p>660,05</p> <p>A sommare</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE</p> <p>P18-P19</p> <p>1 * 660,05</p> <p>P19-P20</p> <p>1 * 660,05</p> <p>P20-P21</p> <p>1 * 660,05</p> <p>P21-P22</p> <p>1 * 660,05</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | | | | |
| | | m ² | 8,50 | | |
| | | | 119,55 | | |
| | | | 356,66 | | |
| | | | 175,34 | | |
| | | m ² | 660,05 | | |
| | | | -660,05 | | |
| | | | | | |
| | | | 660,05 | | |
| | | | 660,05 | | |
| | | | 660,05 | | |
| | | m ² | 2.640,20 | 23,14 | 61.094,23 |
| 57955 BA.CZ.A.3 09.B | <p>Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C.</p> <p>IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40.00</p> <p>ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE</p> <p>-----</p> <p>DATI GENERALI</p> <p>INCIDENZA ARMATURA SOLETTA 200kg/m3</p> <p>INCIDENZA ARMATURA PREDALLES 60kg/m3</p> <p>INCIDENZA ARMATURA VELETTA 20kg/m3</p> <p>-----</p> <p>GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO</p> <p>200 * 39,85 * 4,00</p> <p>PREDALLES</p> <p>60 * 39,85 * (2,80+3,05+2,80) * 0,05</p> <p>VELETTE</p> <p>20 * (2*39,85) * 0,09 * 1,01</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre</p> | | | | |
| | | kg | 31.880,000 | | |
| | | | 1.034,108 | | |
| | | | 144,895 | | |
| | | kg | 33.059,003 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03B - da P18 a P21 + (n.4 imp. Acc./Cls. 40m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|-------------------------|--|------|-------------|--------|------------|--|
| | 33059,003 A sommare ----- CALCOLO ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE 4 * 33059,003 <div style="text-align: right;">Totale</div> | | -33.059,003 | | | |
| | | | 132.236,012 | | | |
| | | kg | 132.236,012 | 1,00 | 132.236,01 | |
| 57985 BA.OP.A.3 10.A | Fornitura e posa in opera di coprigiunto trasver sale impermeabile e dielettrico, per escursioni orizzontali fino a 30 mm GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse pila vasca FS 4 * 4,50 <div style="text-align: right;">Totale</div> | | | | | |
| | | | 18,00 | | | |
| | | m | 18,00 | 255,89 | 4.606,02 | |
| 57995 BA.OP.A.3 10.B | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre i 30 mm GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse pila vasca FS 4 * 4,50 * ((130+130-30)) <div style="text-align: right;">Totale</div> | | | | | |
| | | | 4.140,00 | | | |
| | | m | 4.140,00 | 1,62 | 6.706,80 | |
| 58005 BA.OP.A.3 11.A | Fornitura e posa in opera di piattabanda dielettrica per muretti laterali paraballast e marciapiedi, per escursioni fino a 30 mm PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse spalla e/o pila muretti paraballast ((2)*4) * 1,50 camminamento+cordoli ((2)*4) * ((1,78+0,82)) <div style="text-align: right;">Totale</div> | | | | | |
| | | | 12,00 | | | |
| | | | 20,80 | | | |
| | | m | 32,80 | 58,32 | 1.912,90 | |
| 58015 BA.OP.A.3 11.B | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre 30 mm PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse pila muretti paraballast ((2)*4) * 1,50 * ((130+130-30)) camminamento+cordoli ((2)*4) * ((1,78+0,82)) * ((130+130-30)) <div style="text-align: right;">Totale</div> | | | | | |
| | | | 2.760,00 | | | |
| | | | 4.784,00 | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03B - da P18 a P21 + (n.4 imp. Acc./Cls. 40m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|-----------|--------|-------------------|
| | Totale | m | 7.544,00 | 0,17 | 1.282,48 |
| 58025 BA.OP.A.3 12.A | Fornitura e posa in opera di scossalina , dello spessore non inferiore a 2 mm SCOSSALINA GIUNTI D'IMPALCATO DATI Larghezza Impalcato La=9.70 in asse pila 4 * 9,70 | | | | |
| | Totale | m | 38,80 | 35,56 | 1.379,73 |
| | Totale VIA - Soletta di completamento Euro | | | | 307.682,65 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03B - da P18 a P21 + (n.4 imp. Acc./Cls. 40m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|-------------------------|--|----------------|-----------|-------------------------------|----------|--|
| 58045 BA.CZ.C.1103.E | Fornitura di cunicoli per la protezione di cavi a due gole da 140 e 180 mm, di profondità interna 400 mm con fondo a spessore maggiorato, per viadotto o g | | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | |
| | ----- DATI 1 PER BINARIO AREA SEZIONE CANALETTA A=0.0841m ² Lunghezza Impalcato Lu=40m 1 * 40 | | | 40,00 | | |
| | Totale parziale | m | 40,00 | | | |
| | A dedurre 40 A sommare | | | -40,00 | | |
| 58055 BA.CZ.C.2101.K | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | |
| | ----- VEDI RIF. ART. BA.CZ.C.1103.E 160 | | | | | |
| | Totale | m | 160,00 | | | |
| | | | 160,00 | 31,15 | 4.984,00 | |
| | | | | | | |
| 7870 BA.OP.A.3 18.A | Strato protettivo in conglomerato bituminoso dello spessore non inferiore a 5 cm | | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE CON STRATO DI CONGLOMERATO BITUMINOSO VASCA (50mm) | | | | | |
| | ----- DATI Lunghezza Impalcato Lu=40.00m Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =4.60m 1 * 40,0 * 4,60 Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 40 * (1,93+1,93) | | | 184,00 154,40 | | |
| | Totale parziale | m ² | 338,40 | | | |
| | A dedurre 338,40 A sommare | | | -338,40 | | |
| 58075 BA.OP.A.3 20.A | IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm | | | | | |
| | 4 * 338,40 | | | | | |
| | Totale | m ² | 1.353,60 | | | |
| | | | 1.353,60 | 5,92 | 8.013,31 | |
| | | | | | | |
| 58075 BA.OP.A.3 20.A | Fornitura e posa in opera di profilati di acciaio per parapetti, mensole e simili | | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | | |
| | ----- DATI Lunghezza Impalcato Lu=40m IPE 100 p=8,1 kg/m, 1 MONTANTE OGNI 1.50m PER LATO (2*8,1) * (40/1,5) * 1,05 PIASTRA DI BASE 200x150x10 p=2,36 kg (2*2,36) * (40/1,5) PIASTRA DI BASE CON FUNZIONE DI PARAPIEDE 200x5mm p=7,85 kg/m (2*7,85) * 40 | | | 453,606 125,868 628,000 | | |
| | Totale parziale | kg | 1.207,474 | | | |
| | 10% per bulloni, tirafondi e saldature 1207,474*10% | | | 120,747 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03B - da P18 a P21 + (n.4 imp. Acc./Cls. 40m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|------------|--------|-----------|
| | Totale generale | kg | 1.328,221 | | |
| | A dedurre 1328,221 | | -1.328,221 | | |
| | A sommare ----- | | | | |
| | PARAPETTI PER IMPALCATO 4 * 1328,221 | | 5.312,884 | | |
| | Totale | kg | 5.312,884 | 1,95 | 10.360,12 |
| 58085 BA.OP.A.3 21.A | Fornitura e posa in opera di tubi di acciaio doppiamente zincati a caldo per parapetti, mensole e simili PARAPETTO PER IMPALCATO ----- DATI Lunghezza Impalcato Lu=40m 4 TUBI D=42,4 sp 2,9 p=2,35 kg/m PER LATO (2*4*2,35) * 40 | | 752,000 | | |
| | Totale parziale | kg | 752,000 | | |
| | 10% per bulloni, e saldature 752*10% | | 75,200 | | |
| | Totale generale | kg | 827,200 | | |
| | A dedurre 827,20 | | -827,200 | | |
| | A sommare ----- | | | | |
| | PARAPETTI PER IMPALCATO 4 * 827,20 | | 3.308,800 | | |
| | Totale | kg | 3.308,800 | 2,11 | 6.981,57 |
| 7850 BA.OP.A.3107.A | Impermeabilizzazione di impalcati a mezzo di manto impermeabile sintetico eseguito con membrana : per 3 mm di spessore IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm ----- DATI Lunghezza Impalcato Lu=40.00m Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =4.60m 40 * 4,60 Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 40 * (1,93+1,93) | | 184,00 | | |
| | Totale parziale | m² | 154,40 | | |
| | A dedurre 338,40 | | -338,40 | | |
| | A sommare ----- | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm 4 * 338,40 | | 1.353,60 | | |
| | Totale | m² | 1.353,60 | 20,45 | 27.681,12 |
| 7860 BA.OP.A.3107.B | Sovraprezzo alla precedente sottovoce A per ogni mm in più richiesto rispetto allo spessore di 3 mm IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm ----- DATI Lunghezza Impalcato Lu=40.00m Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =4.60m 1 * 40,0 * 4,60 Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 40 * (1,93+1,93) | | 184,00 | | |
| | Totale parziale | m² | 154,40 | | |
| | A dedurre 338,40 | | -338,40 | | |
| | A sommare ----- | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm 4 * 338,40 | | 1.353,60 | | |
| | Totale | m² | 1.353,60 | 20,45 | 27.681,12 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03B - da P18 a P21 + (n.4 imp. Acc./Cls. 40m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|-------------------------------------|--------|-----------|
| | A dedurre 338,40 A sommare ----- IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm 4 * 338,40 Totale | m ² | -338,40 1.353,60 1.353,60 | 3,84 | 5.197,82 |
| 58115 BA.PS.A.3 33.A | Fornitura e posa in opera di grigliato metallico, in acciaio zincato, per copertura di pozzetti, cunicoli e simili ISPEZIONABILITA' SU PULVINO GRIGLIATO PER PIANEROTTOLO PER DISCESA DELLA SCALA OGNI 3 CAMPATE STANDARD 190x120cm Grigliato tipo keller da 35kg/mq (2*2) * 1,90 * 1,20 * 35 Totale | kg | 319,200 319,200 | 2,18 | 695,86 |
| 58035 IT.TU.E.3002.E | Fornitura e posa in opera di tubazione in PVC -U conforme alla norma UNI EN 1401-1 - diametro esterno 250 mm. TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 ----- DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI Lunghezza Impalcato Lu=40m SOTTO SOLETTA - DN250 2 * 40 DISCENDENTE SULLE PILE - DN250 2 * 10 Totale parziale | m | 80,00 20,00 100,00 | | |
| | A dedurre 100 A sommare ----- TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 4 * 100 Totale | m | -100,00 400,00 400,00 | 25,65 | 10.260,00 |
| 58095 OM.ME.C.3 25.A | Fornitura e posa in opera di scala in ferro ISPEZIONABILITA' SU PULVINO SCALE DI DISCESA OGNI 3 CAMPATE- COMPRESO TELAIO COMPLETO AL PULVINO E BOTOLA IN METALLO - 180 kg/ml ALTEZZA STANDARD DI DISCESA H=3.10m (2*2) * 180 * 3,10 Totale | kg | 2.232,000 2.232,000 | 3,98 | 8.883,36 |
| 58105 OM.ME.C.3 25.B | Sovrapprezzo alla voce quando anziché la verniciatura è richiesta la zincatura ISPEZIONABILITA' SU PULVINO SCALE DI DISCESA OGNI 3 CAMPATE- COMPRESO TELAIO COMPLETO AL PULVINO E BOTOLA IN METALLO - 180 kg/ml ALTEZZA STANDARD DI DISCESA H=3.10m (2*2) * 180 * 3,10 Totale | kg | 2.232,000 2.232,000 | 0,22 | 491,04 |
| 58065 SS.CE.C.3102.B | Fornitura e posa in opera in corrispondenza dei muretti paraballast di tubo 140x140 sp. 3 mm provvisto di griglia e rete in acciaio keller. TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT ----- DATI | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03B - da P18 a P21 + (n.4 imp. Acc./Cls. 40m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|---|--|--------|-----------|----------|------------------|--|
| 7880 VAT.RS3E.A01.0 9.0017 | 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=40m 2 * (40/3) | | 26,66 | | | |
| | Totale parziale | Cad | 26,66 | | | |
| | A dedurre 26,66 | | -26,66 | | | |
| | A sommare | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT 4 * 26,66 | | 106,64 | | | |
| | Totale | Cad | 106,64 | 16,14 | 1.721,17 | |
| | Fornitura e posa in opera pluviale flangiato in PVC DN160 (L=0,50 m) grigliato metallico zincato a caldo (250x250mm) controtelaio speciale zincato costituito da: controtelaio e di manicotto flangiato - Tipo "mexicano" per innesto del pluviale PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=40m 2 * (40/3) | | 26,66 | | | |
| Totale parziale | Cad | 26,66 | | | | |
| A dedurre 26,66 | | -26,66 | | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA 4 * 26,66 | | 106,64 | | | | |
| Totale | Cad | 106,64 | 21,54 | 2.297,03 | | |
| Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro | | | | | 89.838,40 | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03C - da P22 a P23 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISIVE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|----------------------------|--------|------------|
| 59755 BA.CZ.A.3 01.E | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C28/35 N/mm2 VIADOTTO VI03 CORDOLO PARATIE 80x40 PILA 22 59,80 * 0,8 * 0,40 PILA 23 59,80 * 0,8 * 0,40 | | 19,14 19,14 | | |
| | Totale | m³ | 38,28 | 109,75 | 4.201,23 |
| 59765 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI03 vedi quantità art. BA.CZ.A.3 01.E 38,28 | | 38,28 | | |
| | Totale | m³ | 38,28 | 5,39 | 206,33 |
| 47660 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI03 - Pila 22 - incidenza 140 Kg/mc 12 * 37 * ((,75*,75*3,1416)) * 140 - Pila 23 - incidenza 140 Kg/mc 12 * 37 * ((,75*,75*3,1416)) * 140 OPERE PROVVISORIALI VIADOTTO VI03 P22 - incidenza 120 Kg/mc 100 * 20 * (0,25*,25*3,1416) * 140 P23 - incidenza 120 Kg/mc 100 * 20 * (0,25*,25*3,1416) * 140 | | 109.836,720 109.836,720 | | |
| | Totale | kg | 329.433,440 | 1,00 | 329.433,44 |
| 59775 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI03 CORDOLO PARATIE 80x40- 100 kg/mc vedi quantità art. BA.CZ.A.3 01.E 100 * 38,28 | | 3.828,000 | | |
| | Totale | kg | 3.828,000 | 1,00 | 3.828,00 |
| 59865 BA.DE.A.5 33.A | Rimozione d'opera di elementi strutturali di acciaio comprese le rotaie e i profilati in genere. VIADOTTO VI03 Travi di ripartizione Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 72630,360 | | 72.630,360 | | |
| | Totale | kg | 72.630,360 | 0,03 | 2.178,91 |
| 60715 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi VIADOTTO VI03 - Pila 22 - 12 * 37 * ((,75*,75*3,1416)) - Pila 23 - 12 * 37 * ((,75*,75*3,1416)) OPERE PROVVISORIALI VIADOTTO VI03 P22 - 100 * 20 * (0,25*,25*3,1416) P23 - 100 * 20 * (0,25*,25*3,1416) | | 785,88 785,88 | | |
| | Totale | m³ | 2.371,76 | 0,26 | 616,66 |
| 59745 BA.PD.A.3 03.B | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro del diametro est. non inferiore a 500 mm OPERE PROVVISORIALI VIADOTTO VI03 P22 100 * 20 P23 100 * 20 | | 2.000,00 2.000,00 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03C - da P22 a P23 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|------------|--------|---------------------|
| | Totale | m | 4.000,00 | 55,88 | 223.520,00 |
| 47650 BA.PD.A.3 05.D | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro, del diametro non inferiore a 1500 mm | | | | |
| | VIADOTTO VI03 | | | | |
| | - Pila 22 12 * 37 | | 444,00 | | |
| | - Pila 23 12 * 37 | | 444,00 | | |
| | Totale | m | 888,00 | 221,96 | 197.100,48 |
| 47690 BA.PD.A.3 16.A | Formazione di palancolati con palancole tipo 'Larssen' | | | | |
| | VIADOTTO VI03 | | | | |
| | OPERE PROVVISORIALI | | | | |
| | - Pila 22 59,7 * 19 | | 1.134,30 | | |
| | - Pila 23 59,7 * 21 | | 1.253,70 | | |
| | Totale | m² | 2.388,00 | 38,15 | 91.102,20 |
| 59785 BA.PD.A.3 19.A | Formazione di colonne di terreno consolidato, del diametro reso di almeno 50 cm | | | | |
| | VIADOTTO VI03 | | | | |
| | PILA 22 99 * 17 | | 1.683,00 | | |
| | PILA 23 99 * 17 | | 1.683,00 | | |
| | Totale | m | 3.366,00 | 41,11 | 138.376,26 |
| 59850 FA.OM.A.1001.B | Acciaio in profilati, della qualità S 275, lavorato per carpenteria metallica in genere. | | | | |
| | VIADOTTO VI03 | | | | |
| | Travi di ripartizione | | | | |
| | travi HEB400 kg/ml 155.00 | | | | |
| | Pila 22 - 23 (2*3) * 54,20 * 155 | | 50.406,000 | | |
| | Puntoni diam.mm.254 s.mm.20 kg/ml 115.00 | | | | |
| | Pila 22 - 23 (4*2*3) * 5,66 * 115 | | 15.621,600 | | |
| | Totale parziale | kg | 66.027,600 | | |
| | 10% per pezzi speciali, saldature, bullonature etc etc (10%) * 66027,6 | | 6.602,760 | | |
| | Totale generale | kg | 72.630,360 | | |
| | Totale | kg | 72.630,360 | 1,80 | 130.734,65 |
| 59855 FA.OM.A.2001.A | Posa in opera di elementi in acciaio di cui alle voci FA.OM.A.1001 - FA.OM.A.1002 | | | | |
| | VIADOTTO VI03 | | | | |
| | Travi di ripartizione | | | | |
| | Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 72630,360 | | 72.630,360 | | |
| | Totale | kg | 72.630,360 | 0,99 | 71.904,06 |
| | Totale VI2 - Pali o pozzi Euro | | | | 1.193.202,22 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03C - da P22 a P23 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|--|--------|------------|
| 47770 BA.CZ.A.3 01.A | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C12/15 N/mm2 VIADOTTO VI03 - Pila 22 (16,5+,4) * (12+,4) * ,2 - Pila 23 (16,5+,4) * (12+,4) * ,2 | | 41,91 41,91 Totale | | |
| | | m ³ | 83,82 | 80,31 | 6.731,58 |
| 47780 BA.CZ.A.3 01.E | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C28/35 N/mm2 VIADOTTO VI03 - Pila 22 16,50 * 12 * 3 - Pila 23 16,50 * 12 * 3 | | 594,00 594,00 Totale | | |
| | | m ³ | 1.188,00 | 109,75 | 130.383,00 |
| 47790 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI03 vedi quantità art BA.CZ.A.3 01.E 1188 | | 1.188,00 Totale | | |
| | | m ³ | 1.188,00 | 5,39 | 6.403,32 |
| 47810 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e similari VIADOTTO VI03 - Pila 22 2 * (16,5+12) * 3 - Pila 23 2 * (16,5+12) * 3 | | 171,00 171,00 Totale | | |
| | | m ² | 342,00 | 10,09 | 3.450,78 |
| 47800 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI03 - Pila 22 - incidenza 140 Kg/mc 140 * 16,5 * 12 * 3 - Pila 23 - incidenza 140 Kg/mc 140 * 16,5 * 12 * 3 | | 83.160,000 83.160,000 Totale | | |
| | | kg | 166.320,000 | 1,00 | 166.320,00 |
| 60115 BA.MT.A.3 29.A | Riempitivi vari e sistemazione superficiale con regolarizzazione delle pendenze, con terre provenienti dagli scavi VIADOTTO VI03 quantità scavi (vedi quantità BA.MT.A.3001.A) 2747,77 - a dedurre volume fondazioni interrato - quantità di cui all'art. BA.CZ.A.3 01.A -1 * 83,82 - quantità di cui all'art. BA.CZ.A.3 01.E -1 * 1188,00 - a dedurre volume elevazioni da Pile 22 a 23 (media altezza 1.95) - Pile Ø 3500 -2 * ((1,75*1,75*3,1416)) * 1,95 | | 2.747,77 -83,82 -1.188,00 -37,52 Totale | | |
| | | m ³ | 1.438,43 | 0,90 | 1.294,59 |
| 47730 BA.MT.A.3003.A | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi fino alla profondità di 2 m VIADOTTO VI03 - Pila 22 (scavo tra palancole) 202,17 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 50 * 0,25 * 2 - Pila 23 (scavo tra palancole) 202,17 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 50 * 0,25 * 2 | | 404,34 25,00 404,34 25,00 Totale | | |
| | | m ³ | 858,68 | 3,27 | 2.807,88 |
| 47740 BA.MT.A.3003.B | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 2 m e fino a 4 m | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03C - da P22 a P23 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|-----------|--------|-------------------|
| | VIADOTTO VI03 | | | | |
| | - Pila 22 (scavo tra palancole) 202,17 * 2 | | 404,34 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 50 * 0,25 * 2 | | 25,00 | | |
| | - Pila 23 (scavo tra palancole) 202,17 * 2 | | 404,34 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 50 * 0,25 * 2 | | 25,00 | | |
| | Totale | m ³ | 858,68 | 3,76 | 3.228,64 |
| 53705 BA.MT.A.3003.C | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 4 m e fino a 6 m | | | | |
| | VIADOTTO VI03 | | | | |
| | - Pila 22 (scavo tra palancole) 202,17 * 2 | | 404,34 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 50 * 0,25 * 2 | | 25,00 | | |
| | - Pila 23 (scavo tra palancole) 202,17 * 2 | | 404,34 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 50 * 0,25 * 2 | | 25,00 | | |
| | Totale | m ³ | 858,68 | 5,14 | 4.413,62 |
| 53715 BA.MT.A.3003.D | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 6 m e fino a 8 m | | | | |
| | VIADOTTO VI03 | | | | |
| | - Pila 22 (scavo tra palancole) 202,17 * ,6 | | 121,30 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 50 * 0,25 * ,6 | | 7,50 | | |
| | - Pila 23 (scavo tra palancole) 202,17 * ,2 | | 40,43 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 50 * 0,25 * ,2 | | 2,50 | | |
| | Totale | m ³ | 171,73 | 5,92 | 1.016,64 |
| 47750 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi | | | | |
| | VIADOTTO VI03 | | | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.A 858,68 | | 858,68 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.B 858,68 | | 858,68 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.C 858,68 | | 858,68 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.D 171,73 | | 171,73 | | |
| | Totale | m ³ | 2.747,77 | 0,26 | 714,42 |
| | Totale VI3 - Fondazioni Euro | | | | 326.764,47 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03C - da P22 a P23 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VI5 - Pile

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------------|---|------|----------------------------|--------|-------------------|
| 47820 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 VIADOTTO VI03 - Pila 22 Ø 4500 ((2,25*2,25*3,1416)) * 15 - Pila 23 Ø 4500 ((2,25*2,25*3,1416)) * 14,40 Totale | m³ | 238,50 228,96 467,46 | 121,28 | 56.693,55 |
| 47830 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI03 Vedi quantità art BA.CZ.A.3 02.F 467,46 Totale | m³ | 467,46 467,46 | 5,39 | 2.519,61 |
| 47850 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 VIADOTTO VI03 - Pila 22 Ø 4500 (4,5*3,1416) * 4 - Pila 23 Ø 4500 (4,5*3,1416) * 4 Totale | m² | 56,56 56,56 113,12 | 13,46 | 1.522,60 |
| 47860 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 VIADOTTO VI03 - Pila 22 Ø 4500 (4,5*3,1416) * 4 - Pila 23 Ø 4500 (4,5*3,1416) * 4 Totale | m² | 56,56 56,56 113,12 | 16,40 | 1.855,17 |
| 47870 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 VIADOTTO VI03 - Pila 22 Ø 4500 (4,5*3,1416) * 4 - Pila 23 Ø 4500 (4,5*3,1416) * 4 Totale | m² | 56,56 56,56 113,12 | 18,53 | 2.096,11 |
| 47880 BA.CZ.A.3 05.D | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m.12 e fino a m. 16 VIADOTTO VI03 - Pila 22 Ø 4500 (4,5*3,1416) * 3 - Pila 23 Ø 4500 (4,5*3,1416) * 2,2 Totale | m² | 42,42 31,11 73,53 | 21,38 | 1.572,07 |
| 47840 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI03 - incidenza 160 Kg/mc - q.tà art. BA.CZ.A.3 02.F 160 * 467,46 Totale | kg | 74.793,600 74.793,600 | 1,00 | 74.793,60 |
| Totale VI5 - Pile Euro | | | | | 141.052,71 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03C - da P22 a P23 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VI6 - Pulvini

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|------------|--------|------------------|
| 47890 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 VIADOTTO VI03 - Pila 22 6,5 * 4,9 * 2,2 - Pila 23 6,5 * 4,9 * 2,2 | | | | |
| | | | 70,07 | | |
| | | | 70,07 | | |
| | Totale | m ³ | 140,14 | 121,28 | 16.996,18 |
| 47900 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI03 vedi quantità art. BA.CZ.A.3 02.F 140,14 | | | | |
| | | | 140,14 | | |
| | Totale | m ³ | 140,14 | 5,39 | 755,35 |
| 47260 BA.CZ.A.3 05.E | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m.16 e fino a m. 20 VIADOTTO VI03 - Pila 22 2 * (6,5+4,9) * 2,2 - Pila 23 2 * (6,5+4,9) * 2,2 | | | | |
| | | | 50,16 | | |
| | | | 50,16 | | |
| | Totale | m ² | 100,32 | 23,14 | 2.321,40 |
| 47910 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI03 ELEVAZIONE - 180 kg/mc - q.tà di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 180 * 140,14 | | | | |
| | | | 25.225,200 | | |
| | Totale | kg | 25.225,200 | 1,00 | 25.225,20 |
| | Totale VI6 - Pulvini Euro | | | | 45.298,13 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03C - da P22 a P23 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VI7 - Apparecchi di appoggio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|---|------|-----------|-----------|------------------|
| 58145 BA.OP.A.3106.A | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio di tipo multidirezionale in acciaio teflon, per ogni KN di carico nominale verticale APPOGGI MULTIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 10200kN ----- LATO MOBILE (n° app. x n° imp. x kN) 2 * 1 * 10200 | | | | |
| | Totale | kN | 20.400,00 | 0,46 | 9.384,00 |
| 58125 VAT.RS3E.A01.0 9.0015 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo VINCOLO MECCANICO, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcati a singolo binario a sez. mista in Acc/Cls. L=50m - Lc=48,0m" IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=50m DISPOSITIVO MECCANICO DATI CARICO ORIZZONTALE TRASVERSALE - HT = 5200kN ----- LATO FISSO (n° app. x n° imp.) 1 * 1 LATO MOBILE (n° app. x n° imp.) 1 * 1 | | | | |
| | Totale | Cad | 2,00 | 6.864,00 | 13.728,00 |
| 58135 VAT.RS3E.A01.0 9.0016 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo UNIDIREZIONALE, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcati a singolo binario a sez. mista in Acc/Cls. L=50m - Lc=48,0m " IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=50m APPOGGI UNIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V =10200kN CARICO ORIZZONTALE TRASVERSALE- H =5200kN ----- LATO FISSO (n° app. x n° imp.) 2 * 1 | | | | |
| | Totale | Cad | 2,00 | 20.726,40 | 41.452,80 |
| Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro | | | | | 64.564,80 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03C - da P22 a P23 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|-----------|--------|----------|
| 58155 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | |
| | CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI PER PILA da pila 22 a pila 23 | | | | |
| | DATI LATO ACC./CLS. | | | | |
| | 4 BAGGIOLI INTEGRATI | | 2,03 | | |
| | 4 * 1,50 * 1,35 * 0,25 | | | | |
| | 2 RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | 1,41 | | |
| | 2 * 1,50 * ((0,73+0,60)/2) * 0,70 | | | | |
| | 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. | | 3,54 | | |
| | 2 * 3,40 * 0,65 * 0,80 | | | | |
| | Totale parziale | m ³ | 6,98 | | |
| A dedurre | | | -6,98 | | |
| 6,98 | | | | | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| | CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI da pila 22 a pila 23 | | | | |
| | 2 * 6,98 | | 13,96 | | |
| Totale | m ³ | 13,96 | | 121,28 | 1.693,07 |
| 58165 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. | | | | |
| | ARMATURA ELEVAZIONE BAGGIOLI E RITEGNI PILA vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F | | | | |
| | 13,96 | | 13,96 | | |
| Totale | m ³ | 13,96 | | 5,39 | 75,24 |
| 58185 BA.CZ.A.3 05.E | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m.16 e fino a m. 20 | | | | |
| | CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI PER PILA da pila 22 a pila 23 | | | | |
| | DATI LATO ACC./CLS. | | | | |
| | 4 BAGGIOLI INTEGRATI | | 2,85 | | |
| | 4 * ((1,50+1,35)) * 0,25 | | | | |
| | 2 RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | 2,10 | | |
| | 2 * 1,50 * 0,70 | | | | |
| | 2 * ((0,73+0,60)/2) * 0,70 | | 0,94 | | |
| | 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. | | 3,54 | | |
| | 2 * 3,40 * 0,65 * 0,80 | | | | |
| 4 * 0,65 * 0,80 | | 2,08 | | | |
| Totale parziale | m ² | 11,51 | | | |
| A dedurre | | | -11,51 | | |
| 11,51 | | | | | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| | CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI da pila 22 a pila 23 | | | | |
| | 2 * 11,51 | | 23,02 | | |
| Totale | m ² | 23,02 | | 23,14 | 532,68 |
| 58175 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | | | | |
| | ARMATURE BAGGIOLI E RITEGNI PILA - INCIDENZA 300kg/m3 | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03C - da P22 a P23 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|--|--|--------|-----------|-----------|---------|------------------|
| 58205 BA.CZ.A.3 16.A | vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F 13,96 * 300 Fornitura e posa in opera di malte reoplastiche | Totale | kg | 4.188,000 | 1,00 | 4.188,00 |
| | | | kg | 4.188,000 | | |
| 58195 BA.OP.A.3 06.A | INGHISAGGIO PILA 22 A 23 RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*2) * 0,50 * 0,92 * (1000*0,03) RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*2) * 0,50 * 1,11 * (1000*0,03) | Totale | dm³ | 110,40 | 0,80 | 194,88 |
| | | | dm³ | 133,20 | | |
| 58215 BA.OP.A.3 07.A | Fornitura e posa in opera dei dispositivi di ancoraggio dei ritegni antisismici LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO PER RITEGNO PILA 22 A 23 RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*2) * 0,50 * 0,92 * (7850*0,01) RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*2) * 0,50 * 1,11 * (7850*0,01) | Totale | dm³ | 243,60 | 3,91 | 2.492,31 |
| | | | kg | 348,540 | | |
| 58225 BA.OP.A.3 07.C | Fornitura e posa in opera di cuscinetti di appoggio elastomerici armati CUSCINETTI NEOPRENE ARMATO PILA 22 A 23 RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. ((2+2)*2) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. ((2+2)*2) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | Totale | dm³ | 637,420 | 62,14 | 5.741,74 |
| | | | dm³ | 46,20 | | |
| 58225 BA.OP.A.3 07.C | Sovrapprezzo per apparecchi d'appoggio elastomerici aventi una dimensione inferiore a 10 dmc. CUSCINETTI IN GOMMA ELASTOMERICA ARMATA PER RITEGNO Ritegno longitudinale centrale su Spalle e pile DATI ----- RIF.ART. BA.OP.A.3 07.A 92,40 | Totale | dm³ | 92,40 | 18,64 | 1.722,34 |
| | | | dm³ | 92,40 | | |
| Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro | | | | | | 16.640,26 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03C - da P22 a P23 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VI9 - Travi d'impalcato in acciaio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|--|----------------|--|--------|-------------------|
| 58255 PM.MR.A.3 03.A | <p>Grigliato alveolare in acciaio S185 UNI EN 10025:2005 zincato a caldo, in opera.</p> <p>IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=50.00</p> <p>Grigliato alveolare in acciaio S185 UNI EN 10025:2005 zincato a caldo, con maglia da mm 30x30, piatto portante da mm 30x3, asta secondaria da mm 20x3, pressato, elettrofuso, elettrosaldato, oppure di altro tipo ma di equivalenti caratteristiche geometriche, nonché di peso e di portata non inferiore a quelli relativi al tipo sopraindicato compresi gli organi di attacco pure in acciaio zincato a caldo, in opera.</p> <p>CAMPATA N°1 L=49.85m</p> <p>1 * 49,85 * 2,5</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 124,63</p> <p>A sommare -----</p> <p>CALCOLO GRIGLIATO IMPALCATI RETICOLARI</p> <p>1 * 124,63</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m ² | <p>124,63</p> <p>124,63</p> <p>-124,63</p> <p>124,63</p> <p>124,63</p> | 109,44 | 13.639,51 |
| 58235 PM.MR.A.3102.C | <p>Acciaio UNI EN 10025 nuovo di ogni specie, fornito e lavorato, in opera, della qualità S275J2 e S275J0 e S355J2 e S355J0.</p> <p>IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=50.00</p> <p>TRAVATA METALLICA</p> <p>DATI</p> <p>PORTATA TEORICA 38.00mt</p> <p>PESO TRAVATA RETICOLARE 35 kN/m = 3568.95</p> <p>3568,95 * 50</p> <p>incremento per saldature e bullonature 4%</p> <p>178447,50*4%</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 185585,40</p> <p>A sommare -----</p> <p>CALCOLO TRAVATA</p> <p>1 * 185585,40</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | kg | <p>178.447,500</p> <p>7.137,900</p> <p>185.585,400</p> <p>-185.585,400</p> <p>185.585,400</p> <p>185.585,400</p> | 2,22 | 411.999,59 |
| 58245 PM.MR.A.3102.D | <p>Sovrapprezzo alla voce PM.MR.A.3102.C per vari eseguiti di punta con avanbecco ed eventuale retrobecco.</p> <p>VARO TRAVATA METALLICA</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO TRAVATA L=50.00m</p> <p>1 * 185585,40</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | kg | <p>185.585,400</p> <p>185.585,400</p> | 0,15 | 27.837,81 |
| Totale VI9 - Travi d'impalcato in acciaio Euro | | | | | 453.476,91 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03C - da P22 a P23 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|---|--------|-----------|
| 58260 BA.CZ.A.3 02.F | <p>Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2</p> <p>GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES</p> <p>-----</p> <p>DATI GENERALI LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE NETTA SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=4.00 m^2 Lunghezza totale Lu=49.85m PREDALLE CENTRALI - La=3.05 sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.80 sp. 5cm</p> <p>-----</p> <p>GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO 1 * 49,85 * 4,25 PREDALLES 1 * 49,85 * (2,80+3,05+2,80) * 0,05</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 233,42 A sommare</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES 1 * 233,42</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m³ | <p>211,86</p> <p>21,56</p> <p>233,42</p> <p>-233,42</p> <p>233,42</p> <p>233,42</p> | 121,28 | 28.309,18 |
| 58265 BA.CZ.A.3 02.G | <p>Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C35/45 N/mm2</p> <p>VELETTE</p> <p>-----</p> <p>DATI GENERALI VELETTE - H=1.01m sp. 9cm</p> <p>-----</p> <p>VELETTE 2 * 49,85 * 0,09 * 1,01</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 9,06 A sommare</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO VELETTE 1 * 9,06</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m³ | <p>9,06</p> <p>9,06</p> <p>-9,06</p> <p>9,06</p> <p>9,06</p> | 129,90 | 1.176,89 |
| 58285 BA.CZ.A.3 03.B | <p>Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3.</p> <p>ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE vedi ART.RIF - BA.CZ.A.3 02.F + BA.CZ.A.3 02.G 242,48</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m³ | <p>242,48</p> <p>242,48</p> | 5,39 | 1.306,97 |
| 58295 BA.CZ.A.3 05.F | <p>Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 20 e fino a m. 24</p> <p>IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=50.00 CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE</p> | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03C - da P22 a P23 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISIVE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|------------------------------------|-------------|-----------|
| | ----- DATI GENERALI SEZIONE SOLETTA IN MEZZERIA H=44cm LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=4.25 m ² Lunghezza totale Lu=49.85m PREDALLE CENTRALI - La=3.05m sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.80 sp. 5cm VELETTE - H=1.01m sp. 9cm ----- | | | | |
| | CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO FRONTALI 2 * 4,25 MURETTI PARABALLAST 2 * 49,85 * (2*0,75) PREDALLES 1 * 49,85 * ((2,80+3,05+2,80)+(6*0,05)) VELETTE 2 * 49,85 * (2*(0,09+1,01)) | | 8,50 149,55 446,16 219,34 | | |
| | Totale parziale | m ² | 823,55 | | |
| | A dedurre | | | -823,55 | |
| | 823,55 | | | | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE P22-P23 1 * 823,55 | | 823,55 | | |
| | Totale | m ² | 823,55 | 26,12 | 21.511,13 |
| 58275 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=50.00 ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE ----- | | | | |
| | DATI GENERALI INCIDENZA ARMATURA SOLETTA 200kg/m ³ INCIDENZA ARMATURA PREDALLES 60kg/m ³ INCIDENZA ARMATURA VELETTA 20kg/m ³ ----- | | | | |
| | GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO 200 * 49,85 * 4,00 PREDALLES 60 * 49,85 * (2,80+3,05+2,80) * 0,05 VELETTE 20 * (2*49,85) * 0,09 * 1,01 | | 39.880,000 1.293,608 181,255 | | |
| | Totale parziale | kg | 41.354,863 | | |
| | A dedurre | | | -41.354,863 | |
| | 41354,863 | | | | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE 1 * 41354,863 | | 41.354,863 | | |
| | Totale | kg | 41.354,863 | 1,00 | 41.354,86 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03C - da P22 a P23 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|-----------|--------|----------|
| 58305 BA.OP.A.3 10.A | Fornitura e posa in opera di coprigiunto trasver sale impermeabile e dielettrico, per escursioni orizzontali fino a 30 mm GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse pila vasca FS 2 * 4,50 | | 9,00 | | |
| | Totale | m | 9,00 | 255,89 | 2.303,01 |
| 58315 BA.OP.A.3 10.B | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre i 30 mm GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse pila vasca FS 2 * 4,50 * ((130+130-30)) | | 2.070,00 | | |
| | Totale | m | 2.070,00 | 1,62 | 3.353,40 |
| 58325 BA.OP.A.3 11.A | Fornitura e posa in opera di piattabanda dielettrica per muretti laterali paraballast e marciapiedi, per escursioni fino a 30 mm PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse spalla e/o pila muretti paraballast ((2)*2) * 1,50 camminamento+cordoli ((2)*2) * ((1,78+0,82)) | | 6,00 | | |
| | Totale | m | 10,40 | | |
| | Totale | m | 16,40 | 58,32 | 956,45 |
| 58335 BA.OP.A.3 11.B | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre 30 mm PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse pila muretti paraballast ((2)*2) * 1,50 * ((130+130-30)) camminamento+cordoli ((2)*2) * ((1,78+0,82)) * ((130+130-30)) | | 1.380,00 | | |
| | Totale | m | 2.392,00 | | |
| | Totale | m | 3.772,00 | 0,17 | 641,24 |
| 58345 BA.OP.A.3 12.A | Fornitura e posa in opera di scossalina , dello spessore non inferiore a 2 mm SCOSSALINA GIUNTI D'IMPALCATO DATI | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03C - da P22 a P23 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|---|------|-----------|--------|-------------------|
| | Larghezza Impalcato La=9.70 | | | | |
| | in asse pila | | | | |
| | 2 * 9,70 | | 19,40 | | |
| | Totale | m | 19,40 | 35,56 | 689,86 |
| | Totale VIA - Soletta di completamento Euro | | | | 101.602,99 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03C - da P22 a P23 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|-------------------------------|--------|----------|
| 58405 BA.CZ.C.1103.E | Fornitura di cunicoli per la protezione di cavi a due gole da 140 e 180 mm, di profondità interna 400 mm con fondo a spessore maggiorato, per viadotto o g CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO ----- DATI 1 PER BINARIO AREA SEZIONE CANALETTA A=0.0841m ² Lunghezza Impalcato Lu=50m 1 * 50 | | 50,00 | | |
| | Totale parziale | m | 50,00 | | |
| | A dedurre 50 | | -50,00 | | |
| | A sommare ----- CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO 1 * 50 | | 50,00 | | |
| | Totale | m | 50,00 | 31,15 | 1.557,50 |
| 58415 BA.CZ.C.2101.K | Posa in opera di cunicoli in cemento delle dimensioni di 400x100 mm. CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO ----- VEDI RIF. ART. BA.CZ.C.1103.E 50 | | 50,00 | | |
| | Totale | m | 50,00 | 14,20 | 710,00 |
| 58375 BA.OP.A.3 18.A | Strato protettivo in conglomerato bituminoso dello spessore non inferiore a 5 cm IMPERMEABILIZZAZIONE CON STRATO DI CONGLOMERATO BITUMINOSO VASCA (50mm) ----- DATI Lunghezza Impalcato Lu=50.00m Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =4.60m 1 * 50 * 4,60 Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 50 * (1,93+1,93) | | 230,00 193,00 | | |
| | Totale parziale | m ² | 423,00 | | |
| | A dedurre 423,0 | | -423,00 | | |
| | A sommare ----- IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 1 * 423,0 | | 423,00 | | |
| | Totale | m ² | 423,00 | 5,92 | 2.504,16 |
| 58435 BA.OP.A.3 20.A | Fornitura e posa in opera di profilati di acciaio per parapetti, mensole e simili PARAPETTO PER IMPALCATO ----- DATI Lunghezza Impalcato Lu=50m IPE 100 p=8,1 kg/m, 1 MONTANTE OGNI 1.50m PER LATO (2*8,1) * (50/1,5) * 1,05 PIASTRA DI BASE 200x150x10 p=2,36 kg (2*2,36) * (50/1,5) PIASTRA DI BASE CON FUNZIONE DI PARAPIEDE 200x5mm p=7,85 kg/m (2*7,85) * 50 | | 566,994 157,332 785,000 | | |
| | Totale parziale | kg | 1.509,326 | | |
| | 10% per bulloni, tirafondi e saldature 1509,326*10% | | 150,933 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03C - da P22 a P23 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|-----------|------------|----------|
| | Totale generale | kg | 1.660,259 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 1660,259 | | | -1.660,259 | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | PARAPETTI PER IMPALCATO | | | | |
| | 1 * 1660,259 | | 1.660,259 | | |
| | Totale | kg | 1.660,259 | 1,95 | 3.237,51 |
| 58445 BA.OP.A.3 21.A | Fornitura e posa in opera di tubi di acciaio doppiamente zincati a caldo per parapetti, mensole e simili | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=50m | | | | |
| | 4 TUBI D=42,4 sp 2,9 p=2,35 kg/m PER LATO (2*4*2,35) * 50 | | 940,000 | | |
| | Totale parziale | kg | 940,000 | | |
| | 10% per bulloni, e saldature 940*10% | | 94,000 | | |
| | Totale generale | kg | 1.034,000 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 1034 | | | -1.034,000 | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | PARAPETTI PER IMPALCATO | | | | |
| | 1 * 1034 | | 1.034,000 | | |
| | Totale | kg | 1.034,000 | 2,11 | 2.181,74 |
| 58355 BA.OP.A.3107.A | Impermeabilizzazione di impalcato a mezzo di manto impermeabile sintetico eseguito con membrana : per 3 mm di spessore | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=50.00m | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =4.60m 50 * 4,60 | | 230,00 | | |
| | Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 50 * (1,93+1,93) | | 193,00 | | |
| | Totale parziale | m² | 423,00 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 423,0 | | | -423,00 | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm | | | | |
| | 1 * 423,0 | | 423,00 | | |
| | Totale | m² | 423,00 | 20,45 | 8.650,35 |
| 58365 BA.OP.A.3107.B | Sovraprezzo alla precedente sottovoce A per ogni mm in più richiesto rispetto allo spessore di 3 mm | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=50.00m | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =4.60m 1 * 50 * 4,60 | | 230,00 | | |
| | Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 50 * (1,93+1,93) | | 193,00 | | |
| | Totale parziale | m² | 423,00 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03C - da P22 a P23 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|-----------------------------|--------|----------|
| | A dedurre 423,0 A sommare ----- | | -423,00 | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm 1 * 423,0 Totale | m ² | 423,00 423,00 | 3,84 | 1.624,32 |
| 58475 BA.PS.A.3 33.A | Fornitura e posa in opera di grigliato metallico, in acciaio zincato, per copertura di pozzetti, cunicoli e simili ISPEZIONABILITA' SU PULVINO GRIGLIATO PER PIANEROTTOLO PER DISCESA DELLA SCALA OGNI 3 CAMPATE STANDARD 190x120cm Grigliato tipo keller da 35kg/mq (2*1) * 1,90 * 1,20 * 35 Totale | kg | 159,600 159,600 | 2,18 | 347,93 |
| 58395 IT.TU.E.3002.E | Fornitura e posa in opera di tubazione in PVC -U conforme alla norma UNI EN 1401-1 - diametro esterno 250 mm. TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 ----- DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI Lunghezza Impalcato Lu=50m SOTTO SOLETTA - DN250 2 * 50 DISCENDENTE SULLE PILE - DN250 2 * 10 Totale parziale | m | 100,00 20,00 120,00 | | |
| | A dedurre 120 A sommare ----- TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 2 * 120 Totale | m | -120,00 240,00 240,00 | 25,65 | 6.156,00 |
| 58455 OM.ME.C.3 25.A | Fornitura e posa in opera di scala in ferro ISPEZIONABILITA' SU PULVINO SCALE DI DISCESA OGNI 3 CAMPATE- COMPRESO TELAIO COMPLETO AL PULVINO E BOTOLA IN METALLO - 180 kg/ml ALTEZZA STANDARD DI DISCESA H=3.10m (2*1) * 180 * 3,10 Totale | kg | 1.116,000 1.116,000 | 3,98 | 4.441,68 |
| 58465 OM.ME.C.3 25.B | Sovrapprezzo alla voce quando anziché la verniciatura è richiesta la zincatura ISPEZIONABILITA' SU PULVINO SCALE DI DISCESA OGNI 3 CAMPATE- COMPRESO TELAIO COMPLETO AL PULVINO E BOTOLA IN METALLO - 180 kg/ml ALTEZZA STANDARD DI DISCESA H=3.10m (2*1) * 180 * 3,10 Totale | kg | 1.116,000 1.116,000 | 0,22 | 245,52 |
| 58425 SS.CE.C.3102.B | Fornitura e posa in opera in corrispondenza dei muretti paraballast di tubo 140x140 sp. 3 mm provvisto di griglia e rete in acciaio keller. TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT ----- DATI | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03C - da P22 a P23 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|---|---|--------|-----------|--------|------------------|--|
| 58385 VAT.RS3E.A01.0 9.0017 | 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=50m 2 * (50/3) | | 33,34 | | | |
| | Totale parziale | Cad | 33,34 | | | |
| | A dedurre 33,34 | | -33,34 | | | |
| | A sommare | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT 1 * 33,34 | | 33,34 | | | |
| | Totale | Cad | 33,34 | 16,14 | 538,11 | |
| | Fornitura e posa in opera pluviale flangiato in PVC DN160 (L=0,50 m) grigliato metallico zincato a caldo (250x250mm) controtelaio speciale zincato costituito da: controtelaio e di manicotto flangiato - Tipo "messicano" per innesto del pluviale PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=50m 2 * (50/3) | | 33,34 | | | |
| Totale parziale | Cad | 33,34 | | | | |
| A dedurre 33,34 | | -33,34 | | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA 1 * 33,34 | | 33,34 | | | | |
| Totale | Cad | 33,34 | 21,54 | 718,14 | | |
| Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro | | | | | 32.912,96 | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03D - da P24 a SPB + (n.3 imp. Acc./Cls. 40m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|--|--------|------------|
| 47950 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI03 - Pila 24 - incidenza 140 Kg/mc 9 * 35 * ((,75*,75*3,1416)) * 140 - Pila 25 - incidenza 140 Kg/mc 9 * 35 * ((,75*,75*3,1416)) * 140 - Spalla B - incidenza 140 Kg/mc 9 * 30 * ((,75*,75*3,1416)) * 140 | | 77.924,700 77.924,700 66.792,600 | | |
| | Totale | kg | 222.642,000 | 1,00 | 222.642,00 |
| 53745 BA.DE.A.5 33.A | Rimozione d'opera di elementi strutturali di acciaio comprese le rotaie e i profilati in genere. VIADOTTO VI03 Travi di ripartizione Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 33143,88 | | 33.143,880 | | |
| | Totale | kg | 33.143,880 | 0,03 | 994,32 |
| 60725 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi VIADOTTO VI03 - Pila 24 - 9 * 35 * ((,75*,75*3,1416)) - Pila 25 - 9 * 35 * ((,75*,75*3,1416)) - Spalla B - 9 * 30 * ((,75*,75*3,1416)) | | 557,55 557,55 477,90 | | |
| | Totale | m³ | 1.593,00 | 0,26 | 414,18 |
| 47940 BA.PD.A.3 05.D | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro, del diametro non inferiore a 1500 mm VIADOTTO VI03 - Pila 24 9 * 35 - Pila 25 9 * 35 - Spalla B 9 * 30 | | 315,00 315,00 270,00 | | |
| | Totale | m | 900,00 | 221,96 | 199.764,00 |
| 47980 BA.PD.A.3 16.A | Formazione di palancolati con palancole tipo 'Larssen' VIADOTTO VI03 - Pila 24 49,6 * 17 | | 843,20 | | |
| | Totale | m² | 843,20 | 38,15 | 32.168,08 |
| 53720 FA.OM.A.1001.B | Acciaio in profilati, della qualità S 275, lavorato per carpenteria metallica in genere. VIADOTTO VI03 Travi di ripartizione travi HEB400 kg/ml 155.00 Pila 24 3 * 48 * 155 Puntoni diam.mm.254 s.mm.20 kg/ml 115.00 Pila 24 (4*3) * 5,66 * 115 | | 22.320,000 7.810,800 | | |
| | Totale parziale | kg | 30.130,800 | | |
| | 10% per pezzi speciali, saldature, bullonature etc etc (10%) * 30130,8 | | 3.013,080 | | |
| | Totale generale | kg | 33.143,880 | | |
| | Totale | kg | 33.143,880 | 1,80 | 59.658,98 |
| 53725 FA.OM.A.2001.A | Posa in opera di elementi in acciaio di cui alle voci FA.OM.A.1001 - FA.OM.A.1002 VIADOTTO VI03 Travi di ripartizione Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 33143,88 | | 33.143,880 | | |
| | Totale | kg | 33.143,880 | 0,99 | 32.812,44 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03D - da P24 a SPB + (n.3 imp. Acc./Cls. 40m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|--|------|-----------|--------|-------------------|
| | Totale VI2 - Pali o pozzi Euro | | | | 548.454,00 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03D - da P24 a SPB + (n.3 imp. Acc./Cls. 40m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|------------|--------|------------|
| 48060 BA.CZ.A.3 01.A | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C12/15 N/mm2 VIADOTTO VI03 - Pila 24 (12+,4) * (12+,4) * ,2 - Pila 25 (12+,4) * (12+,4) * ,2 - Spalla B 12,4 * 12,4 * ,2 | | | | |
| | Totale | m ³ | 92,25 | 80,31 | 7.408,60 |
| 48070 BA.CZ.A.3 01.E | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C28/35 N/mm2 VIADOTTO VI03 - Pila 24 12 * 12 * 3 - Pila 25 12 * 12 * 3 - Spalla B 12 * 12 * 2 | | | | |
| | Totale | m ³ | 1.152,00 | 109,75 | 126.432,00 |
| 48080 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI03 vedi quantità art BA.CZ.A.3 01.E 1152 | | | | |
| | Totale | m ³ | 1.152,00 | 5,39 | 6.209,28 |
| 48100 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e simili VIADOTTO VI03 - Pila 24 2 * (12+12) * 3 - Pila 25 2 * (12+12) * 3 - Spalla B 2 * (12+12) * 2 | | | | |
| | Totale | m ² | 384,00 | 10,09 | 3.874,56 |
| 48090 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI03 - Pila 24 - incidenza 140 Kg/mc 140 * 12 * 12 * 3 - Pila 25 - incidenza 140 Kg/mc 140 * 12 * 12 * 3 - Spalla B - incidenza 110 Kg/mc 110 * 12 * 12 * 2 | | | | |
| | Totale | kg | 152.640,00 | 1,00 | 152.640,00 |
| 48050 BA.MT.A.3 29.A | Riempitivi vari e sistemazione superficiale con regolarizzazione delle pendenze, con terre provenienti dagli scavi VIADOTTO VI03 quantità scavi (vedi quantità BA.MT.C.0101.A) 5364,62 - a dedurre volume fondazioni interrante - quantità di cui all'art. BA.CZ.A.3 01.A -1 * 92,25 - quantità di cui all'art. BA.CZ.A.3 01.E -1 * 1152 - a dedurre volume elevazioni Spalla B - muro frontale -1 * 12 * 2,7 * 1,95 - ringrosso muro frontale Pile 25 (media altezza 2.15) - Pile Ø 3500 -1 * ((1,75*1,75*3,1416)) * 2,15 | | | | |
| | Totale | m ³ | 4.036,51 | 0,90 | 3.632,86 |
| 48010 BA.MT.A.3001.A | Scavo di sbancamento in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi VIADOTTO VI03 | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03D - da P24 a SPB + (n.3 imp. Acc./Cls. 40m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|--|----------------|-----------|--------|-------------------|
| 48020 BA.MT.A.3003.A | - Pila 25 ((659,95+196)/2) * 5,31 | | 2.272,57 | | |
| | - Spalla B ((742,11+243)/2) * 3,73 | | 1.837,25 | | |
| | Totale | m ³ | 4.109,82 | 1,80 | 7.397,68 |
| 48030 BA.MT.A.3003.B | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi fino alla profondità di 2 m | | | | |
| | VIADOTTO VI03 | | | | |
| | - Pila 24 (scavo tra palancole) 146,35 * 2 | | 292,70 | | |
| incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 42 * 0,25 * 2 | | | 21,00 | | |
| Totale | | m ³ | 313,70 | 3,27 | 1.025,80 |
| 48030 BA.MT.A.3003.B | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 2 m e fino a 4 m | | | | |
| | VIADOTTO VI03 | | | | |
| | - Pila 24 (scavo tra palancole) 146,35 * 2 | | 292,70 | | |
| incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 42 * 0,25 * 2 | | | 21,00 | | |
| Totale | | m ³ | 313,70 | 3,76 | 1.179,51 |
| 59885 BA.MT.A.3003.C | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 4 m e fino a 6 m | | | | |
| | VIADOTTO VI03 | | | | |
| | - Pila 24 (scavo tra palancole) 146,35 * 2 | | 292,70 | | |
| incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 42 * 0,25 * 2 | | | 21,00 | | |
| Totale | | m ³ | 313,70 | 5,14 | 1.612,42 |
| 53765 BA.MT.A.3003.D | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 6 m e fino a 8 m | | | | |
| | VIADOTTO VI03 | | | | |
| | - Pila 24 (scavo tra palancole) 146,35 * 2 | | 292,70 | | |
| incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 42 * 0,25 * 2 | | | 21,00 | | |
| Totale | | m ³ | 313,70 | 5,92 | 1.857,10 |
| 48040 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi | | | | |
| | VIADOTTO VI03 | | | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3001.A 4109,82 | | 4.109,82 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.A 313,7 | | 313,70 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.B 313,7 | | 313,70 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.C 313,7 | | 313,70 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.D 313,7 | | 313,70 | | |
| Totale | | m ³ | 5.364,62 | 0,26 | 1.394,80 |
| Totale VI3 - Fondazioni Euro | | | | | 314.664,61 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03D - da P24 a SPB + (n.3 imp. Acc./Cls. 40m)

VI4 - Spalle

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|------------|--------|------------------|
| 48110 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 VIADOTTO VI03 SPALLA B - muro frontale 9,70 * 1,2 * 5 - ringrosso muro area da dwg 12,27 * 5 - muri d'ala 2 * 6,65 * 1,2 * 5 2 * 6,65 * ,8 * (8,45-5) - soletta di ripartizione 6,65 * 9,7 * ,5 - paraghiaia 9,70 * 0,50 * 2,66 - ringrosso paraghiaia 9,7 * ,51 2 * 6,65 * ,17 9,7 * ,53 * ,67 | | | | |
| | Totale | m ³ | 291,86 | 121,28 | 35.396,78 |
| 48120 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI03 vedi quantità art BA.CZ.A.3 02.F 291,86 | | | | |
| | Totale | m ³ | 291,86 | 5,39 | 1.573,13 |
| 48140 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 VIADOTTO VI03 SPALLA B - muro frontale 2 * (9,7+1,2) * 4 - ringrosso muro perimetro da dwg 10,39 * 4 - muri d'ala (2*2) * (6,65+1,2) * 4 | | | | |
| | Totale | m ² | 254,36 | 13,46 | 3.423,69 |
| 48150 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 VIADOTTO VI03 SPALLA B - muro frontale 2 * (9,70+1,2) * 1 - ringrosso muro perimetro da dwg 10,39 * 1 - muri d'ala (2*2) * (6,65+1,2) * 1 (2*2) * (6,65+,8) * (8,45-5) - soletta di ripartizione 2 * (6,65+9,7) * ,5 - tappo 6,65 * 9,7 - paraghiaia 2 * (9,7+,5) * 2,66 - ringrosso paraghiaia perimetro da dwg 2 * 9,7 * 2,82 (2*2) * 9,7 * 1,86 | | | | |
| | Totale | m ² | 428,40 | 16,40 | 7.025,76 |
| 48130 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI03 ELEVAZIONE - 120 kg/mc 120 * 291,86 | | | | |
| | Totale | kg | 35.023,200 | 1,00 | 35.023,20 |
| | Totale VI4 - Spalle Euro | | | | 82.442,56 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03D - da P24 a SPB + (n.3 imp. Acc./Cls. 40m)

VI5 - Pile

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|--|--------|------------------|
| 48160 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 VIADOTTO VI03 - Pila 24 Ø 4500 ((2,25*2,25*3,1416)) * 12 - Pila 25 Ø 4500 ((2,25*2,25*3,1416)) * 4,5 | | | | |
| | Totale | m ³ | 190,80 71,55 <u>262,35</u> | 121,28 | 31.817,81 |
| 48170 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI03 Vedi quantità art BA.CZ.A.3 02.F 262,35 | | | | |
| | Totale | m ³ | 262,35 <u>262,35</u> | 5,39 | 1.414,07 |
| 48190 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 VIADOTTO VI03 - Pila 25 Ø 4500 (4,5*3,1416) * 2,2 | | | | |
| | Totale | m ² | 31,11 <u>31,11</u> | 16,40 | 510,20 |
| 48210 BA.CZ.A.3 05.D | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m.12 e fino a m. 16 VIADOTTO VI03 - Pila 24 Ø 4500 (4,5*3,1416) * 2,2 | | | | |
| | Totale | m ² | 31,11 <u>31,11</u> | 21,38 | 665,13 |
| 48180 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI03 - Pila 24 Ø 4500 - incidenza 130 Kg/mc 130 * ((2,25*2,25*3,1416)) * 12 - Pila 25 Ø 4500- incidenza 100 Kg/mc 100 * ((2,25*2,25*3,1416)) * 4,5 | | | | |
| | Totale | kg | 24.810,240 7.156,800 <u>31.967,040</u> | 1,00 | 31.967,04 |
| | Totale VI5 - Pile Euro | | | | 66.374,25 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03D - da P24 a SPB + (n.3 imp. Acc./Cls. 40m)

VI6 - Pulvini

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|------------|--------|------------------|
| 48220 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 VIADOTTO VI02 - Numero 2 pile (da Pila 24 a Pila 25) 2 * 8 * 5,3 * 2,2 | | 186,56 | | |
| | Totale | m ³ | 186,56 | 121,28 | 22.626,00 |
| 48230 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI02 vedi quantità art. BA.CZ.A.3 02.F 186,56 | | 186,56 | | |
| | Totale | m ³ | 186,56 | 5,39 | 1.005,56 |
| 48280 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 VIADOTTO VI02 - Pila 25 2 * (8+5,3) * 2,2 | | 58,52 | | |
| | Totale | m ² | 58,52 | 16,40 | 959,73 |
| 48260 BA.CZ.A.3 05.D | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m.12 e fino a m. 16 VIADOTTO VI02 - Pila 24 2 * (8+5,3) * 2,2 | | 58,52 | | |
| | Totale | m ² | 58,52 | 21,38 | 1.251,16 |
| 48240 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI02 ELEVAZIONE - 180 kg/mc - q.tà di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 180 * 186,56 | | 33.580,800 | | |
| | Totale | kg | 33.580,800 | 1,00 | 33.580,80 |
| | Totale VI6 - Pulvini Euro | | | | 59.423,25 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario
VI03D - da P24 a SPB + (n.3 imp. Acc./Cls. 40m)
VI7 - Apparecchi di appoggio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|---|------|--------------------------------|-----------|-------------------|
| 8030 BA.OP.A.3106.A | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio di tipo multidirezionale in acciaio teflon, per ogni KN di carico nominale verticale APPOGGI MULTIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 7000kN ----- LATO MOBILE (n° app. x n° imp. x kN) 2 * 3 * 7000 <div style="text-align: right;">Totale</div> | kn | 42.000,00 <hr/> 42.000,00 | 0,46 | 19.320,00 |
| 8010 VAT.RS3E.A01.0 9.0005 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo VINCOLO MECCANICO, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcato a singolo binario a sez. mista in Acc/Cls. L=40m - Lc=38,0m" IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40m DISPOSITIVO MECCANICO DATI CARICO ORIZZONTALE TRASVERSALE - Ht = 4000kN ----- LATO FISSO (n° app. x n° imp.) 1 * 3 LATO MOBILE (n° app. x n° imp.) 1 * 3 <div style="text-align: right;">Totale</div> | Cad | 3,00 3,00 <hr/> 6,00 | 5.412,00 | 32.472,00 |
| 8020 VAT.RS3E.A01.0 9.0006 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo UNIDIREZIONALE, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcato a singolo binario a sez. mista in Acc/Cls. L=40m - Lc=38,0m " IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40m APPOGGI UNIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V =7000kN CARICO ORIZZONTALE TRASVERSALE- Ht =4100kN ----- LATO FISSO (n° app. x n° imp.) 2 * 3 <div style="text-align: right;">Totale</div> | Cad | 6,00 <hr/> 6,00 | 14.224,00 | 85.344,00 |
| Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro | | | | | 137.136,00 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03D - da P24 a SPB + (n.3 imp. Acc./Cls. 40m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|-----------|--------|----------|
| 8120 BA.CZ.A.3 02.F | <p>Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2</p> <p>CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI PER PILA da pila 24 a pila 25</p> <p>DATI LATO ACC./CLS.</p> <p>4 BAGGIOLI INTEGRATI 4 * 1,50 * 1,35 * 0,25</p> <p>2 RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. 2 * 1,50 * ((0,73+0,60)/2) * 0,70</p> <p>2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. 2 * 3,40 * 0,65 * 0,80</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 6,98</p> <p>A sommare</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI da pila 24 a pila 25 2 * 6,98</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m³ | 6,98 | | |
| | | | 2,03 | | |
| | | | 1,41 | | |
| | | | 3,54 | | |
| | | | 6,98 | | |
| | | | -6,98 | | |
| | | | 13,96 | | |
| | | | 13,96 | 121,28 | 1.693,07 |
| 58615 BA.CZ.A.3 02.F | <p>Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2</p> <p>BAGGIOLI INTEGRATO AL RITEGNO TRASVERSALE IN C.A.</p> <p>SPALLA "B"</p> <p>2 * 1,23 * 1,36 * 0,25</p> <p>2 * (1,20+0,65) * 1,18 * 0,70</p> <p>RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A.</p> <p>SPALLA "B"</p> <p>2 * 2,84 * 0,50 * 0,70</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m³ | 5,89 | | |
| | | | 0,84 | | |
| | | | 3,06 | | |
| | | | 1,99 | | |
| | | | 5,89 | 121,28 | 714,34 |
| 8130 BA.CZ.A.3 03.B | <p>Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3.</p> <p>ARMATURA ELEVAZIONE BAGGIOLI E RITEGNI PILA vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F</p> <p>13,96</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m³ | 13,96 | | |
| | | | 13,96 | 5,39 | 75,24 |
| 58625 BA.CZ.A.3 03.B | <p>Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3.</p> <p>ARMATURE ELEVAZIONE BAGGIOLI E RITEGNI SPALLE vedi RIF.ART - BA.CZ.A.3 02.F</p> <p>5,89</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m³ | 5,89 | | |
| | | | 5,89 | 5,39 | 31,75 |
| 8740 BA.CZ.A.3 05.B | <p>Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8</p> <p>BAGGIOLI INTEGRATO AL RITEGNO TRASVERSALE IN C.A.</p> <p>SPALLA "B"</p> <p>2 * (1,23+1,36) * 0,25</p> <p>2 * (1,20+0,65) * 0,70</p> <p>2 * 1,18 * 0,70</p> <p>RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A.</p> <p>SPALLA "B"</p> | | | | |
| | | | 1,30 | | |
| | | | 2,59 | | |
| | | | 1,65 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03D - da P24 a SPB + (n.3 imp. Acc./Cls. 40m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | | | |
|---|---|-----------------|-----------|--------|----------|--|--|------|
| 8150 BA.CZ.A.3 05.C | 2 * (0,50+2,84+0,50) * 0,70 | m ² | 5,38 | 16,40 | 179,09 | | | |
| | Totale | | 10,92 | | | | | |
| | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 | m ² | | | | | | |
| | CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI PER PILA da pila 24 a pila 25 | | | | | | | |
| | DATI LATO ACC./CLS. | | | | | | | |
| | 4 BAGGIOLI INTEGRATI | | | | | | | |
| | 4 * ((1,50+1,35)) * 0,25 | | | | | | | 2,85 |
| | 2 RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | | | | |
| | 2 * 1,50 * 0,70 | | | | | | | 2,10 |
| | 2 * ((0,73+0,60)/2) * 0,70 | | | | | | | 0,94 |
| 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. | | | | | | | | |
| 2 * 3,40 * 0,65 * 0,80 | 3,54 | | | | | | | |
| 4 * 0,65 * 0,80 | 2,08 | | | | | | | |
| Totale parziale | 11,51 | | | | | | | |
| A dedurre | | | | | | | | |
| 11,51 | -11,51 | | | | | | | |
| A sommare | | | | | | | | |
| ----- | | | | | | | | |
| CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI da pila 24 a pila 25 | | | | | | | | |
| 2 * 11,51 | 23,02 | | | | | | | |
| Totale | 23,02 | | | | | | | |
| 8140 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | kg | 4.188,000 | 1,00 | 4.188,00 | | | |
| ARMATURE BAGGIOLI E RITEGNI PILA - INCIDENZA 300kg/m3 | | | | | | | | |
| ----- | | | | | | | | |
| vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F | | | | | | | | |
| 13,96 * 300 | 4.188,000 | | | | | | | |
| Totale | 4.188,000 | | | | | | | |
| 58635 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | kg | 1.767,000 | 1,00 | 1.767,00 | | | |
| ARMATURE BAGGIOLI E RITEGNI SPALLA - INCIDENZA 300kg/m3 | | | | | | | | |
| ----- | | | | | | | | |
| SPALLA "B" | | | | | | | | |
| 5,89 * 300 | 1.767,000 | | | | | | | |
| Totale | 1.767,000 | | | | | | | |
| 8170 BA.CZ.A.3 16.A | Fornitura e posa in opera di malte reoplastiche | dm ³ | | 0,80 | 194,88 | | | |
| INGHISAGGIO | | | | | | | | |
| PILA 24 A 25 | | | | | | | | |
| RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. | | | | | | | | |
| LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*2) * 0,50 * 0,92 * (1000*0,03) | 110,40 | | | | | | | |
| RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. | | | | | | | | |
| LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*2) * 0,50 * 1,11 * (1000*0,03) | 133,20 | | | | | | | |
| Totale | 243,60 | | | | | | | |
| 8160 BA.OP.A.3 06.A | Fornitura e posa in opera dei dispositivi di ancoraggio dei ritegni antisismici | | | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03D - da P24 a SPB + (n.3 imp. Acc./Cls. 40m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|--|-----------------|-----------|--------|----------|
| 8180 BA.OP.A.3 07.A | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO PER RITEGNO PILA 24 A 25 RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO $((2+2)*2) * 0,50 * 0,92 * (7850*0,01)$ | | 288,880 | | |
| | RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO $((2+2)*2) * 0,50 * 1,11 * (7850*0,01)$ | | 348,540 | | |
| | Totale | kg | 637,420 | 3,91 | 2.492,31 |
| 8190 BA.OP.A.3 07.C | Fornitura e posa in opera di cuscinetti di appoggio elastomerici armati CUSCINETTI NEOPRENE ARMATO PILA 24 A 25 RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. $((2+2)*2) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03)$ | | 46,20 | | |
| | RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. $((2+2)*2) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03)$ | | 46,20 | | |
| | Totale | dm ³ | 92,40 | 62,14 | 5.741,74 |
| | Sovrapprezzo per apparecchi d'appoggio elastomerici aventi una dimensione inferiore a 10 dmc. CUSCINETTI IN GOMMA ELASTOMERICA ARMATA PER RITEGNO Ritegno longitudinale centrale su Spalle e pile DATI ----- RIF.ART. BA.OP.A.3 07.A 92,40 | | 92,40 | | |
| | Totale | dm ³ | 92,40 | 18,64 | 1.722,34 |
| | Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03D - da P24 a SPB + (n.3 imp. Acc./Cls. 40m)

VI9 - Travi d'impalcato in acciaio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|---|---|------|--------------|-------------|-------------------|--|
| 8230 PM.MR.A.3 03.A | Grigliato alveolare in acciaio S185 UNI EN 10025:2005 zincato a caldo, in opera. | | | | | |
| | IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40.00 | | | | | |
| | Grigliato alveolare in acciaio S185 UNI EN 10025:2005 zincato a caldo, con maglia da mm 30x30, piatto portante da mm 30x3, asta secondaria da mm 20x3, pressato, elettrofuso, elettrosaldato, oppure di altro tipo ma di equivalenti caratteristiche geometriche, nonché di peso e di portata non inferiore a quelli relativi al tipo sopraindicato compresi gli organi di attacco pure in acciaio zincato a caldo, in opera. | | | | | |
| | CAMPATA N°1 L=39.85m | | | | | |
| | 1 * 39,85 * 2,5 | | | 99,63 | | |
| | Totale parziale | m² | | 99,63 | | |
| | A dedurre | | | -99,63 | | |
| | 99,63 | | | | | |
| | A sommare | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| CALCOLO GRIGLIATO IMPALCATI RETICOLARI | | | | | | |
| 3 * 99,63 | | | 298,89 | | | |
| Totale | m² | | 298,89 | 109,44 | 32.710,52 | |
| 8220 PM.MR.A.3102.C | Acciaio UNI EN 10025 nuovo di ogni specie, fornito e lavorato, in opera, della qualità S275J2 e S275J0 e S355J2 e S355J0. | | | | | |
| | IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40.00 | | | | | |
| | TRAVATA METALLICA | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | PORTATA TEORICA 38.00mt | | | | | |
| | PESO TRAVATA RETICOLARE 32 kN/m = 3263.04 | | | | | |
| | 3263,04 * 40 | | | 130.521,600 | | |
| | incremento per saldature e bullonature 4% | | | | | |
| | 130521,60*4% | | | 5.220,864 | | |
| | Totale parziale | kg | | 135.742,464 | | |
| A dedurre | | | -135.742,464 | | | |
| 135742,464 | | | | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| CALCOLO TRAVATA | | | | | | |
| 3 * 135742,464 | | | 407.227,392 | | | |
| Totale | kg | | 407.227,392 | 2,22 | 904.044,81 | |
| Totale VI9 - Travi d'impalcato in acciaio Euro | | | | | 936.755,33 | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03D - da P24 a SPB + (n.3 imp. Acc./Cls. 40m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|---|------|---|--------|-----------|
| 8330 BA.CZ.A.3 02.F | <p>Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2</p> <p>GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES</p> <p>-----</p> <p>DATI GENERALI LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE NETTA SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=4.00 m^2 Lunghezza totale Lu=39.85m PREDALLE CENTRALI - La=3.65 sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.80 sp. 5cm</p> <p>-----</p> <p>GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO 1 * 39,85 * 4,25 PREDALLES 1 * 39,85 * (2,80+3,05+2,80) * 0,05</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 186,60 A sommare</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES 3 * 186,60</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m³ | <p>169,36</p> <p>17,24</p> <p>186,60</p> <p>-186,60</p> <p>559,80</p> <p>559,80</p> | 121,28 | 67.892,54 |
| 8335 BA.CZ.A.3 02.G | <p>Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C35/45 N/mm2</p> <p>VELETTE</p> <p>-----</p> <p>DATI GENERALI VELETTE - H=1.01m sp. 9cm</p> <p>-----</p> <p>VELETTE 2 * 39,85 * 0,09 * 1,01</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 7,24 A sommare</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO VELETTE 3 * 7,24</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m³ | <p>7,24</p> <p>7,24</p> <p>-7,24</p> <p>21,72</p> <p>21,72</p> | 129,90 | 2.821,43 |
| 8350 BA.CZ.A.3 03.B | <p>Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3.</p> <p>ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE vedi ART.RIF - BA.CZ.A.3 02.F + BA.CZ.A.3 02.G 581,52</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m³ | <p>581,52</p> <p>581,52</p> | 5,39 | 3.134,39 |
| 8366 BA.CZ.A.3 05.C | <p>Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12</p> <p>IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40.00 CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE</p> | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03D - da P24 a SPB + (n.3 imp. Acc./Cls. 40m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISIVE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|---|----------------|------------------------------------|---------|-----------|
| | DATI GENERALI SEZIONE SOLETTA IN MEZZERIA H=44cm LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=4.25 m ² Lunghezza totale Lu=39.85m PREDALLE CENTRALI - La=3.05m sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.80 sp. 5cm VELETTE - H=1.01m sp. 9cm | | | | |
| | CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO FRONTALI 2 * 4,25 MURETTI PARABALLAST 2 * 39,85 * (2*0,75) PREDALLES 1 * 39,85 * (2,80+3,05+2,80) VELETTE 2 * 39,85 * (2*(0,09+1,01)) | | 8,50 119,55 344,70 175,34 | | |
| | Totale parziale | m ² | 648,09 | | |
| | A dedurre | | | -648,09 | |
| | 648,09 | | | | |
| | A sommare | | | | |
| | CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE P25-SPB 1 * 648,09 | | 648,09 | | |
| | Totale | m ² | 648,09 | 18,53 | 12.009,11 |
| 8365 BA.CZ.A.3 05.D | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m.12 e fino a m. 16 IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40.00 CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE | | | | |
| | DATI GENERALI SEZIONE SOLETTA IN MEZZERIA H=44cm LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=4.25 m ² Lunghezza totale Lu=39.85m PREDALLE CENTRALI - La=3.05m sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.80 sp. 5cm VELETTE - H=1.01m sp. 9cm | | | | |
| | CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO FRONTALI 2 * 4,25 MURETTI PARABALLAST 2 * 39,85 * (2*0,75) PREDALLES 1 * 39,85 * ((2,80+3,05+2,80)+(6*0,05)) VELETTE 2 * 39,85 * (2*(0,09+1,01)) | | 8,50 119,55 356,66 175,34 | | |
| | Totale parziale | m ² | 660,05 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03D - da P24 a SPB + (n.3 imp. Acc./Cls. 40m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISIVE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|---|----------------|------------|--------|-----------|
| | A dedurre 660,05 A sommare ----- | | -660,05 | | |
| | CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE P24-P25 1 * 660,05 | | 660,05 | | |
| | Totale | m ² | 660,05 | 21,38 | 14.111,87 |
| 8360 BA.CZ.A.3 05.E | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m.16 e fino a m. 20 IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40.00 CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE ----- DATI GENERALI SEZIONE SOLETTA IN MEZZERIA H=44cm LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=4.25 m ² Lunghezza totale Lu=39.85m PREDALLE CENTRALI - La=3.05m sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.80 sp. 5cm VELETTE - H=1.01m sp. 9cm ----- CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO FRONTALI 2 * 4,25 MURETTI PARABALLAST 2 * 39,85 * (2*0,75) PREDALLES 1 * 39,85 * ((2,80+3,05+2,80)+(6*0,05)) VELETTE 2 * 39,85 * (2*(0,09+1,01)) | | 8,50 | | |
| | Totale parziale | m ² | 660,05 | | |
| | A dedurre 660,05 A sommare ----- | | -660,05 | | |
| | CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE P23-P24 1 * 660,05 | | 660,05 | | |
| | Totale | m ² | 660,05 | 23,14 | 15.273,56 |
| 8340 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40.00 ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE ----- DATI GENERALI INCIDENZA ARMATURA SOLETTA 200kg/m3 INCIDENZA ARMATURA PREDALLES 60kg/m3 INCIDENZA ARMATURA VELETTA 20kg/m3 ----- GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO 200 * 39,85 * 4,00 | | 31.880,000 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03D - da P24 a SPB + (n.3 imp. Acc./Cls. 40m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|---|--|----------|-------------|------------|-----------|--|
| 8370 BA.OP.A.3 10.A | PREDALLES 60 * 39,85 * (2,80+3,05+2,80) * 0,05 | | 1.034,108 | | | |
| | VELETTE 20 * (2*39,85) * 0,09 * 1,01 | | 144,895 | | | |
| | Totale parziale | kg | 33.059,003 | | | |
| | A dedurre 33059,003 | | -33.059,003 | | | |
| | A sommare | | | | | |
| | ----- CALCOLO ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE 3 * 33059,003 | | | 99.177,009 | | |
| | Totale | kg | 99.177,009 | 1,00 | 99.177,01 | |
| | Fornitura e posa in opera di coprigiunto trasver sale impermeabile e dielettrico, per escursioni orizzontali fino a 30 mm | | | | | |
| | GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 | | | | | |
| | vasca FS in asse spalla 1 * 4,50 | | | 4,50 | | |
| in asse pila 2 * 4,50 | | | 9,00 | | | |
| Totale | m | 13,50 | 255,89 | 3.454,52 | | |
| 8380 BA.OP.A.3 10.B | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre i 30 mm | | | | | |
| GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 | | | | | | |
| vasca FS in asse spalla 1 * 4,50 * ((130+130-30)) | | | 1.035,00 | | | |
| in asse pila 2 * 4,50 * ((130+130-30)) | | | 2.070,00 | | | |
| Totale | m | 3.105,00 | 1,62 | 5.030,10 | | |
| 8390 BA.OP.A.3 11.A | Fornitura e posa in opera di piattabanda dielettrica per muretti laterali paraballast e marciapiedi, per escursioni fino a 30 mm | | | | | |
| PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 | | | | | | |
| in asse spalla muretti paraballast ((2)*1) * 1,50 | | | 3,00 | | | |
| camminamento+cordoli ((2)*1) * ((1,78+0,82)) | | | 5,20 | | | |
| in asse pila muretti paraballast ((2)*2) * 1,50 | | | 6,00 | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03D - da P24 a SPB + (n.3 imp. Acc./Cls. 40m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|---|------|-----------|--------|-------------------|
| 8400 BA.OP.A.3 11.B | camminamento+cordoli $((2)*2) * ((1,78+0,82))$ | m | 10,40 | 58,32 | 1.434,67 |
| | Totale | | 24,60 | | |
| 8410 BA.OP.A.3 12.A | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre 30 mm | m | 690,00 | 0,17 | 961,86 |
| | PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse spalla muretti parballast $((2)*1) * 1,50 * ((130+130-30))$ camminamento+cordoli $((2)*1) * ((1,78+0,82)) * ((130+130-30))$ in asse pila muretti parballast $((2)*2) * 1,50 * ((130+130-30))$ camminamento+cordoli $((2)*2) * ((1,78+0,82)) * ((130+130-30))$ | | 1.196,00 | | |
| 8410 BA.OP.A.3 12.A | Fornitura e posa in opera di scossalina , dello spessore non inferiore a 2 mm | m | 2.392,00 | 35,56 | 1.034,80 |
| | SCOSSALINA GIUNTI D'IMPALCATO DATI Larghezza Impalcato La=9.70 in asse spalla 1 * 9,70 in asse pila 2 * 9,70 | | 5.658,00 | | |
| Totale | | m | 29,10 | | |
| Totale VIA - Soletta di completamento Euro | | | | | 226.335,86 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03D - da P24 a SPB + (n.3 imp. Acc./Cls. 40m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---------------------------------|--|----------------|-----------|-----------|----------|
| 58535 BA.CZ.C.1103.E | Fornitura di cunicoli per la protezione di cavi a due gole da 140 e 180 mm, di profondità interna 400 mm con fondo a spessore maggiorato, per viadotto o g | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | 1 PER BINARIO AREA SEZIONE CANALETTA A=0.0841m ² | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=40m | | | | |
| | 1 * 40 | | | 40,00 | |
| | Totale parziale | m | | 40,00 | |
| | A dedurre | | | | |
| | 40 | | | -40,00 | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | |
| 3 * 40 | | | 120,00 | | |
| Totale | m | | 120,00 | 31,15 | 3.738,00 |
| 58545 BA.CZ.C.2101.K | Posa in opera di cunicoli in cemento delle dimensioni di 400x100 mm. | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | VEDI RIF. ART. BA.CZ.C.1103.E | | | | |
| 120 | | | 120,00 | | |
| Totale | m | | 120,00 | 14,20 | 1.704,00 |
| 58505 BA.OP.A.3 18.A | Strato protettivo in conglomerato bituminoso dello spessore non inferiore a 5 cm | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE CON STRATO DI CONGLOMERATO BITUMINOSO VASCA (50mm) | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=40.00m | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =4.60m 1 * 40,0 * 4,60 | | | 184,00 | |
| | Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 40 * (1,93+1,93) | | | 154,40 | |
| | Totale parziale | m ² | | 338,40 | |
| | A dedurre | | | | |
| | 338,40 | | | -338,40 | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm | | | | | |
| 3 * 338,40 | | | 1.015,20 | | |
| Totale | m ² | | 1.015,20 | 5,92 | 6.009,98 |
| 58565 BA.OP.A.3 20.A | Fornitura e posa in opera di profilati di acciaio per parapetti, mensole e simili | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=40m | | | | |
| | IPE 100 p=8,1 kg/m, 1 MONTANTE OGNI 1.50m PER LATO (2*8,1) * (40/1,5) * 1,05 | | | 453,606 | |
| | PIASTRA DI BASE 200x150x10 p=2,36 kg (2*2,36) * (40/1,5) | | | 125,868 | |
| | PIASTRA DI BASE CON FUNZIONE DI PARAPIEDE 200x5mm p=7,85 kg/m (2*7,85) * 40 | | | 628,000 | |
| | Totale parziale | kg | | 1.207,474 | |
| | 10% per bulloni, tirafondi e saldature 1207,474*10% | | | 120,747 | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03D - da P24 a SPB + (n.3 imp. Acc./Cls. 40m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|------------------|--------|-----------|
| | Totale generale | kg | 1.328,221 | | |
| | A dedurre 1328,221 | | -1.328,221 | | |
| | A sommare ----- | | | | |
| | PARAPETTI PER IMPALCATO 3 * 1328,221 | | 3.984,663 | | |
| | Totale | kg | 3.984,663 | 1,95 | 7.770,09 |
| 58575 BA.OP.A.3 21.A | Fornitura e posa in opera di tubi di acciaio doppiamente zincati a caldo per parapetti, mensole e simili PARAPETTO PER IMPALCATO ----- | | | | |
| | DATI Lunghezza Impalcato Lu=40m 4 TUBI D=42,4 sp 2,9 p=2,35 kg/m PER LATO (2*4*2,35) * 40 | | 752,000 | | |
| | Totale parziale | kg | 752,000 | | |
| | 10% per bulloni, e saldature 752*10% | | 75,200 | | |
| | Totale generale | kg | 827,200 | | |
| | A dedurre 827,20 | | -827,200 | | |
| | A sommare ----- | | | | |
| | PARAPETTI PER IMPALCATO 3 * 827,20 | | 2.481,600 | | |
| | Totale | kg | 2.481,600 | 2,11 | 5.236,18 |
| 58485 BA.OP.A.3107.A | Impermeabilizzazione di impalcati a mezzo di manto impermeabile sintetico eseguito con membrana : per 3 mm di spessore IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm ----- | | | | |
| | DATI Lunghezza Impalcato Lu=40.00m Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =4.60m 40 * 4,60 Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 40 * (1,93+1,93) | | 184,00 154,40 | | |
| | Totale parziale | m² | 338,40 | | |
| | A dedurre 338,40 | | -338,40 | | |
| | A sommare ----- | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm 3 * 338,40 | | 1.015,20 | | |
| | Totale | m² | 1.015,20 | 20,45 | 20.760,84 |
| 58495 BA.OP.A.3107.B | Sovraprezzo alla precedente sottovoce A per ogni mm in più richiesto rispetto allo spessore di 3 mm IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm ----- | | | | |
| | DATI Lunghezza Impalcato Lu=40.00m Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =4.60m 1 * 40,0 * 4,60 Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 40 * (1,93+1,93) | | 184,00 154,40 | | |
| | Totale parziale | m² | 338,40 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03D - da P24 a SPB + (n.3 imp. Acc./Cls. 40m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-----------------------------------|--|----------------|----------------|--------|----------|
| 58525 IT.TU.E.3002.E | A dedurre 338,40 A sommare ----- IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm 3 * 338,40 | m ² | -338,40 | 3,84 | 3.898,37 |
| | Totale | | 1.015,20 | | |
| | | 1.015,20 | | | |
| | Fornitura e posa in opera di tubazione in PVC -U conforme alla norma UNI EN 1401-1 - diametro esterno 250 mm. TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 ----- DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI Lunghezza Impalcato Lu=40m SOTTO SOLETTA - DN250 2 * 40 DISCENDENTE SULLE PILE - DN250 2 * 10 | m | 80,00 20,00 | | |
| Totale parziale | 100,00 | | | | |
| 58555 SS.CE.C.3102.B | A dedurre 100 A sommare ----- TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 3 * 100 | m | -100,00 | 25,65 | 7.695,00 |
| | Totale | | 300,00 | | |
| | | 300,00 | | | |
| | Fornitura e posa in opera in corrispondenza dei muretti paraballast di tubo 140x140 sp. 3 mm provvisto di griglia e rete in acciaio keller. TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT ----- DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=40m 2 * (40/3) | Cad | 26,66 | | |
| Totale parziale | 26,66 | | | | |
| 58515 VAT.RS3E.A01.0 9.0017 | A dedurre 26,66 A sommare ----- TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT 3 * 26,66 | Cad | -26,66 | 16,14 | 1.290,88 |
| | Totale | | 79,98 | | |
| | | 79,98 | | | |
| | Fornitura e posa in opera pluviale flangiato in PVC DN160 (L=0,50 m) grigliato metallico zincato a caldo (250x250mm) controtelaio speciale zincato costituito da: controtelaio e di manicotto flangiato - Tipo "mexicano" per innesto del pluviale PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA ----- DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=40m 2 * (40/3) | Cad | 26,66 | | |
| Totale parziale | 26,66 | | | | |
| | A dedurre | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI03 - VI03 - Singolo Binario

VI03D - da P24 a SPB + (n.3 imp. Acc./Cls. 40m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|--|------|-----------|--------|------------------|
| | 26,66 A sommare ----- PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA 3 * 26,66 | | -26,66 | | |
| | | | 79,98 | | |
| | Totale | Cad | 79,98 | 21,54 | 1.722,77 |
| | Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro | | | | 59.826,11 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI04 - VI04 - Singolo Binario

VI04A - da SPA a SPB scatolare + (n.6 imp. C.A.P. 25m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|-------------|--------|------------|
| 48310 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI04 - Spalla A - incidenza 170 Kg/mc 9 * 31 * ((,75*,75*3,1416)) * 170 - Pila 1 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 28 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 2 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 28 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 3 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 28 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 4 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 28 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 5 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 28 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Spalla B - incidenza 120 Kg/mc 12 * 32 * ((,75*,75*3,1416)) * 120 | | | | |
| | Totale | kg | 393.241,770 | 1,00 | 393.241,77 |
| 48370 BA.DE.A.5 33.A | Rimozione d'opera di elementi strutturali di acciaio comprese le rotaie e i profilati in genere. VIADOTTO VI04 Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 17867,52 | | | | |
| | Totale | kg | 17.867,520 | 0,03 | 536,03 |
| 59915 BA.DE.A.5 33.A | Rimozione d'opera di elementi strutturali di acciaio comprese le rotaie e i profilati in genere. VIADOTTO VI03 Travi di ripartizione Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 24210,12 | | | | |
| | Totale | kg | 24.210,120 | 0,03 | 726,30 |
| 60735 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi VIADOTTO VI04 - Spalla A - 9 * 31 * ((,75*,75*3,1416)) - Pila 1 - 9 * 28 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 2 - 9 * 28 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 3 - 9 * 28 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 4 - 9 * 28 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 5 - 9 * 28 * ((,6*,6*3,1416)) - Spalla B - 12 * 32 * ((,75*,75*3,1416)) | | | | |
| | Totale | m ³ | 2.597,31 | 0,26 | 675,30 |
| 48380 BA.PD.A.3 05.C | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro, del diametro non inferiore a 1200 mm VIADOTTO VI04 - Pila 1 9 * 25 - Pila 2 9 * 25 - Pila 3 9 * 25 - Pila 4 9 * 25 - Pila 5 9 * 25 | | | | |
| | Totale | m | 1.125,00 | 160,63 | 180.708,75 |
| 48300 BA.PD.A.3 05.D | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro, del diametro non inferiore a 1500 mm VIADOTTO VI04 - Spalla A- pali Ø 1500 9 * 31 - Spalla B - pali Ø 1500 12 * 32 | | | | |
| | Totale | m | 663,00 | 221,96 | 147.159,48 |
| 48340 BA.PD.A.3 16.A | Formazione di palancolati con palancole tipo 'Larssen' | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI04 - VI04 - Singolo Binario

VI04A - da SPA a SPB scatolare + (n.6 imp. C.A.P. 25m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---------------------------------------|--|------------|-------------------------|-----------|-------------------|
| 48350 FA.OM.A.1001.B | VIADOTTO VI04 - Pila 2 39,98 * 16 - Pila 3 39,98 * 16 | | 639,68 639,68 | | |
| | Totale | m² | 1.279,36 | 38,15 | 48.807,58 |
| | Acciaio in profilati, della qualità S 275, lavorato per carpenteria metallica in genere. | | | | |
| 59905 FA.OM.A.1001.B | VIADOTTO VI04 Travi di ripartizione travi HEB400 kg/ml 155.00 - Pila 2-3 2 * 35,60 * 155 Puntoni diam.mm.254 s.mm.20 kg/ml 115.00 - Pila 2-3 (4*2) * 5,66 * 115 | | 11.036,000 5.207,200 | | |
| | Totale parziale | kg | 16.243,200 | | |
| | 10% per pezzi speciali, saldature, bullonature etc etc (10%) * 16243,2 | | 1.624,320 | | |
| | Totale generale | kg | 17.867,520 | | |
| | Totale | kg | 17.867,520 | 1,80 | 32.161,54 |
| 48360 FA.OM.A.2001.A | Acciaio in profilati, della qualità S 275, lavorato per carpenteria metallica in genere. | | | | |
| | VIADOTTO VI03 Travi di ripartizione travi HEB400 kg/ml 155.00 Pila 2- 3 2 * 54,20 * 155 Puntoni diam.mm.254 s.mm.20 kg/ml 115.00 Pila 2- 3 (4*2) * 5,66 * 115 | | 16.802,000 5.207,200 | | |
| | Totale parziale | kg | 22.009,200 | | |
| | 10% per pezzi speciali, saldature, bullonature etc etc (10%) * 22009,2 | | 2.200,920 | | |
| | Totale generale | kg | 24.210,120 | | |
| Totale | kg | 24.210,120 | 1,80 | 43.578,22 | |
| 53805 FA.OM.A.2001.A | Posa in opera di elementi in acciaio di cui alle voci FA.OM.A.1001 - FA.OM.A.1002 | | | | |
| | VIADOTTO VI04 Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 17867,520 | | 17.867,520 | | |
| Totale | kg | 17.867,520 | 0,99 | 17.688,84 | |
| 53805 FA.OM.A.2001.A | Posa in opera di elementi in acciaio di cui alle voci FA.OM.A.1001 - FA.OM.A.1002 | | | | |
| | VIADOTTO VI03 Travi di ripartizione Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 24210,12 | | 24.210,120 | | |
| Totale | kg | 24.210,120 | 0,99 | 23.968,02 | |
| Totale VI2 - Pali o pozzi Euro | | | | | 889.251,83 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI04 - VI04 - Singolo Binario

VI04A - da SPA a SPB scatolare + (n.6 imp. C.A.P. 25m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|-------------|--------|------------|
| 48440 BA.CZ.A.3 01.A | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C12/15 N/mm2 VIADOTTO VI04 - Spalla A 12,4 * 12,4 * ,2 - Pila 1 (9,6+,4) * (9,6+,4) * ,2 - Pila 2 (9,6+,4) * (9,6+,4) * ,2 - Pila 3 (9,6+,4) * (9,6+,4) * ,2 - Pila 4 (9,6+,4) * (9,6+,4) * ,2 - Pila 5 (9,6+,4) * (9,6+,4) * ,2 - Spalla B (16,5+,4) * (12+,4) * ,2 | | | | |
| | Totale | m ³ | 172,66 | 80,31 | 13.866,32 |
| 48450 BA.CZ.A.3 01.E | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C28/35 N/mm2 VIADOTTO VI04 - Spalla A 12 * 12 * 2 - Pila 1 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 2 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 3 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 4 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 5 9,6 * 9,6 * 2,5 - Spalla B 16,50 * 12 * 2 | | | | |
| | Totale | m ³ | 1.836,00 | 109,75 | 201.501,00 |
| 48460 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI04 vedi quantità art BA.CZ.A.3 01.E 2470,8 | | | | |
| | Totale | m ³ | 2.470,80 | 5,39 | 13.317,61 |
| 48480 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e similari VIADOTTO VI04 VIADOTTO VI04 - Spalla A 2 * (12+12) * 2 - Pila 1 2 * (9,6+9,6) * 2,5 - Pila 2 2 * (9,6+9,6) * 2,5 - Pila 3 2 * (9,6+9,6) * 2,5 - Pila 4 2 * (9,6+9,6) * 2,5 - Pila 5 2 * (9,6+9,6) * 2,5 - Spalla B 2 * (15,95+12) * 2 | | | | |
| | Totale | m ² | 687,80 | 10,09 | 6.939,90 |
| 48470 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI04 - Spalla A - incidenza 110 Kg/mc 110 * 12 * 12 * 2 - Pila 1 - incidenza 140 Kg/mc 140 * 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 2 - incidenza 140 Kg/mc 140 * 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 3 - incidenza 140 Kg/mc 140 * 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 4 - incidenza 140 Kg/mc 140 * 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 5 - incidenza 140 Kg/mc 140 * 9,6 * 9,6 * 2,5 - Spalla B - incidenza 110 Kg/mc 110 * 15,95 * 12 * 2 | | | | |
| | Totale | kg | 235.068,000 | 1,00 | 235.068,00 |
| 48430 | Riempitivi vari e sistemazione superficiale con regolarizzazione delle pendenze, con terre | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI04 - VI04 - Singolo Binario

VI04A - da SPA a SPB scatolare + (n.6 imp. C.A.P. 25m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|--|--------|-----------|
| BA.MT.A.3 29.A | provenienti dagli scavi VIADOTTO VI04 quantità scavi (vedi quantità BA.MT.A.3001.A) 8582,87 - a dedurre volume fondazioni interrante - quantità di cui all'art. BA.CZ.A.3 01.A -1 * 172,66 - quantità di cui all'art. BA.CZ.A.3 01.E -1 * 1836 - a dedurre volume elevazioni Spalla A - muro frontale + ringrosso -1 * 11,5 * 2,7 * 1,98 Spalla B - muro frontale -1 * 11,5 * 2,7 * 2,06 - ringrosso muro frontale Pile da 1-4-5 - Pile Ø 3500 -3 * ((1,75*1,75*3,1416)) * 1,25 | | 8.582,87 -172,66 -1.836,00 -61,48 -63,96 -36,08 | | |
| | Totale | m ³ | 6.412,69 | 0,90 | 5.771,42 |
| 48390 BA.MT.A.3001.A | Scavo di sbancamento in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi VIADOTTO VI04 - Spalla A ((592,04+182,25)/2) * 3,79 - Pila 1 ((421,88+134,56)/2) * 4,11 - Pila 4 ((487,95+134,56)/2) * 3,81 - Pila 5 ((501,71+134,56)/2) * 3,98 - Spalla B ((925,75+321,25)/2) * 4,20 | | 1.467,30 1.143,48 1.185,90 1.266,20 2.618,70 | | |
| | Totale | m ³ | 7.681,58 | 1,80 | 13.826,84 |
| 48400 BA.MT.A.3003.A | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi fino alla profondità di 2 m VIADOTTO VI04 - Pila 2 (scavo tra palancole) 94,80 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 2 - Pila 3 (scavo tra palancole) 94,80 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 2 | | 189,60 14,08 189,60 14,08 | | |
| | Totale | m ³ | 407,36 | 3,27 | 1.332,07 |
| 48410 BA.MT.A.3003.B | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 2 m e fino a 4 m VIADOTTO VI04 - Pila 2 (scavo tra palancole) 94,80 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 2 - Pila 3 (scavo tra palancole) 94,80 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 2 | | 189,60 14,08 189,60 14,08 | | |
| | Totale | m ³ | 407,36 | 3,76 | 1.531,67 |
| 59895 BA.MT.A.3003.C | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 4 m e fino a 6 m VIADOTTO VI04 - Pila 2 (scavo tra palancole) 94,80 * ,2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * ,2 - Pila 3 (scavo tra palancole) 94,80 * ,65 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * ,65 | | 18,96 1,41 61,62 4,58 | | |
| | Totale | m ³ | 86,57 | 5,14 | 444,97 |
| 60155 BA.MT.A.3107.A | Fornit.e posa in opera di misto cement.da cava,gettato e costipato in opera in strati di spess<50 cm,con caratter.indicate nel Capit.Op.Civ.con cemento>4 SPALLA A | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI04 - VI04 - Singolo Binario

VI04A - da SPA a SPB scatolare + (n.6 imp. C.A.P. 25m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|-----------|--------|-------------------|
| 48420 BA.MT.C.0101.A | interno (escluso SubBallast e Supercompattato) 6,90 * 7,90 * (9,23-(0,3+0,12)) dente esterno 1su1 per rilev. h>4m (((1,00+4,00)/2)) * 9,70 * 3,00 | | 480,23 | | |
| | | | 72,75 | | |
| | Totale | m ³ | 552,98 | 43,81 | 24.226,05 |
| | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi | | | | |
| | VIADOTTO VI04 | | | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3001.A 7681,58 | | 7.681,58 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.A 407,36 | | 407,36 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.B 407,36 | | 407,36 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.C 86,57 | | 86,57 | | |
| | Totale | m ³ | 8.582,87 | 0,26 | 2.231,55 |
| | Totale VI3 - Fondazioni Euro | | | | 520.057,40 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI04 - VI04 - Singolo Binario

VI04A - da SPA a SPB scatolare + (n.6 imp. C.A.P. 25m)

VI4 - Spalle

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|-----------|--------|------------|
| 59555 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 VIADOTTO VI04 SPALLA A - muro frontale 9,70 * 1,2 * 6,2 - ringrosso muro frontale area da dwg 11,15 * 6,2 - muri d'ala 2 * 6,65 * 1,2 * 6,2 2 * 6,65 * ,8 * (10,25-6,5) - soletta di ripartizione 6,65 * 9,7 * ,5 - paraghiaia 9,70 * 0,50 * (4,25-,7) - ringrosso paraghiaia (area da sez. dwg) 9,7 * ,51 2 * 6,65 * ,17 SPALLA B - Scatolare 5,95 * 12 * 3 12 * 1,4 * 7,45 12,9 * 12 * 1,4 12 * ,75 * 7,45 - ringrosso muro frontale (area in pianta da dws) 12 * 16,61 | | | | |
| | Totale | m ³ | 1.159,28 | 121,28 | 140.597,48 |
| 59565 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI04 - quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 1159,28 | | | | |
| | Totale | m ³ | 1.159,28 | 5,39 | 6.248,52 |
| 59585 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 VIADOTTO VI04 SPALLA A - muro frontale 2 * (9,7+1,2) * 4 - ringrosso muro frontale perimetro da dwg 12,03 * 4 - muri d'ala (2*2) * (6,65+1,2) * 4 (2*2) * (6,65+,8) * (10,25-6,5) - soletta di ripartizione 2 * (6,65+9,7) * ,5 - paraghiaia 2 * (9,7+,5) * (4,25-,7) - ringrosso paraghiaia perimetro da dwg 2,82 * ,51 (2*2) * 1,85 * ,17 SPALLA B - Scatolare 2 * (5,95+12) * 3 2 * (12+1,4) * 7,45 2 * (12+12) * 1,4 2 * (12+,75) * 7,45 - ringrosso muro frontale (perimetro in pianta da dws) 11,14 * 5,95 | | | | |
| | Totale | m ² | 1.094,96 | 13,46 | 14.738,16 |
| 59595 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 VIADOTTO VI04 SPALLA A - muro frontale 2 * (9,7+1,2) * (6,2-4) - ringrosso muro frontale perimetro da dwg 12,03 * (6,2-4) - muri d'ala (2*2) * (6,65+1,2) * (6,2-4) | | | | |
| | Totale | m ² | 143,51 | 16,40 | 2.353,56 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI04 - VI04 - Singolo Binario

VI04A - da SPA a SPB scatolare + (n.6 imp. C.A.P. 25m)

VI4 - Spalle

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|-------------|--------|-------------------|
| 59575 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI04 ELEVAZIONE - 120 kg/mc - quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 120 * 1159,28 | | | | |
| | Totale | kg | 139.113,600 | 1,00 | 139.113,60 |
| | Totale VI4 - Spalle Euro | | | | 303.051,32 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI04 - VI04 - Singolo Binario

VI04A - da SPA a SPB scatolare + (n.6 imp. C.A.P. 25m)

VI5 - Pile

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|------------|--------|------------------|
| 48500 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 VIADOTTO VI04 - Pila 1 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * 4,7 - Pila 2 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * 5,2 - Pila 3 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * 5,5 - Pila 4 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * 4,2 - Pila 5 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * 4 | | | | |
| | Totale | m ³ | 227,02 | 121,28 | 27.532,99 |
| 48510 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI04 Vedi quantità art BA.CZ.A.3 02.F 227,02 | | | | |
| | Totale | m ³ | 227,02 | 5,39 | 1.223,64 |
| 48530 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 VIADOTTO VI04 - Pila 1 Ø 3500 (3,1416*3,5) * 4 - Pila 2 Ø 3500 (3,1416*3,5) * 4 - Pila 3 Ø 3500 (3,1416*3,5) * 4 - Pila 4 Ø 3500 (3,1416*3,5) * 4 - Pila 5 Ø 3500 (3,1416*3,5) * 4 | | | | |
| | Totale | m ² | 220,00 | 13,46 | 2.961,20 |
| 53825 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 VIADOTTO VI04 - Pila 1 Ø 3500 (3,1416*3,5) * ,7 - Pila 2 Ø 3500 (3,1416*3,5) * ,2 - Pila 3 Ø 3500 (3,1416*3,5) * ,5 - Pila 4 Ø 3500 (3,1416*3,5) * ,2 | | | | |
| | Totale | m ² | 17,60 | 16,40 | 288,64 |
| 48520 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI04- incidenza 100 Kg/mc - q.tà art. BA.CZ.A.3 02.F 100 * 227,02 | | | | |
| | Totale | kg | 22.702,000 | 1,00 | 22.702,00 |
| | Totale VI5 - Pile Euro | | | | 54.708,47 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI04 - VI04 - Singolo Binario

VI04A - da SPA a SPB scatolare + (n.6 imp. C.A.P. 25m)

VI6 - Pulvini

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|------------|--------|-------------------|
| 48540 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 VIADOTTO VI04 - Numero 5 pile (da Pila 1 a Pila 5) 5 * 6 * 5,3 * 2,2 | | | | |
| | Totale | m ³ | 349,80 | 121,28 | 42.423,74 |
| 48550 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI04 vedi quantità art. BA.CZ.A.3 02.F 349,8 | | | | |
| | Totale | m ³ | 349,80 | 5,39 | 1.885,42 |
| 48570 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 VIADOTTO VI04 - Pila 1 2 * (6+5,3) * 2,2 - Pila 2 2 * (6+5,3) * 2,2 - Pila 3 2 * (6+5,3) * 2,2 - Pila 4 2 * (6+5,3) * 2,2 - Pila 5 2 * (6+5,3) * 2,2 | | | | |
| | Totale | m ² | 248,60 | 16,40 | 4.077,04 |
| 48560 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI04 ELEVAZIONE - 180 kg/mc - q.tà di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 180 * 349,8 | | | | |
| | Totale | kg | 62.964,000 | 1,00 | 62.964,00 |
| | Totale VI6 - Pulvini Euro | | | | 111.350,20 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI04 - VI04 - Singolo Binario

VI04A - da SPA a SPB scatolare + (n.6 imp. C.A.P. 25m)

VI7 - Apparecchi di appoggio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|---|------|------------------------------|-----------|-------------------|
| 7120 BA.OP.A.3106.A | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio di tipo multidirezionale in acciaio teflon, per ogni KN di carico nominale verticale APPOGGI MULTIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 5000kN ----- MULTIDIREZIONALE (n° app. x n° imp. x kN) 1 * 6 * 5000 <div style="text-align: right;">Totale</div> | kN | 30.000,00 <hr/> 30.000,00 | 0,46 | 13.800,00 |
| 7100 VAT.RS3E.A01.0 9.0001 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo FISSO, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcato a singolo binario in C.A.P. L=25m - Lc=22,80m" APPOGGI FISSI DATI CARICO VERTICALE - V = 5000kN CARICO ORIZZONTALE LONGITUDINALE - H = 2500kN ----- LATO FISSO (n° app. x n° imp.) 2 * 6 <div style="text-align: right;">Totale</div> | Cad | 12,00 <hr/> 12,00 | 11.020,00 | 132.240,00 |
| 7110 VAT.RS3E.A01.0 9.0002 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari, di tipo UNIDIREZIONALE, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcato a singolo binario in C.A.P. L=25m - Lc=22,80m" APPOGGI UNIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 5000kN CARICO ORIZZONTALE LONGITUDINALE - HI = 2500kN ----- LATO MOBILE (n° app. x n° imp.) 1 * 6 <div style="text-align: right;">Totale</div> | Cad | 6,00 <hr/> 6,00 | 9.900,00 | 59.400,00 |
| Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro | | | | | 205.440,00 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI04 - VI04 - Singolo Binario

VI04A - da SPA a SPB scatolare + (n.6 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|-----------|--------|----------|
| 3600 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 BAGGIOLI INTEGRATO AL RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. - Sup. frontale 1.69mq - Largh 1.60m SPALLA "A" 1 * 1,69 * 1,60 SPALLA "B" 1 * 1,69 * 1,60 RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "A" 2 * 1,20 * 0,65 * 0,70 SPALLA "B" 2 * 1,20 * 0,65 * 0,70 | | | | |
| | Totale | m ³ | 7,58 | 121,28 | 919,30 |
| 55335 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 BAGGIOLI E RITEGNI PILA CIRCOLARE DATI 4 BAGGIOLI INTEGRATI 4 * 1,25 * 1,28 * 0,25 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. 2 * 1,25 * ((1,64+1,55)/2) * 0,70 1 RITEGNO LONGITUDINALE INTEGRATO IN C.A. 1 * 4,22 * 0,50 * 0,70 | | | | |
| | Totale parziale | m ³ | 5,88 | | |
| | A dedurre | | | -5,88 | |
| | 5,88 | | | | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI PER PILA 5 * 5,88 | | | | |
| | Totale | m ³ | 29,40 | 121,28 | 3.565,63 |
| 3530 BA.CZ.A.3 02.I | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C45/55 N/mm2 CASSONCIONE FERROVIARIO IN C.A.P. ----- DATI GENERALI H.trave=2.10m L.trave=24.40m AREA = 1.09 m ² /ml RT= 0.80m Superficie totale cassetatura (perimetro x lunghezza travi 11.85m x 24.40)= 289.14 mq ----- DATI PER VERIFICA TRAVE IN C.A.P. Sezione Corrente - Zona centrale 1 * ((7,35+7,20)/2) * 1,09 Sezione Corrente - Zone laterali 2 * 7,30 * 1,09 Sezione ringrossata - Zona testate 2 * ((1,80+0,58)/2) * ((0,83+1,40)/2) * ((0,64+0,25)/2) Sezione di traversi intermedi 2 * ((0,25+0,60)/2) * 1,09 Sezione di traversi testate 2 * ((0,35+0,47)/2) * 1,09 | | | | |
| | Totale parziale | m ³ | 26,88 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI04 - VI04 - Singolo Binario

VI04A - da SPA a SPB scatolare + (n.6 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|--|--------------------|-------------------------|
| | ----- DATI PER VERIFICA TRAVERSI Sezione traversi di testata $A=0.66mq (2+2) * ((0,71+0,55)/2) * 0,66$ Sezione connessione aggiunta traversi testata (q.ta parte della trave) $(4/2) * 1,81 * 0,66 * ((0,71+0,55)/2)$ Sezione traversi interni $A=0.66mq (2+2) * ((0,54+0,35)/2) * 0,66$ Sezione connessione aggiunta traversi (q.ta parte della trave) $(4/2) * 1,81 * 0,66 * ((0,54+0,35)/2)$ Totale parziale | | 1,66 1,51 1,19 1,08 5,44 | | |
| | ----- zona passi d'uomo testate $2 * 1,85 * ((1,50+1,14)/2) * ((0,71+0,55)/2)$ passi d'uomo 60cm -2 $* ((3,1416*0,30*0,45)) * ((0,71+0,55)/2)$ zona passi d'uomo interni $2 * 1,85 * ((1,50+1,14)/2) * ((0,54+0,35)/2)$ passi d'uomo 60cm -2 $* 0,52 * ((3,1416*0,30*0,45)) * ((0,54+0,35)/2)$ Totale parziale | | 3,08 -0,53 2,20 -0,20 4,55 | | |
| | ----- Totale generale | m ³ | 36,87 | | |
| | a dedurre il calcolo -36,87 | | -36,87 | | |
| | ----- CALCOLO TRAVI PER IMPALCATO $(2*6) * 36,87$ Totale | m ³ | 442,44 442,44 | | |
| 3650 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURA ELEVAZIONE BAGGIOLI E RITEGNI PILA vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F 29,40 Totale | m ³ | 29,40 29,40 | 148,32 5,39 | 65.622,70 158,47 |
| 55265 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURA LENTA TRAVI IN C.A.P vedi RIF.ART - BA.CZ.A.3 02.I 442,44 Totale | m ³ | 442,44 442,44 | 5,39 | 2.384,75 |
| 55305 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURE ELEVAZIONE BAGGIOLI E RITEGNI SPALLE vedi RIF.ART - BA.CZ.A.3 02.F 7,58 Totale | m ³ | 7,58 7,58 | 5,39 | 40,86 |
| 3670 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 BAGGIOLI E RITEGNI PILA DATI 4 BAGGIOLI INTEGRATI $4 * ((1,25+1,28)) * 0,25$ 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. $4 * 1,25 * 0,70$ $2 * ((1,64+1,55)/2) * 0,70$ | | 2,53 3,50 2,24 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI04 - VI04 - Singolo Binario

VI04A - da SPA a SPB scatolare + (n.6 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|-------------------------|---|----------|-----------|---------|-----------|--|
| 55295 BA.CZ.A.3 05.B | 1 RITEGNO LONGITUDINALE INTEGRATO IN C.A. | | | | | |
| | 2 * 4,22 * 0,70 | | 5,91 | | | |
| | 2 * 0,50 * 0,70 | | 0,70 | | | |
| | Totale parziale | m² | 14,88 | | | |
| | A dedurre | | | | | |
| | 14,88 | | | -14,88 | | |
| | A sommare | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | CALCOLO CASSERO BAGGIOLI E RITEGNI | | | | | |
| | P1 | | | | | |
| | 1 * 14,88 | | | 14,88 | | |
| | P2 | | | | | |
| | 1 * 14,88 | | | 14,88 | | |
| | P3 | | | | | |
| | 1 * 14,88 | | | 14,88 | | |
| P4 | | | | | | |
| 1 * 14,88 | | | 14,88 | | | |
| P5 | | | | | | |
| 1 * 14,88 | | | 14,88 | | | |
| Totale | m² | 74,40 | | 16,40 | 1.220,16 | |
| 55325 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 | | | | | |
| | CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. | | | | | |
| | Superficie totale cassetatura travi (perimetro x lunghezza travi 11.85m x 24.40)= 289.14 mq | | | 289,14 | | |
| | 289,14 | | | | | |
| | Superficie totale cassetatura traversi escluso passo d'uomo (2 lati x 4 traversi x sup.3.94mq) =31.52 mq 31,52 | | | 31,52 | | |
| | Totale parziale | m² | 320,66 | | | |
| | A dedurre | | | | | |
| | 320,66 | | | -320,66 | | |
| | A sommare | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | CALCOLO CASSERO TRAVI IN C.A.P. PER IMPALCATO | | | | | |
| | SPA-P1 | | | | | |
| | 2 * 320,66 | | | 641,32 | | |
| | P1-P2 | | | | | |
| | 2 * 320,66 | | | 641,32 | | |
| P2-P3 | | | | | | |
| 2 * 320,66 | | | 641,32 | | | |
| P3-P4 | | | | | | |
| 2 * 320,66 | | | 641,32 | | | |
| P4-P5 | | | | | | |
| 2 * 320,66 | | | 641,32 | | | |
| P5-SPB | | | | | | |
| 2 * 320,66 | | | 641,32 | | | |
| Totale | m² | 3.847,92 | | 16,40 | 63.105,89 | |
| 55325 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 | | | | | |
| | BAGGIOLI INTEGRATO AL RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. - Sup. frontale 1.69mq - Largh 1.60m | | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | | |
| 1 * 2 * 1,69 | | | 3,38 | | | |
| 1 * 2 * 1,60 * 0,70 | | | 2,24 | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI04 - VI04 - Singolo Binario

VI04A - da SPA a SPB scatolare + (n.6 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|------------|--------|-----------|
| | SPALLA "B" | | | | |
| | 1 * 2 * 1,69 | | 3,38 | | |
| | 1 * 2 * 1,60 * 0,70 | | 2,24 | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | |
| | 2 * (1,20+0,65+1,20) * 0,70 | | 4,27 | | |
| | SPALLA "B" | | | | |
| | 2 * (1,20+0,65+1,20) * 0,70 | | 4,27 | | |
| | Totale | m ² | 19,78 | 16,40 | 324,39 |
| 3660 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. ARMATURE BAGGIOLI E RITEGNI PILA - INCIDENZA 300kg/m3 ----- vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F 29,40 * 300 | | | | |
| | Totale | kg | 8.820,000 | 1,00 | 8.820,00 |
| 55255 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. ARMATURA LENTA CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. DATI GENERALI INCIDENZA ARMATURA LENTA = 160kg/m3 ----- vedi RIF.ART - BA.CZ.A.3 02.I 442,44 * 160 | | | | |
| | Totale | kg | 70.790,400 | 1,00 | 70.790,40 |
| 55315 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. ARMATURE BAGGIOLI E RITEGNI SPALLA - INCIDENZA 300kg/m3 ----- SPALLA "A" 3,79 * 300 SPALLA "B" 3,79 * 300 | | | | |
| | Totale | kg | 2.274,000 | 1,00 | 2.274,00 |
| 55275 BA.CZ.A.3 11.A | Acciaio in opera per strutture in cemento armato precompresso ad armatura pre-tesa. ARMATURA PRE-TESA CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. DATI GENERALI ARMATURA PRE-TESA TRAVI IN C.A.P. = 72 TREFOLI/TRAVE (7 FILI 0.6" - 1102g/m) ----- (2*6) * ((72*1,102*25)) | | | | |
| | Totale | kg | 23.803,200 | 1,97 | 46.892,30 |
| 55285 BA.CZ.A.3 12.A | Acciaio in fili, trecce e trefoli in opera per strutture in cemento armato precompresso ad armatura post-tesa. ARMATURA POST-TESA TRAVERSI DEL CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. DATI GENERALI ARMATURA POST-TESA TRAVERSI SUP.= 9 TREFOLI/TRAVERSO (7 FILI 0.6" - 1102g/m) ARMATURA POST-TESA TRAVERSI INF. = 7 TREFOLI/TRAVERSO (7 FILI 0.6" - 1102g/m) | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI04 - VI04 - Singolo Binario

VI04A - da SPA a SPB scatolare + (n.6 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|---|-----------|-----------|--------|-----------|
| 55345 BA.CZ.A.3 16.A | (2*6) * (4*(9*1,102*5,70)) | Totale | 2.713,560 | 2,12 | 10.227,11 |
| | (2*6) * (4*(7*1,102*5,70)) | | 2.110,548 | | |
| | Totale | | kg | | |
| 55345 BA.CZ.A.3 16.A | Fornitura e posa in opera di malte reoplastiche | Totale | | 0,80 | 555,36 |
| | INGHISAGGIO | | | | |
| | RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (1000*0,03) | | 12,60 | | |
| | SPALLA "B" | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (1000*0,03) | | 12,60 | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 1 * (1000*0,03) | | 30,00 | | |
| | SPALLA "B" | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 1 * (1000*0,03) | | 30,00 | | |
| | PILE | | | | |
| RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. | | | | | |
| LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*5) * 0,50 * 0,92 * (1000*0,03) | 276,00 | | | | |
| RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. | | | | | |
| LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*5) * 0,50 * 1,11 * (1000*0,03) | 333,00 | | | | |
| Totale | dm ³ | 694,20 | | | |
| 3690 BA.OP.A.3 06.A | Fornitura e posa in opera dei dispositivi di ancoraggio dei ritegni antisismici | Totale | | 3,91 | 6.979,70 |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO PER RITEGNO | | | | |
| | RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (7850*0,01) | | 32,970 | | |
| | SPALLA "B" | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (7850*0,01) | | 32,970 | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 0,80 * (7850*0,01) | | 62,800 | | |
| | SPALLA "B" | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 0,80 * (7850*0,01) | | 62,800 | | |
| | PILE | | | | |
| RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. | | | | | |
| LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*5) * 0,50 * 0,92 * (7850*0,01) | 722,200 | | | | |
| RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. | | | | | |
| LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*5) * 0,50 * 1,11 * (7850*0,01) | 871,350 | | | | |
| Totale | kg | 1.785,090 | | | |
| 55355 BA.OP.A.3 07.A | Fornitura e posa in opera di cuscinetti di appoggio elastomerici armati | Totale | | 3,91 | 6.979,70 |
| | CUSCINETTI NEOPRENE ARMATO | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | |
| | 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 11,55 | | |
| SPALLA "B" | | | | | |
| 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | 11,55 | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI04 - VI04 - Singolo Binario

VI04A - da SPA a SPB scatolare + (n.6 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|-------------------------|--|-----------------|-----------|--------|-----------|-------------------|
| 55365 BA.OP.A.3 07.C | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "A" 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 11,55 | | | |
| | SPALLA "B" 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 11,55 | | | |
| | PILE RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. ((2+2)*5) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 115,50 | | | |
| | RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. ((2+2)*5) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 115,50 | | | |
| | Totale | dm ³ | 277,20 | 62,14 | 17.225,21 | |
| | Sovrapprezzo per apparecchi d'appoggio elastomerici aventi una dimensione inferiore a 10 dmc. | | | | | |
| | CUSCINETTI IN GOMMA ELASTOMERICA ARMATA PER RITEGNO Ritegno longitudinale centrale su Spalle e pile DATI ----- RIF.ART. BA.OP.A.3 07.A 277,20 | | 277,20 | | | |
| | Totale | dm ³ | 277,20 | 18,64 | 5.167,01 | |
| | Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro | | | | | 306.273,24 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI04 - VI04 - Singolo Binario

VI04A - da SPA a SPB scatolare + (n.6 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|---|--|------|-----------|--------|-----------|--|
| 55370 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | | |
| | GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI GENERALI | | | | | |
| | LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m | | | | | |
| | AREA SEZIONE NETTA SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=3.45 m^2 | | | | | |
| | Lunghezza totale Lu=24.80m | | | | | |
| | PREDALLE CENTRALI - La=1.60 sp. 5cm | | | | | |
| | PREDALLE LATERALI - La=2.15 sp. 5cm | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO | | | | | | |
| 1 * (25-0,2) * 3,45 | | | 85,56 | | | |
| PREDALLES | | | | | | |
| 1 * (25-0,2) * ((2,15+1,60+1,60+2,15)) * 0,05 | | | 9,30 | | | |
| Totale parziale | | m³ | 94,86 | | | |
| A dedurre | | | | | | |
| 94,86 | | | -94,86 | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| CALCOLO GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES | | | | | | |
| 6 * 94,86 | | | 569,16 | | | |
| Totale | | m³ | 569,16 | 121,28 | 69.027,72 | |
| 55375 BA.CZ.A.3 02.G | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C35/45 N/mm2 | | | | | |
| | VELETTE | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI GENERALI | | | | | |
| | VELETTE - H=1.01m sp. 9cm | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | VELETTE | | | | | |
| | 2 * ((25-0,2)) * 0,09 * 1,01 | | | 4,51 | | |
| | Totale parziale | | m³ | 4,51 | | |
| | A dedurre | | | | | |
| 4,51 | | | -4,51 | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| CALCOLO VELETTE | | | | | | |
| 6 * 4,51 | | | 27,06 | | | |
| Totale | | m³ | 27,06 | 129,90 | 3.515,09 | |
| 55395 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. | | | | | |
| | ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE vedi ART.RIF - BA.CZ.A.3 02.F + BA.CZ.A.3 02.G | | | | | |
| | 596,22 | | | 596,22 | | |
| Totale | | m³ | 596,22 | 5,39 | 3.213,63 | |
| 55405 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 | | | | | |
| | CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI04 - VI04 - Singolo Binario

VI04A - da SPA a SPB scatolare + (n.6 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|------------|---------|-----------|
| | DATI GENERALI SEZIONE SOLETTA IN MEZZERIA H=37cm LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=3.45 m ² Lunghezza totale Lu=24.80m PREDALLE CENTRALI - La=1.60 sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.15 sp. 5cm VELETTE - H=1.01m sp. 9cm ----- CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO FRONTALI 2 * 3,45 MURETTI PARABALLAST (2+2) * ((25-0,2)) * 0,70 PREDALLES 1 * (25-0,2) * ((2,15+1,60+1,60+2,15)+(8*0,05)) VELETTE 2 * ((25-0,2)) * (2*(0,09+1,01)) <div style="text-align: right;">Totale parziale</div> | | | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 381,38 | | | -381,38 | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE SPA-P1 1 * 381,38 P1-P2 1 * 381,38 P2-P3 1 * 381,38 P3-P4 1 * 381,38 P4-P5 1 * 381,38 P5-SPB 1 * 381,38 <div style="text-align: right;">Totale</div> | | | | |
| | | m ² | 381,38 | | |
| | | | -381,38 | | |
| | | | 109,12 | | |
| | | | 69,44 | | |
| | | | 195,92 | | |
| | | | 6,90 | | |
| | | | 381,38 | | |
| | | | 2.288,28 | | |
| | | m ² | 2.288,28 | 18,53 | 42.401,83 |
| 55385 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE ----- DATI GENERALI INCIDENZA ARMATURA SOLETTA 140kg/m ³ INCIDENZA ARMATURA PREDALLES 60kg/m ³ INCIDENZA ARMATURA VELETTA 20kg/m ³ ----- GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO 140 * (25-0,2) * 3,45 PREDALLES 60 * (25-0,2) * (2,15+1,60+1,60+2,15) * 0,05 VELETTE 20 * (2*(25-0,2)) * 0,09 * 1,01 | | | | |
| | | | 11.978,400 | | |
| | | | 558,000 | | |
| | | | 90,173 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI04 - VI04 - Singolo Binario

VI04A - da SPA a SPB scatolare + (n.6 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|------------|--------|-----------|
| | Totale parziale | kg | 12.626,573 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 12626,573 | | | | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDDALLES+VELETTE | | | | |
| | 6 * 12626,573 | | 75.759,438 | | |
| | Totale | kg | 75.759,438 | 1,00 | 75.759,44 |
| 55410 BA.OP.A.3 10.A | Fornitura e posa in opera di coprigiunto trasver sale impermeabile e dielettrico, per escursioni orizzontali fino a 30 mm | | | | |
| | GIUNTI D'IMPALCATO | | | | |
| | DATI | | | | |
| | ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm | | | | |
| | Larghezza Impalcato La=9.70 | | | | |
| | vasca FS | | | | |
| | in asse spalla | | | | |
| | 2 * 4,50 | | 9,00 | | |
| | in asse pila | | | | |
| | 5 * 4,50 | | 22,50 | | |
| | Totale | m | 31,50 | 255,89 | 8.060,54 |
| 55415 BA.OP.A.3 10.B | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre i 30 mm | | | | |
| | GIUNTI D'IMPALCATO | | | | |
| | DATI | | | | |
| | ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm | | | | |
| | Larghezza Impalcato La=9.70 | | | | |
| | vasca FS | | | | |
| | in asse spalla | | | | |
| | 2 * 4,50 * ((105+105-30)) | | 1.620,00 | | |
| | in asse pila | | | | |
| | 5 * 4,50 * ((105+105-30)) | | 4.050,00 | | |
| | Totale | m | 5.670,00 | 1,62 | 9.185,40 |
| 55425 BA.OP.A.3 11.A | Fornitura e posa in opera di piattabanda dielettrica per muretti laterali paraballast e marciapiedi, per escursioni fino a 30 mm | | | | |
| | PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO | | | | |
| | DATI | | | | |
| | ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm | | | | |
| | Larghezza Impalcato La=9.70 | | | | |
| | in asse spalla | | | | |
| | muretti paraballast | | | | |
| | (2*2) * 1,50 | | 6,00 | | |
| | camminamenti+cordoli | | | | |
| | (2*2) * ((1,78+0,82)) | | 10,40 | | |
| | in asse pila | | | | |
| | muretti paraballast | | | | |
| | (2*5) * 1,50 | | 15,00 | | |
| | camminamenti+cordoli | | | | |
| | (2*5) * ((1,78+0,82)) | | 26,00 | | |
| | Totale | m | 57,40 | 58,32 | 3.347,57 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI04 - VI04 - Singolo Binario

VI04A - da SPA a SPB scatolare + (n.6 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|--|------|-----------|--------|-------------------|
| 55435 BA.OP.A.3 11.B | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre 30 mm PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse spalla muretti paraballast (2*2) * 1,50 * ((105+105-30)) camminamenti+cordoli (2*2) * ((1,78+0,82)) * ((105+105-30)) in asse pila muretti paraballast (2*5) * 1,50 * ((105+105-30)) camminamenti+cordoli (2*5) * ((1,78+0,82)) * ((105+105-30)) | | | | |
| | Totale | m | 10.332,00 | 0,17 | 1.756,44 |
| 55445 BA.OP.A.3 12.A | Fornitura e posa in opera di scossalina , dello spessore non inferiore a 2 mm SCOSSALINA GIUNTI D'IMPALCATO DATI Larghezza Impalcato La=9.70 in asse spalla 2 * 9,70 in asse pila 5 * 9,70 | | | | |
| | Totale | m | 67,90 | 35,56 | 2.414,52 |
| Totale VIA - Soletta di completamento Euro | | | | | 218.682,18 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI04 - VI04 - Singolo Binario

VI04A - da SPA a SPB scatolare + (n.6 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | | |
|-------------------------|--|-----------------|----------------|----------|----------|---------|-----------|
| 55495 BA.CZ.C.1103.E | Fornitura di cunicoli per la protezione di cavi a due gole da 140 e 180 mm, di profondità interna 400 mm con fondo a spessore maggiorato, per viadotto o g CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO ----- DATI 1 PER BINARIO AREA SEZIONE CANALETTA A=0.0841m ² Lunghezza Impalcato Lu=25m 1 * 25 A dedurre 25 A sommare ----- CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO 6 * 25 | | 25,00 | | | | |
| | | Totale parziale | m | 25,00 | | | |
| | | | | | -25,00 | | |
| | | | | | 150,00 | | |
| | | Totale | m | 150,00 | | 31,15 | 4.672,50 |
| | | | | | 150,00 | | |
| 55505 BA.CZ.C.2101.K | Posa in opera di cunicoli in cemento delle dimensioni di 400x100 mm. CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO ----- VEDI RIF. ART. BA.CZ.C.1103.E 150 | | 150,00 | | | | |
| | | Totale | m | 150,00 | | 14,20 | |
| | | | | | 150,00 | | 2.130,00 |
| 55455 BA.OP.A.3 15.A | Impermeabilizzazione di impalcato e volti a mezzo di manto impermeabile dello spessore non inferiore a 4 mm IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4 ----- DATI Lunghezza Impalcato Lu=25m Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare = 4.60m 2 * 25 * 4,60 Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 25 * (1,93+1,93) A dedurre 326,5 A sommare ----- CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4 6 * 326,5 | | 230,00 | | | | |
| | | | | 96,50 | | | |
| | | Totale parziale | m ² | 326,50 | | -326,50 | |
| | | | | | 1.959,00 | | |
| | | Totale | m ² | 1.959,00 | | 10,45 | 20.471,55 |
| | | | | | 1.959,00 | | |
| 55465 BA.OP.A.3 18.A | Strato protettivo in conglomerato bituminoso dello spessore non inferiore a 5 cm IMPERMEABILIZZAZIONE CON STRATO DI CONGLOMERATO BITUMINOSO (43mm) ----- DATI Lunghezza Impalcato Lu=25m Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare = 4.60m 25 * 4,60 Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 25 * (1,93+1,93) A dedurre 211,50 | | 115,00 | | | | |
| | | | | 96,50 | | | |
| | | Totale parziale | m ² | 211,50 | | -211,50 | |
| | | | | | 211,50 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI04 - VI04 - Singolo Binario

VI04A - da SPA a SPB scatolare + (n.6 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|--|----------------|-----------|-----------|----------|
| 55525 BA.OP.A.3 20.A | A sommare | | | | |
| | ----- CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE 6 * 211,50 | | 1.269,00 | | |
| | Totale | m ² | 1.269,00 | 5,92 | 7.512,48 |
| | Fornitura e posa in opera di profilati di acciaio per parapetti, mensole e simili | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | |
| | ----- DATI Lunghezza Impalcato Lu=25m IPE 100 p=8,1 kg/m, 1 MONTANTE OGNI 1.50m PER LATO (2*8,1) * (25/1,5) * 1,05 | | 283,506 | | |
| | PIASTRA DI BASE 200x150x10 p=2,36 kg (2*2,36) * (25/1,5) | | 78,668 | | |
| | PIASTRA DI BASE CON FUNZIONE DI PARAPIEDE 200x5mm p=7,85 kg/m (2*7,85) * 25 | | 392,500 | | |
| | Totale parziale | kg | 754,674 | | |
| | 10% per bulloni, tirafondi e saldature 754,674*10% | | 75,467 | | |
| Totale generale | kg | 830,141 | | | |
| A dedurre | | | | | |
| 830,141 | | | -830,141 | | |
| A sommare | | | | | |
| ----- PARAPETTI PER IMPALCATO 6 * 830,141 | | | 4.980,846 | | |
| Totale | kg | 4.980,846 | 1,95 | 9.712,65 | |
| 55535 BA.OP.A.3 21.A | Fornitura e posa in opera di tubi di acciaio doppiamente zincati a caldo per parapetti, mensole e simili | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | |
| | ----- DATI Lunghezza Impalcato Lu=25m 4 TUBI D=42,4 sp 2,9 p=2,35 kg/m PER LATO (2*4*2,35) * 25 | | 470,000 | | |
| | Totale parziale | kg | 470,000 | | |
| | 10% per bulloni, e saldature 470*10% | | 47,000 | | |
| | Totale generale | kg | 517,000 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 517 | | | -517,000 | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- PARAPETTI PER IMPALCATO 6 * 517 | | | 3.102,000 | |
| Totale | kg | 3.102,000 | 2,11 | 6.545,22 | |
| 3940 BA.PS.A.3 33.A | Fornitura e posa in opera di grigliato metallico, in acciaio zincato, per copertura di pozzetti, cunicoli e simili | | | | |
| | ISPEZIONABILITA' SU PULVINO GRIGLIATO PER PIANEROTTOLO PER DISCESA DELLA SCALA OGNI 3 CAMPATE STANDARD 190x120cm Grigliato tipo keller da 35kg/mq (2*1) * 1,90 * 1,20 * 35 | | 159,600 | | |
| | Totale | kg | 159,600 | 2,18 | 347,93 |
| | | | | | |
| 55485 IT.TU.E.3002.E | Fornitura e posa in opera di tubazione in PVC -U conforme alla norma UNI EN 1401-1 - diametro esterno 250 mm. | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI04 - VI04 - Singolo Binario

VI04A - da SPA a SPB scatolare + (n.6 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-----------------------------------|---|------|----------------------------|--------|-----------|
| | TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 ----- DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI Lunghezza Impalcato Lu=25m SOTTO SOLETTA - DN250 2 * 25 DISCENDENTE SULLE PILE - DN250 2 * 10 Totale parziale | m | 50,00 20,00 70,00 | | |
| | A dedurre 70 A sommare ----- TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 6 * 70 Totale | m | -70,00 420,00 420,00 | 25,65 | 10.773,00 |
| 55545 OM.ME.C.3 25.A | Fornitura e posa in opera di scala in ferro ISPEZIONABILITA' SU PULVINO SCALE DI DISCESA OGNI 3 CAMPATE- COMPRESO TELAIO COMPLETO AL PULVINO E BOTOLA IN METALLO - 180 kg/ml ALTEZZA STANDARD DI DISCESA H=3.10m (2*1) * 180 * 3,10 Totale | kg | 1.116,000 1.116,000 | 3,98 | 4.441,68 |
| 3930 OM.ME.C.3 25.B | Sovrapprezzo alla voce quando anziché la verniciatura è richiesta la zincatura ISPEZIONABILITA' SU PULVINO SCALE DI DISCESA OGNI 3 CAMPATE- COMPRESO TELAIO COMPLETO AL PULVINO E BOTOLA IN METALLO - 180 kg/ml ALTEZZA STANDARD DI DISCESA H=3.10m (2*1) * 180 * 3,10 Totale | kg | 1.116,000 1.116,000 | 0,22 | 245,52 |
| 55515 SS.CE.C.3102.B | Fornitura e posa in opera in corrispondenza dei muretti paraballast di tubo 140x140 sp. 3 mm provvisto di griglia e rete in acciaio keller. TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT ----- DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=25m 2 * (25/3) Totale parziale | Cad | 16,66 16,66 | | |
| | A dedurre 16,66 A sommare ----- TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT 6 * 16,66 Totale | Cad | -16,66 99,96 99,96 | 16,14 | 1.613,35 |
| 55475 VAT.RS3E.A01.0 9.0017 | Fornitura e posa in opera pluviale flangiato in PVC DN160 (L=0,50 m) grigliato metallico zincato a caldo (250x250mm) controtelaio speciale zincato costituito da: controtelaio e di manicotto flangiato - Tipo "mexicano" per innesto del pluviale PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA ----- DATI | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI04 - VI04 - Singolo Binario

VI04A - da SPA a SPB scatolare + (n.6 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------|---|------|-----------|--------|------------------|
| | 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=25m 2 * (25/3) | | 16,66 | | |
| | Totale parziale | Cad | 16,66 | | |
| | A dedurre 16,66 | | -16,66 | | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA 6 * 17 | | 102,00 | | |
| | Totale | Cad | 102,00 | 21,54 | 2.197,08 |
| | Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro | | | | 70.662,96 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI05 - VI05 - Singolo Binario

VI05A - da SPA a P1 + (n.2 imp. C.A.P. 25m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|--------------------------|--------|-------------------|
| 48590 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI05 - Spalla A - incidenza 120 Kg/mc 9 * 29 * ((,75*,75*3,1416)) * 120 - Pila 1 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 32 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 | | 55.342,440 52.116,480 | | |
| | Totale | kg | 107.458,920 | 1,00 | 107.458,92 |
| 60655 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi VIADOTTO VI05 - Spalla A 9 * 29 * ((,75*,75*3,1416)) - Pila 1 9 * 32 * ((,6*,6*3,1416)) | | 461,97 325,44 | | |
| | Totale | m³ | 787,41 | 0,26 | 204,73 |
| 48580 BA.PD.A.3 05.D | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro, del diametro non inferiore a 1500 mm VIADOTTO VI05 - Spalla A- pali Ø 1500 9 * 29 | | 261,00 | | |
| | Totale | m | 261,00 | 221,96 | 57.931,56 |
| | Totale VI2 - Pali o pozzi Euro | | | | 165.595,21 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI05 - VI05 - Singolo Binario

VI05A - da SPA a P1 + (n.2 imp. C.A.P. 25m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|------------|--------|-----------|
| 48710 BA.CZ.A.3 01.A | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C12/15 N/mm2 VIADOTTO VI05 - Spalla A (12+,4) * (12+,4) * ,2 - Pila 1 (9,6+,4) * (9,6+,4) * ,2 | | | | |
| | Totale | m ³ | 50,75 | 80,31 | 4.075,73 |
| 48720 BA.CZ.A.3 01.E | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C28/35 N/mm2 VIADOTTO VI05 - Spalla A 12 * 12 * 2 - Pila 1 9,6 * 9,6 * 3 | | | | |
| | Totale | m ³ | 564,48 | 109,75 | 61.951,68 |
| 48730 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI05 vedi quantità art BA.CZ.A.3 01.E 564,48 | | | | |
| | Totale | m ³ | 564,48 | 5,39 | 3.042,55 |
| 48750 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e simili VIADOTTO VI05 - Spalla A 2 * (12+12) * 2 - Pila 1 2 * (9,6+9,6) * 3 | | | | |
| | Totale | m ² | 211,20 | 10,09 | 2.131,01 |
| 48740 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI05 - Spalla A - incidenza 110 Kg/mc 110 * 12 * 12 * 2 - Pila 1 - incidenza 140 Kg/mc 140 * 9,6 * 9,6 * 3 | | | | |
| | Totale | kg | 70.387,200 | 1,00 | 70.387,20 |
| 48700 BA.MT.A.3 29.A | Riempitivi vari e sistemazione superficiale con regolarizzazione delle pendenze, con terre provenienti dagli scavi VIADOTTO VI05 quantità scavi (vedi quantità BA.MT.A.3001.A) 3731,41 - a dedurre volume fondazioni interrato - quantità di cui all'art. BA.CZ.A.3 01.A -1 * 50,75 - quantità di cui all'art. BA.CZ.A.3 01.E -1 * 564,48 - a dedurre volume elevazioni Spalla A - muro frontale + ringrosso -1 * 11,5 * 2,7 * 1,85 Pila 1 - Pile Ø 3500 -1 * ((1,75*1,75*3,1416)) * 1,59 | | | | |
| | Totale | m ³ | 3.043,44 | 0,90 | 2.739,10 |
| 48660 BA.MT.A.3001.A | Scavo di sbancamento in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi VIADOTTO VI05 - Spalla A ((655,1+182,25)/2) * 4,65 - Pila 1 ((653,32+134,56)/2) * 4,53 | | | | |
| | Totale | m ³ | 3.731,41 | 1,80 | 6.716,54 |
| 60165 BA.MT.A.3107.A | Fornit.e posa in opera di misto cement.da cava,gettato e costipato in opera in strati di spess<50 cm,con caratter.indicate nel Capit.Op.Civ.con cemento>4 | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI05 - VI05 - Singolo Binario

VI05A - da SPA a P1 + (n.2 imp. C.A.P. 25m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|-----------|--------|-------------------|
| 48690 BA.MT.C.0101.A | SPALLA A interno (escluso SubBallast e Supercompattato) 6,90 * 7,90 * (7,03-(0,3+0,12)) dente esterno 1su1 per rilev. h>4m (((1,00+4,00)/2)) * 9,70 * 3,00 | | 360,31 | | |
| | | | 72,75 | | |
| | Totale | m ³ | 433,06 | 43,81 | 18.972,36 |
| | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi | | | | |
| | VIADOTTO VI05 vedi quantità art BA.MT.A.3001.A 3731,41 | | 3.731,41 | | |
| | Totale | m ³ | 3.731,41 | 0,26 | 970,17 |
| | Totale VI3 - Fondazioni Euro | | | | 170.986,34 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI05 - VI05 - Singolo Binario

VI05A - da SPA a P1 + (n.2 imp. C.A.P. 25m)

VI4 - Spalle

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---------------------------------|--|------|------------|--------|------------------|
| 48770 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 VIADOTTO VI05 SPALLA A - muro frontale 9,70 * 1,2 * 4 - ringrosso muro frontale area da dwg 11,15 * 4 - muri d'ala 2 * 6,65 * 1,2 * 4 2 * 6,65 * ,8 * (10,25-6,5) - soletta di ripartizione 6,65 * 9,7 * ,5 - paraghiaia 9,70 * 0,50 * (4,25-,7) - ringrosso paraghiaia (area da sez. dwg) 9,7 * ,51 2 * 6,65 * ,17 <div style="text-align: right;">Totale</div> | m³ | 251,58 | 121,28 | 30.511,62 |
| 48780 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI05 - quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 251,58 <div style="text-align: right;">Totale</div> | m³ | 251,58 | 5,39 | 1.356,02 |
| 48800 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 VIADOTTO VI05 SPALLA A - muro frontale 2 * (9,7+1,2) * 4 - ringrosso muro frontale perimetro da dwg 10,88 * 4 - muri d'ala (2*2) * (6,65+1,2) * 4 <div style="text-align: right;">Totale</div> | m² | 256,32 | 13,46 | 3.450,07 |
| 48810 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 VIADOTTO VI05 SPALLA A 2 * (6,65+,8) * (10,25-6,5) - soletta di ripartizione 2 * (6,65+9,7) * ,5 - paraghiaia 2 * (9,7+,5) * (4,25-,7) - ringrosso paraghiaia (perimetro da sez. dwg) 1,15 * ,51 2 * 2,82 * ,17 <div style="text-align: right;">Totale</div> | m² | 146,20 | 16,40 | 2.397,68 |
| 48790 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI05 ELEVAZIONE - 120 kg/mc 120 * 251,58 <div style="text-align: right;">Totale</div> | kg | 30.189,600 | 1,00 | 30.189,60 |
| Totale VI4 - Spalle Euro | | | | | 67.904,99 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI05 - VI05 - Singolo Binario

VI05A - da SPA a P1 + (n.2 imp. C.A.P. 25m)

VI5 - Pile

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|-----------|--------|-----------------|
| 48820 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 VIADOTTO VI05 - Pila 1 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * 3 | | | | |
| | Totale | m ³ | 28,86 | 121,28 | 3.500,14 |
| 48830 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI05 Vedi quantità art BA.CZ.A.3 02.F 28,86 | | | | |
| | Totale | m ³ | 28,86 | 5,39 | 155,56 |
| 48850 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 VIADOTTO VI05 - Pila 1 Ø 3500 1 * (3,1416*3,5) * 3 | | | | |
| | Totale | m ² | 33,00 | 13,46 | 444,18 |
| 48840 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI05- incidenza 100 Kg/mc - q.tà art. BA.CZ.A.3 02.F 100 * 28,86 | | | | |
| | Totale | kg | 2.886,000 | 1,00 | 2.886,00 |
| | Totale VI5 - Pile Euro | | | | 6.985,88 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI05 - VI05 - Singolo Binario

VI05A - da SPA a P1 + (n.2 imp. C.A.P. 25m)

VI6 - Pulvini

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|------------|--------|------------------|
| 48860 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 VIADOTTO VI05 - Numero 1 pile (Pila 1) 1 * 6 * 5,3 * 2,2 | | | | |
| | Totale | m ³ | 69,96 | 121,28 | 8.484,75 |
| 48870 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI05 vedi quantità art. BA.CZ.A.3 02.F 69,96 | | | | |
| | Totale | m ³ | 69,96 | 5,39 | 377,08 |
| 48900 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 VIADOTTO VI05 - Pila 1 2 * (6+5,3) * 1 | | | | |
| | Totale | m ² | 22,60 | 13,46 | 304,20 |
| 48890 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 VIADOTTO VI05 - Pila 1 2 * (6+5,3) * (2,2-1) | | | | |
| | Totale | m ² | 27,12 | 16,40 | 444,77 |
| 48880 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI05 ELEVAZIONE - 180 kg/mc - q.tà di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 180 * 69,96 | | | | |
| | Totale | kg | 12.592,800 | 1,00 | 12.592,80 |
| | Totale VI6 - Pulvini Euro | | | | 22.203,60 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI05 - VI05 - Singolo Binario

VI05A - da SPA a P1 + (n.2 imp. C.A.P. 25m)

VI7 - Apparecchi di appoggio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|---|------|------------------------------|-----------|------------------|
| 7150 BA.OP.A.3106.A | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio di tipo multidirezionale in acciaio teflon, per ogni KN di carico nominale verticale APPOGGI MULTIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 5000kN ----- MULTIDIREZIONALE (n° app. x n° imp. x kN) 1 * 2 * 5000 <div style="text-align: right;">Totale</div> | kN | 10.000,00 <hr/> 10.000,00 | 0,46 | 4.600,00 |
| 7130 VAT.RS3E.A01.0 9.0001 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo FISSO, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcato a singolo binario in C.A.P. L=25m - Lc=22,80m" APPOGGI FISSI DATI CARICO VERTICALE - V = 5000kN CARICO ORIZZONTALE LONGITUDINALE - H = 2500kN ----- LATO FISSO (n° app. x n° imp.) 2 * 2 <div style="text-align: right;">Totale</div> | Cad | 4,00 <hr/> 4,00 | 11.020,00 | 44.080,00 |
| 7140 VAT.RS3E.A01.0 9.0002 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari, di tipo UNIDIREZIONALE, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcato a singolo binario in C.A.P. L=25m - Lc=22,80m" APPOGGI UNIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 5000kN CARICO ORIZZONTALE LONGITUDINALE - HI = 2500kN ----- LATO MOBILE (n° app. x n° imp.) 1 * 2 <div style="text-align: right;">Totale</div> | Cad | 2,00 <hr/> 2,00 | 9.900,00 | 19.800,00 |
| Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro | | | | | 68.480,00 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO
C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI05 - VI05 - Singolo Binario
VI05A - da SPA a P1 + (n.2 imp. C.A.P. 25m)
VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|-----------|--------|---------|
| 55635 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | |
| | BAGGIOLI INTEGRATO AL RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. - Sup. frontale 1.69mq - Largh 1.60m SPALLA "A" 1 * 1,69 * 1,60 | | 2,70 | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "A" 2 * 1,20 * 0,65 * 0,70 | | 1,09 | | |
| | Totale | m ³ | 3,79 | 121,28 | 459,65 |
| 55665 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | |
| | BAGGIOLI E RITEGNI PILA CIRCOLARE DATI 4 BAGGIOLI INTEGRATI 4 * 1,25 * 1,28 * 0,25 | | 1,60 | | |
| | 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. 2 * 1,25 * ((1,64+1,55)/2) * 0,70 | | 2,80 | | |
| | 1 RITEGNO LONGITUDINALE INTEGRATO IN C.A. 1 * 4,22 * 0,50 * 0,70 | | 1,48 | | |
| | Totale parziale | m ³ | 5,88 | | |
| | A dedurre | | | -5,88 | |
| | 5,88 | | | | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI PER PILA 1 * 5,88 | | | 5,88 | |
| | Totale | m ³ | 5,88 | 121,28 | 713,13 |
| 55575 BA.CZ.A.3 02.I | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C45/55 N/mm2 | | | | |
| | CASSONCIONE FERROVIARIO IN C.A.P. ----- DATI GENERALI H.trave=2.10m L.trave=24.40m AREA = 1.09 m ² /ml RT= 0.80m Superficie totale casseratura (perimetro x lunghezza travi 11.85m x 24.40)= 289.14 mq ----- DATI PER VERIFICA TRAVE IN C.A.P. Sezione Corrente - Zona centrale 1 * ((7,35+7,20)/2) * 1,09 | | 7,94 | | |
| | Sezione Corrente - Zone laterali 2 * 7,30 * 1,09 | | 15,91 | | |
| | Sezione ringrossata - Zona testate 2 * ((1,80+0,58)/2) * ((0,83+1,40)/2) * ((0,64+0,25)/2) | | 1,20 | | |
| | Sezione di traversi intermedi 2 * ((0,25+0,60)/2) * 1,09 | | 0,94 | | |
| | Sezione di traversi testate 2 * ((0,35+0,47)/2) * 1,09 | | 0,89 | | |
| | Totale parziale | m ³ | 26,88 | | |
| | ----- DATI PER VERIFICA TRAVERSI Sezione traversi di testata A=0.66mq (2+2) * ((0,71+0,55)/2) * 0,66 | | | 1,66 | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI05 - VI05 - Singolo Binario

VI05A - da SPA a P1 + (n.2 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|-----------|--------|-----------|
| | Sezione connessione aggiunta traversi testata (q.ta parte della trave) $(4/2) * 1,81 * 0,66 * ((0,71+0,55)/2)$ | | 1,51 | | |
| | Sezione traversi interni $A=0,66mq (2+2) * ((0,54+0,35)/2) * 0,66$ | | 1,19 | | |
| | Sezione connessione aggiunta traversi (q.ta parte della trave) $(4/2) * 1,81 * 0,66 * ((0,54+0,35)/2)$ | | 1,08 | | |
| | Totale parziale | m ³ | 5,44 | | |
| | ----- | | | | |
| | zona passi d'uomo testate $2 * 1,85 * ((1,50+1,14)/2) * ((0,71+0,55)/2)$ | | 3,08 | | |
| | passi d'uomo 60cm $-2 * ((3,1416*0,30*0,45)) * ((0,71+0,55)/2)$ | | -0,53 | | |
| | zona passi d'uomo interni $2 * 1,85 * ((1,50+1,14)/2) * ((0,54+0,35)/2)$ | | 2,20 | | |
| | passi d'uomo 60cm $-2 * 0,52 * ((3,1416*0,30*0,45)) * ((0,54+0,35)/2)$ | | -0,20 | | |
| | Totale parziale | m ³ | 4,55 | | |
| | ----- | | | | |
| | Totale generale | m ³ | 36,87 | | |
| | a dedurre il calcolo -36,87 | | -36,87 | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO TRAVI PER IMPALCATO | | | | |
| | $(2*2) * 36,87$ | | 147,48 | | |
| | Totale | m ³ | 147,48 | 148,32 | 21.874,23 |
| 4050 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURE ELEVAZIONE BAGGIOLI E RITEGNI SPALLE vedi RIF.ART - BA.CZ.A.3 02.F 3,79 | | 3,79 | | |
| | Totale | m ³ | 3,79 | 5,39 | 20,43 |
| 55595 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURA LENTA TRAVI IN C.A.P vedi RIF.ART - BA.CZ.A.3 02.I 147,48 | | 147,48 | | |
| | Totale | m ³ | 147,48 | 5,39 | 794,92 |
| 55675 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURA ELEVAZIONE BAGGIOLI E RITEGNI PILA vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F 5,88 | | 5,88 | | |
| | Totale | m ³ | 5,88 | 5,39 | 31,69 |
| 4110 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 BAGGIOLI E RITEGNI PILA DATI 4 BAGGIOLI INTEGRATI $4 * ((1,25+1,28)) * 0,25$ 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. $4 * 1,25 * 0,70$ $2 * ((1,64+1,55)/2) * 0,70$ 1 RITEGNO LONGITUDINALE INTEGRATO IN C.A. $2 * 4,22 * 0,70$ $2 * 0,50 * 0,70$ | | 2,53 | | |
| | | | 3,50 | | |
| | | | 2,24 | | |
| | | | 5,91 | | |
| | | | 0,70 | | |
| | Totale parziale | m ² | 14,88 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI05 - VI05 - Singolo Binario

VI05A - da SPA a P1 + (n.2 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|-----------|--------|-----------|
| | A dedurre 14,88 A sommare ----- | | -14,88 | | |
| | CALCOLO CASSERO BAGGIOLI E RITEGNI P1 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | Totale | m ² | 14,88 | 16,40 | 244,03 |
| 55625 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. Superficie totale cassetatura travi (perimetro x lunghezza travi 11.85m x 24.40)= 289.14 mq 289,14 Superficie totale cassetatura traversi escluso passo d'uomo (2 lati x 4 traversi x sup.3.94mq) =31.52 mq 31,52 | | 289,14 | | |
| | Totale parziale | m ² | 320,66 | | |
| | A dedurre 320,66 A sommare ----- | | -320,66 | | |
| | CALCOLO CASSERO TRAVI IN C.A.P. PER IMPALCATO SPA-P1 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | Totale | m ² | 641,32 | 16,40 | 10.517,65 |
| 55655 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 BAGGIOLI INTEGRATO AL RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. - Sup. frontale 1.69mq - Largh 1.60m SPALLA "A" 1 * 2 * 1,69 1 * 2 * 1,60 * 0,70 | | 3,38 | | |
| | | | 2,24 | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "A" 2 * (1,20+0,65+1,20) * 0,70 | | 4,27 | | |
| | Totale | m ² | 9,89 | 16,40 | 162,20 |
| 4035 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. Superficie totale cassetatura travi (perimetro x lunghezza travi 11.85m x 24.40)= 289.14 mq 289,14 Superficie totale cassetatura traversi escluso passo d'uomo (2 lati x 4 traversi x sup.3.94mq) =31.52 mq 31,52 | | 289,14 | | |
| | Totale parziale | m ² | 320,66 | | |
| | A dedurre 320,66 A sommare ----- | | -320,66 | | |
| | CALCOLO CASSERO TRAVI IN C.A.P. PER IMPALCATO P1-P2 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | Totale | m ² | 641,32 | 18,53 | 11.883,66 |
| 4100 | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI05 - VI05 - Singolo Binario

VI05A - da SPA a P1 + (n.2 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISIVE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|--------------------|--------|-----------|
| BA.CZ.A.3 09.B | C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. ARMATURE BAGGIOLI E RITEGNI PILA - INCIDENZA 300kg/m3 ----- vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F 5,88 * 300 | | 1.764,000 | | |
| | Totale | kg | 1.764,000 | 1,00 | 1.764,00 |
| 55585 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. ARMATURA LENTA CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. DATI GENERALI INCIDENZA ARMATURA LENTA = 160kg/m3 ----- vedi RIF.ART - BA.CZ.A.3 02.I 147,48 * 160 | | 23.596,800 | | |
| | Totale | kg | 23.596,800 | 1,00 | 23.596,80 |
| 55645 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. ARMATURE BAGGIOLI E RITEGNI SPALLA - INCIDENZA 300kg/m3 ----- SPALLA "A" 3,79 * 300 | | 1.137,000 | | |
| | Totale | kg | 1.137,000 | 1,00 | 1.137,00 |
| 55605 BA.CZ.A.3 11.A | Acciaio in opera per strutture in cemento armato precompresso ad armatura pre-tesa. ARMATURA PRE-TESA CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. DATI GENERALI ARMATURA PRE-TESA TRAVI IN C.A.P. = 72 TREFOLI/TRAVE (7 FILI 0.6" - 1102g/m) ----- (2*2) * ((72*1,102*25)) | | 7.934,400 | | |
| | Totale | kg | 7.934,400 | 1,97 | 15.630,77 |
| 55615 BA.CZ.A.3 12.A | Acciaio in fili, trecce e trefoli in opera per strutture in cemento armato precompresso ad armatura post-tesa. ARMATURA POST-TESA TRAVERSI DEL CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. DATI GENERALI ARMATURA POST-TESA TRAVERSI SUP. = 9 TREFOLI/TRAVERSO (7 FILI 0.6" - 1102g/m) ARMATURA POST-TESA TRAVERSI INF. = 7 TREFOLI/TRAVERSO (7 FILI 0.6" - 1102g/m) ----- (2*2) * (4*(9*1,102*5,70)) (2*2) * (4*(7*1,102*5,70)) | | 904,520 703,516 | | |
| | Totale | kg | 1.608,036 | 2,12 | 3.409,04 |
| 4130 BA.CZ.A.3 16.A | Fornitura e posa in opera di malte reoplastiche INGHISAGGIO RITEGNO TRASVERSALE IN C.A SPALLA "A" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (1000*0,03) RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | 12,60 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI05 - VI05 - Singolo Binario

VI05A - da SPA a P1 + (n.2 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|---|-----------------|-----------|--------|----------|
| 4120 BA.OP.A.3 06.A | SPALLA "A" | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 1 * (1000*0,03) | | 30,00 | | |
| | PILE | | | | |
| | PILA P1 | | | | |
| | RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*1) * 0,50 * 0,92 * (1000*0,03) | | 55,20 | | |
| | RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*1) * 0,50 * 1,11 * (1000*0,03) | | 66,60 | | |
| | PILA P2 LATO C.A.P. | | | | |
| | RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2)*1) * 0,50 * 0,92 * (1000*0,03) | | 27,60 | | |
| RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. | | | | | |
| LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2)*1) * 0,50 * 1,11 * (1000*0,03) | | 33,30 | | | |
| | Totale | dm ³ | 225,30 | 0,80 | 180,24 |
| 4140 BA.OP.A.3 07.A | Fornitura e posa in opera dei dispositivi di ancoraggio dei ritegni antisismici | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO PER RITEGNO | | | | |
| | RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (7850*0,01) | | 32,970 | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 0,80 * (7850*0,01) | | 62,800 | | |
| | PILE | | | | |
| | PILA P1 | | | | |
| | RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. | | | | |
| LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*1) * 0,50 * 0,92 * (7850*0,01) | | 144,440 | | | |
| RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. | | | | | |
| LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*1) * 0,50 * 1,11 * (7850*0,01) | | 174,270 | | | |
| PILA P2 LATO C.A.P. | | | | | |
| RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. | | | | | |
| LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2)*1) * 0,50 * 0,92 * (7850*0,01) | | 72,220 | | | |
| RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. | | | | | |
| LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2)*1) * 0,50 * 1,11 * (7850*0,01) | | 87,135 | | | |
| | Totale | kg | 573,835 | 3,91 | 2.243,69 |
| 4140 BA.OP.A.3 07.A | Fornitura e posa in opera di cuscinetti di appoggio elastomerici armati | | | | |
| | CUSCINETTI NEOPRENE ARMATO | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | |
| | 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 11,55 | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | |
| 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 11,55 | | | |
| PILE | | | | | |
| PILA P1 | | | | | |
| RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. | | | | | |
| ((2+2)*1) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 23,10 | | | |
| RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. | | | | | |
| ((2+2)*1) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 23,10 | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI05 - VI05 - Singolo Binario

VI05A - da SPA a P1 + (n.2 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|-----------------|-----------|--------|-------------------|
| 55685 BA.OP.A.3 07.C | PILA P2 LATO C.A.P. RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. ((2)*1) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 11,55 | | |
| | RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. ((2)*1) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 11,55 | | |
| | Totale | dm ³ | 92,40 | 62,14 | 5.741,74 |
| | Sovrapprezzo per apparecchi d'appoggio elastomerici aventi una dimensione inferiore a 10 dmc. | | | | |
| | CUSCINETTI IN GOMMA ELASTOMERICA ARMATA PER RITEGNO Ritegno longitudinale centrale su Spalle e pile DATI ----- RIF.ART. BA.OP.A.3 07.A 92,40 | | | | |
| | Totale | dm ³ | 92,40 | 18,64 | 1.722,34 |
| | Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro | | | | 102.127,21 |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI05 - VI05 - Singolo Binario

VI05A - da SPA a P1 + (n.2 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|---|--------|-----------|
| 55690 BA.CZ.A.3 02.F | <p>Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2</p> <p>GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES</p> <p>-----</p> <p>DATI GENERALI LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE NETTA SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=3.45 m^2 Lunghezza totale Lu=24.80m PREDALLE CENTRALI - La=1.60 sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.15 sp. 5cm</p> <p>-----</p> <p>GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO 1 * (25-0,2) * 3,45 PREDALLES 1 * (25-0,2) * ((2,15+1,60+1,60+2,15)) * 0,05</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 94,86 A sommare</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES 2 * 94,86</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m³ | <p>85,56</p> <p>9,30</p> <p>94,86</p> <p>-94,86</p> <p>189,72</p> <p>189,72</p> | 121,28 | 23.009,24 |
| 55695 BA.CZ.A.3 02.G | <p>Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C35/45 N/mm2</p> <p>VELETTE</p> <p>-----</p> <p>DATI GENERALI VELETTE - H=1.01m sp. 9cm</p> <p>-----</p> <p>VELETTE 2 * ((25-0,2)) * 0,09 * 1,01</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 4,51 A sommare</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO VELETTE 2 * 4,51</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m³ | <p>4,51</p> <p>4,51</p> <p>-4,51</p> <p>9,02</p> <p>9,02</p> | 129,90 | 1.171,70 |
| 55715 BA.CZ.A.3 03.B | <p>Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3.</p> <p>ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE vedi ART.RIF - BA.CZ.A.3 02.F + BA.CZ.A.3 02.G 198,74</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m³ | <p>198,74</p> <p>198,74</p> | 5,39 | 1.071,21 |
| 55725 BA.CZ.A.3 05.C | <p>Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12</p> <p>CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE</p> <p>-----</p> | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI05 - VI05 - Singolo Binario

VI05A - da SPA a P1 + (n.2 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|-----------------------------------|-------------|-----------|
| | DATI GENERALI SEZIONE SOLETTA IN MEZZERIA H=37cm LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=3.45 m^2 Lunghezza totale Lu=24.80m PREDALLE CENTRALI - La=1.60 sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.15 sp. 5cm VELETTE - H=1.01m sp. 9cm | | | | |
| | ----- CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO FRONTALI 2 * 3,45 MURETTI PARABALLAST (2+2) * ((25-0,2)) * 0,70 PREDALLES 1 * (25-0,2) * ((2,15+1,60+1,60+2,15)+(8*0,05)) VELETTE 2 * ((25-0,2)) * (2*(0,09+1,01)) | | 6,90 69,44 195,92 109,12 | | |
| | Totale parziale | m² | 381,38 | | |
| | A dedurre 381,38 A sommare | | | -381,38 | |
| | ----- CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE SPA-P1 1 * 381,38 P1-P2 1 * 381,38 | | 381,38 381,38 | | |
| | Totale | m² | 762,76 | 18,53 | 14.133,94 |
| 55705 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE | | | | |
| | DATI GENERALI INCIDENZA ARMATURA SOLETTA 140kg/m3 INCIDENZA ARMATURA PREDALLES 60kg/m3 INCIDENZA ARMATURA VELETA 20kg/m3 | | | | |
| | ----- GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO 140 * (25-0,2) * 3,45 PREDALLES 60 * (25-0,2) * (2,15+1,60+1,60+2,15) * 0,05 VELETTE 20 * (2*(25-0,2)) * 0,09 * 1,01 | | 11.978,400 558,000 90,173 | | |
| | Totale parziale | kg | 12.626,573 | | |
| | A dedurre 12626,573 A sommare | | | -12.626,573 | |
| | ----- CALCOLO ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE 2 * 12626,573 | | 25.253,146 | | |
| | Totale | kg | 25.253,146 | 1,00 | 25.253,15 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI05 - VI05 - Singolo Binario

VI05A - da SPA a P1 + (n.2 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|------------------------------|--------|----------|
| 55730 BA.OP.A.3 10.A | Fornitura e posa in opera di coprigiunto trasver sale impermeabile e dielettrico, per escursioni orizzontali fino a 30 mm GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm Larghezza Impalcato La=9.70 vasca FS in asse spalla 1 * 4,50 in asse pila 1 * 4,50 | | 4,50 4,50 | | |
| | Totale | m | 9,00 | 255,89 | 2.303,01 |
| 55745 BA.OP.A.3 10.B | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre i 30 mm GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm Larghezza Impalcato La=9.70 vasca FS in asse spalla 1 * 4,50 * ((105+105-30)) in asse pila 1 * 4,50 * ((105+105-30)) | | 810,00 810,00 | | |
| | Totale | m | 1.620,00 | 1,62 | 2.624,40 |
| 55755 BA.OP.A.3 11.A | Fornitura e posa in opera di piattabanda dielettrica per muretti laterali paraballast e marciapiedi, per escursioni fino a 30 mm PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse spalla muretti paraballast (2*1) * 1,50 camminamenti+cordoli (2*1) * ((1,78+0,82)) in asse pila muretti paraballast (2*1) * 1,50 camminamenti+cordoli (2*1) * ((1,78+0,82)) | | 3,00 5,20 3,00 5,20 | | |
| | Totale | m | 16,40 | 58,32 | 956,45 |
| 55735 BA.OP.A.3 11.B | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre 30 mm PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse spalla | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI05 - VI05 - Singolo Binario

VI05A - da SPA a P1 + (n.2 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISIVE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|---|------|-----------|--------|------------------|
| 55765 BA.OP.A.3 12.A | muretti paraballast (2*1) * 1,50 * ((105+105-30)) | | 540,00 | | |
| | camminamenti+cordoli (2*1) * ((1,78+0,82)) * ((105+105-30)) | | 936,00 | | |
| | in asse pila muretti paraballast (2*1) * 1,50 * ((105+105-30)) | | 540,00 | | |
| | camminamenti+cordoli (2*1) * ((1,78+0,82)) * ((105+105-30)) | | 936,00 | | |
| | Totale | m | 2.952,00 | 0,17 | 501,84 |
| | Fornitura e posa in opera di scossalina , dello spessore non inferiore a 2 mm | | | | |
| | SCOSSALINA GIUNTI D'IMPALCATO DATI Larghezza Impalcato La=9.70 | | | | |
| | in asse spalla 1 * 9,70 | | 9,70 | | |
| | in asse pila 1 * 9,70 | | 9,70 | | |
| | Totale | m | 19,40 | 35,56 | 689,86 |
| Totale VIA - Soletta di completamento Euro | | | | | 71.714,80 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI05 - VI05 - Singolo Binario

VI05A - da SPA a P1 + (n.2 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|--|----------------|-----------|---------|----------|
| 55815 BA.CZ.C.1103.E | Fornitura di cunicoli per la protezione di cavi a due gole da 140 e 180 mm, di profondità interna 400 mm con fondo a spessore maggiorato, per viadotto o g | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | 1 PER BINARIO AREA SEZIONE CANALETTA A=0.0841m ² | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| | 1 * 25 | | | 25,00 | |
| | Totale parziale | m | | 25,00 | |
| | A dedurre | | | | |
| | 25 | | | -25,00 | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | |
| 2 * 25 | | | 50,00 | | |
| Totale | m | | 50,00 | 31,15 | 1.557,50 |
| 55825 BA.CZ.C.2101.K | Posa in opera di cunicoli in cemento delle dimensioni di 400x100 mm. | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | VEDI RIF. ART. BA.CZ.C.1103.E | | | | |
| 50 | | | 50,00 | | |
| Totale | m | | 50,00 | 14,20 | 710,00 |
| 55775 BA.OP.A.3 15.A | Impermeabilizzazione di impalcato e volti a mezzo di manto impermeabile dello spessore non inferiore a 4 mm | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4 | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare = 4.60m 2 * 25 * 4,60 | | | 230,00 | |
| | Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 25 * (1,93+1,93) | | | 96,50 | |
| | Totale parziale | m ² | | 326,50 | |
| | A dedurre | | | | |
| | 326,5 | | | -326,50 | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4 | | | | | |
| 2 * 326,5 | | | 653,00 | | |
| Totale | m ² | | 653,00 | 10,45 | 6.823,85 |
| 55785 BA.OP.A.3 18.A | Strato protettivo in conglomerato bituminoso dello spessore non inferiore a 5 cm | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE CON STRATO DI CONGLOMERATO BITUMINOSO (43mm) | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare = 4.60m 25 * 4,60 | | | 115,00 | |
| Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 25 * (1,93+1,93) | | | 96,50 | | |
| Totale parziale | m ² | | 211,50 | | |
| A dedurre | | | | | |
| 211,50 | | | -211,50 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI05 - VI05 - Singolo Binario

VI05A - da SPA a P1 + (n.2 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|--|--|-----------|-----------|----------|----------|--|
| 55845 BA.OP.A.3 20.A | A sommare | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE | | | | | |
| | 2 * 211,50 | | 423,00 | | | |
| | Totale | m² | 423,00 | 5,92 | 2.504,16 | |
| | Fornitura e posa in opera di profilati di acciaio per parapetti, mensole e simili | | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | | |
| IPE 100 p=8,1 kg/m, 1 MONTANTE OGNI 1.50m PER LATO (2*8,1) * (25/1,5) * 1,05 | | | 283,506 | | | |
| PIASTRA DI BASE 200x150x10 p=2,36 kg (2*2,36) * (25/1,5) | | | 78,668 | | | |
| PIASTRA DI BASE CON FUNZIONE DI PARAPIEDE 200x5mm p=7,85 kg/m (2*7,85) * 25 | | | 392,500 | | | |
| Totale parziale | kg | 754,674 | | | | |
| 10% per bulloni, tirafondi e saldature 754,674*10% | | | 75,467 | | | |
| Totale generale | kg | 830,141 | | | | |
| A dedurre | | | -830,141 | | | |
| 830,141 | | | | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| PARAPETTI PER IMPALCATO | | | | | | |
| 2 * 830,141 | | | 1.660,282 | | | |
| Totale | kg | 1.660,282 | | 1,95 | 3.237,55 | |
| 55855 BA.OP.A.3 21.A | Fornitura e posa in opera di tubi di acciaio doppiamente zincati a caldo per parapetti, mensole e simili | | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | | |
| | 4 TUBI D=42,4 sp 2,9 p=2,35 kg/m PER LATO (2*4*2,35) * 25 | | | 470,000 | | |
| | Totale parziale | kg | 470,000 | | | |
| | 10% per bulloni, e saldature 470*10% | | | 47,000 | | |
| | Totale generale | kg | 517,000 | | | |
| | A dedurre | | | -517,000 | | |
| 517 | | | | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| PARAPETTI PER IMPALCATO | | | | | | |
| 2 * 517 | | | 1.034,000 | | | |
| Totale | kg | 1.034,000 | | 2,11 | 2.181,74 | |
| 55885 BA.PS.A.3 33.A | Fornitura e posa in opera di grigliato metallico, in acciaio zincato, per copertura di pozzetti, cunicoli e simili | | | | | |
| | ISPEZIONABILITA' SU PULVINO | | | | | |
| | GRIGLIATO PER PIANEROTTOLO PER DISCESA DELLA SCALA OGNI 3 CAMPATE STANDARD 190x120cm | | | | | |
| | Grigliato tipo keller da 35kg/mq | | | | | |
| (2*1) * 1,90 * 1,20 * 35 | | | 159,600 | | | |
| Totale | kg | 159,600 | | 2,18 | 347,93 | |
| 55805 IT.TU.E.3002.E | Fornitura e posa in opera di tubazione in PVC -U conforme alla norma UNI EN 1401-1 - diametro esterno 250 mm. | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI05 - VI05 - Singolo Binario

VI05A - da SPA a P1 + (n.2 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|--|--|-----------------------------|-----------|--------|----------|
| 55865 OM.ME.C.3 25.A | TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 | | | | |
| | ----- DATI | | | | |
| | 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| | SOTTO SOLETTA - DN250 2 * 25 | | 50,00 | | |
| | DISCENDENTE SULLE PILE - DN250 2 * 10 | | 20,00 | | |
| | Totale parziale | m | 70,00 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 70 | | | -70,00 | |
| | A sommare | | | | |
| 55875 OM.ME.C.3 25.B | TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 | | | | |
| | 2 * 70 | | 140,00 | | |
| | Totale | m | 140,00 | 25,65 | 3.591,00 |
| | Fornitura e posa in opera di scala in ferro | | | | |
| | ISPEZIONABILITA' SU PULVINO | | | | |
| | SCALE DI DISCESA OGNI 3 CAMPATE- COMPRESO TELAIO COMPLETO AL PULVINO E BOTOLA IN METALLO - 180 kg/ml ALTEZZA STANDARD DI DISCESA H=3.10m | | | | |
| | (2*1) * 180 * 3,10 | | 1.116,000 | | |
| | Totale | kg | 1.116,000 | 3,98 | 4.441,68 |
| | Sovrapprezzo alla voce quando anziché la verniciatura è richiesta la zincatura | | | | |
| | 55835 SS.CE.C.3102.B | ISPEZIONABILITA' SU PULVINO | | | |
| SCALE DI DISCESA OGNI 3 CAMPATE- COMPRESO TELAIO COMPLETO AL PULVINO E BOTOLA IN METALLO - 180 kg/ml ALTEZZA STANDARD DI DISCESA H=3.10m | | | | | |
| (2*1) * 180 * 3,10 | | | 1.116,000 | | |
| Totale | | kg | 1.116,000 | 0,22 | 245,52 |
| Fornitura e posa in opera in corrispondenza dei muretti parabalast di tubo 140x140 sp. 3 mm provvisto di griglia e rete in acciaio keller. | | | | | |
| TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT | | | | | |
| ----- DATI | | | | | |
| 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m | | | | | |
| Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | | |
| 2 * (25/3) | | | 16,66 | | |
| Totale parziale | Cad | 16,66 | | | |
| A dedurre | | | | | |
| 16,66 | | | -16,66 | | |
| A sommare | | | | | |
| 55795 VAT.RS3E.A01.0 9.0017 | TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT | | | | |
| | 2 * 16,66 | | 33,32 | | |
| | Totale | Cad | 33,32 | 16,14 | 537,78 |
| | Fornitura e posa in opera pluviale flangiato in PVC DN160 (L=0,50 m) grigliato metallico zincato a caldo (250x250mm) controtelaio speciale zincato costituito da: controtelaio e di manicotto flangiato - Tipo "mexicano" per innesto del pluviale | | | | |
| | PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA | | | | |
| | ----- DATI | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI05 - VI05 - Singolo Binario

VI05A - da SPA a P1 + (n.2 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------|---|------|-----------|--------|------------------|
| | 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=25m 2 * (25/3) | | 16,66 | | |
| | Totale parziale | Cad | 16,66 | | |
| | A dedurre 16,66 | | -16,66 | | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA 2 * 17 | | 34,00 | | |
| | Totale | Cad | 34,00 | 21,54 | 732,36 |
| | Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro | | | | 26.911,07 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI05 - VI05 - Singolo Binario

VI05B - da P2 a P3 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|-------------|--------|------------|
| 48930 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI05 - Pila 2 - incidenza 120 Kg/mc 9 * 25 * ((,75*,75*3,1416)) * 120 - Pila 3 - incidenza 120 Kg/mc 9 * 25 * ((,75*,75*3,1416)) * 120 OPERE PROVVISORIALI - Pila 2 88 * 17 * ((,25*,25*3,1416)) * 120 - Pila 3 88 * 17 * ((,25*,25*3,1416)) * 120 | | | | |
| | Totale | kg | 165.789,840 | 1,00 | 165.789,84 |
| 53845 BA.DE.A.5 33.A | Rimozione d'opera di elementi strutturali di acciaio comprese le rotaie e i profilati in genere. VIADOTTO VI05 Travi di ripartizione Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 35735,04 | | | | |
| | Totale | kg | 35.735,040 | 0,03 | 1.072,05 |
| 60665 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi VIADOTTO VI05 - Pila 2 - 9 * 25 * ((,75*,75*3,1416)) - Pila 3 - 9 * 25 * ((,75*,75*3,1416)) OPERE PROVVISORIALI - Pila 2 88 * 17 * ((,25*,25*3,1416)) - Pila 3 88 * 17 * ((,25*,25*3,1416)) | | | | |
| | Totale | m³ | 1.394,90 | 0,26 | 362,67 |
| 53865 BA.PD.A.3 03.B | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro del diametro est. non inferiore a 500 mm OPERE PROVVISORIALI VIADOTTO VI05 - Pila 2 88 * 17 - Pila 3 88 * 17 | | | | |
| | Totale | m | 2.992,00 | 55,88 | 167.192,96 |
| 48920 BA.PD.A.3 05.D | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro, del diametro non inferiore a 1500 mm VIADOTTO VI05 - Pila 2 9 * 34 - Pila 3 9 * 34 | | | | |
| | Totale | m | 612,00 | 221,96 | 135.839,52 |
| 59945 BA.PD.A.3 19.A | Formazione di colonne di terreno consolidato, del diametro reso di almeno 50 cm VIADOTTO VI05 PILA 2 84 * 17 PILA 3 84 * 17 | | | | |
| | Totale | m | 2.856,00 | 41,11 | 117.410,16 |
| 59935 FA.OM.A.1001.B | Acciaio in profilati, della qualità S 275, lavorato per carpenteria metallica in genere. VIADOTTO VI05 Travi di ripartizione travi HEB400 kg/ml 155.00 - Pila 2-3 4 * 35,60 * 155 | | | | |
| | | | 22.072,000 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI05 - VI05 - Singolo Binario

VI05B - da P2 a P3 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|-------------------------|---|---------------------------------------|------------|------------|---------|-------------------|
| 59925 FA.OM.A.2001.A | Puntoni diam.mm.254 s.mm.20 kg/ml 115.00 - Pila 2-3 (4*4) * 5,66 * 115 | | 10.414,400 | | | |
| | | | | | | |
| | | Totale parziale | kg | 32.486,400 | | |
| | 10% per pezzi speciali, saldature, bullonature etc etc (10%) * 32486,4 | | | 3.248,640 | | |
| | | Totale generale | kg | 35.735,040 | | |
| | | Totale | kg | 35.735,040 | 1,80 | 64.323,07 |
| | Posa in opera di elementi in acciaio di cui alle voci FA.OM.A.1001 - FA.OM.A.1002 | | | | | |
| | VIADOTTO VI05 Travi di ripartizione Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 35735,04 | | | 35.735,040 | | |
| | | Totale | kg | 35.735,040 | 0,99 | 35.377,69 |
| | | Totale VI2 - Pali o pozzi Euro | | | | 687.367,96 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI05 - VI05 - Singolo Binario

VI05B - da P2 a P3 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|---------------------------------------|--------|------------|
| 49040 BA.CZ.A.3 01.A | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C12/15 N/mm2 VIADOTTO VI05 - Pila 2 (12+,4) * (12+,4) * ,2 - Pila 3 (12+,4) * (12+,4) * ,2 | | 30,75 30,75 | | |
| Totale | | m ³ | 61,50 | 80,31 | 4.939,07 |
| 49050 BA.CZ.A.3 01.E | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C28/35 N/mm2 VIADOTTO VI05 - Pila 2 12 * 12 * 3 - Pila 3 12 * 12 * 3 | | 432,00 432,00 | | |
| Totale | | m ³ | 864,00 | 109,75 | 94.824,00 |
| 49060 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI05 vedi quantità art BA.CZ.A.3 01.E 864 | | 864,00 | | |
| Totale | | m ³ | 864,00 | 5,39 | 4.656,96 |
| 49080 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e simili VIADOTTO VI05 - Pila 2 2 * (12+12) * 3 - Pila 3 2 * (12+12) * 3 | | 144,00 144,00 | | |
| Totale | | m ² | 288,00 | 10,09 | 2.905,92 |
| 49070 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI05 - Pila 2 - incidenza 140 Kg/mc 140 * 12 * 12 * 3 - Pila 3 - incidenza 140 Kg/mc 140 * 12 * 12 * 3 | | 60.480,000 60.480,000 | | |
| Totale | | kg | 120.960,000 | 1,00 | 120.960,00 |
| 49030 BA.MT.A.3 29.A | Riempitivi vari e sistemazione superficiale con regolarizzazione delle pendenze, con terre provenienti dagli scavi VIADOTTO VI05 quantità scavi BA.MT.C.0101.A 1550,78 - a dedurre volume fondazioni interrato - quantità di cui all'art. BA.CZ.A.3 01.A -1 * 61,50 - quantità di cui all'art. BA.CZ.A.3 01.E -1 * 864 - a dedurre volume elevazioni Pile da 2 a 3 - Pile Ø 3500 (--2) * ((1,75*1,75*3,1416)) * 1,59 | | 1.550,78 30,59 | | |
| Totale | | m ³ | 655,87 | 0,90 | 590,28 |
| 49000 BA.MT.A.3003.A | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi fino alla profondità di 2 m VIADOTTO VI05 - Pila 2 146,30 * 2 - Pila 3 146,30 * 2 | | 292,60 292,60 | | |
| Totale | | m ³ | 585,20 | 3,27 | 1.913,60 |
| 49010 BA.MT.A.3003.B | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 2 m e fino a 4 m VIADOTTO VI05 - Pila 2 146,30 * 2 | | 292,60 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI05 - VI05 - Singolo Binario

VI05B - da P2 a P3 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------------------|--|----------------|-----------|--------|-------------------|
| 59955 BA.MT.A.3003.C | - Pila 3 146,30 * 2 | | 292,60 | 3,76 | 2.200,35 |
| | Totale | m ³ | 585,20 | | |
| 53905 BA.MT.A.3003.D | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 4 m e fino a 6 m | | 292,60 | 5,14 | 1.503,96 |
| | Totale | m ³ | 292,60 | | |
| 49020 BA.MT.C.0101.A | VIADOTTO VI05 | | 87,78 | 5,92 | 519,66 |
| | Totale | m ³ | 87,78 | | |
| 49020 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi | | 585,20 | 0,26 | 403,20 |
| | VIADOTTO VI05 | | 585,20 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.A 585,2 | | 87,78 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.B 585,2 | | 292,60 | | |
| | Totale | m ³ | 1.550,78 | | |
| Totale VI3 - Fondazioni Euro | | | | | 235.417,00 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI05 - VI05 - Singolo Binario

VI05B - da P2 a P3 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI5 - Pile

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------------|--|------|--------------------------------|--------|------------------|
| 49100 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 VIADOTTO VI05 - Pila 2 Ø 3500 1 * ((1,75*1,75*3,1416)) * 7,9 - Pila 3 Ø 3500 1 * ((1,75*1,75*3,1416)) * 7,9 <div style="text-align: right;">Totale</div> | m³ | 76,00 76,00 <hr/> 152,00 | 121,28 | 18.434,56 |
| 49110 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI05 Vedi quantità art BA.CZ.A.3 02.F 152 <div style="text-align: right;">Totale</div> | m³ | 152,00 <hr/> 152,00 | 5,39 | 819,28 |
| 49130 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 VIADOTTO VI05 - Pila 2 Ø 3500 1 * (3,1416*3,5) * 4 - Pila 3 Ø 3500 1 * (3,1416*3,5) * 4 <div style="text-align: right;">Totale</div> | m² | 44,00 44,00 <hr/> 88,00 | 13,46 | 1.184,48 |
| 49140 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 VIADOTTO VI05 - Pila 2 Ø 3500 1 * (3,1416*3,5) * (7,9-4) - Pila 3 Ø 3500 1 * (3,1416*3,5) * 3,9 <div style="text-align: right;">Totale</div> | m² | 42,90 42,90 <hr/> 85,80 | 16,40 | 1.407,12 |
| 49120 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI05- incidenza 100 Kg/mc - q.tà art. BA.CZ.A.3 02.F 100 * 152 <div style="text-align: right;">Totale</div> | kg | 15.200,000 <hr/> 15.200,000 | 1,00 | 15.200,00 |
| Totale VI5 - Pile Euro | | | | | 37.045,44 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI05 - VI05 - Singolo Binario

VI05B - da P2 a P3 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI6 - Pulvini

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|------------|--------|------------------|
| 49150 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 VIADOTTO VI05 - Numero 2 pile (da Pila 2 a Pila 3) 2 * 6,5 * 4,9 * 2,2 | | 140,14 | | |
| | Totale | m ³ | 140,14 | 121,28 | 16.996,18 |
| 49160 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI05 vedi quantità art. BA.CZ.A.3 02.F 140,14 | | 140,14 | | |
| | Totale | m ³ | 140,14 | 5,39 | 755,35 |
| 49180 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 VIADOTTO VI05 - Pila 2 2 * (6,5+4,9) * 2,2 - Pila 3 2 * (6,5+4,9) * 2,2 | | 50,16 | | |
| | Totale | m ² | 100,32 | 16,40 | 1.645,25 |
| 49170 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI05 ELEVAZIONE - 180 kg/mc - q.tà di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 180 * 140,14 | | 25.225,200 | | |
| | Totale | kg | 25.225,200 | 1,00 | 25.225,20 |
| | Totale VI6 - Pulvini Euro | | | | 44.621,98 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI05 - VI05 - Singolo Binario

VI05B - da P2 a P3 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI7 - Apparecchi di appoggio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|---|------|------------------------|-----------|------------------|
| 8770 BA.OP.A.3106.A | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio di tipo multidirezionale in acciaio teflon, per ogni KN di carico nominale verticale APPOGGI MULTIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 7000kN ----- LATO MOBILE (n° app. x n° imp. x kN) 2 * 1 * 7000 <div style="text-align: right;">Totale</div> | kN | 14.000,00 14.000,00 | 0,46 | 6.440,00 |
| 8750 VAT.RS3E.A01.0 9.0005 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo VINCOLO MECCANICO, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcati a singolo binario a sez. mista in Acc/Cls. L=40m - Lc=38,0m" IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40m DISPOSITIVO MECCANICO DATI CARICO ORIZZONTALE TRASVERSALE - Ht = 4000kN ----- LATO FISSO (n° app. x n° imp.) 1 * 1 LATO MOBILE (n° app. x n° imp.) 1 * 1 <div style="text-align: right;">Totale</div> | Cad | 1,00 1,00 2,00 | 5.412,00 | 10.824,00 |
| 8760 VAT.RS3E.A01.0 9.0006 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo UNIDIREZIONALE, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcati a singolo binario a sez. mista in Acc/Cls. L=40m - Lc=38,0m " IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40m APPOGGI UNIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V =7000kN CARICO ORIZZONTALE TRASVERSALE- Ht =4000kN ----- LATO FISSO (n° app. x n° imp.) 2 * 1 <div style="text-align: right;">Totale</div> | Cad | 2,00 2,00 | 14.224,00 | 28.448,00 |
| Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro | | | | | 45.712,00 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI05 - VI05 - Singolo Binario

VI05B - da P2 a P3 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|--|----------------|-----------|--------|----------|
| 8780 BA.CZ.A.3 02.F | <p>Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2</p> <p>CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI PER PILA da pila 2 a pila 3</p> <p>DATI LATO ACC./CLS.</p> <p>4 BAGGIOLI INTEGRATI 4 * 1,50 * 1,35 * 0,25</p> <p>2 RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. 2 * 1,50 * ((0,73+0,60)/2) * 0,70</p> <p>2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. 2 * 3,40 * 0,65 * 0,80</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 6,98</p> <p>A sommare</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI da pila 2 a pila 3 2 * 6,98</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m ³ | 6,98 | | |
| | | | 2,03 | | |
| | | | 1,41 | | |
| | | | 3,54 | | |
| | | | 6,98 | | |
| | | | -6,98 | | |
| | | | 13,96 | | |
| | | | 13,96 | 121,28 | 1.693,07 |
| 8790 BA.CZ.A.3 03.B | <p>Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3.</p> <p>ARMATURA ELEVAZIONE BAGGIOLI E RITEGNI PILA vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F</p> <p>13,96</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m ³ | 13,96 | | |
| | | | 13,96 | 5,39 | 75,24 |
| 8810 BA.CZ.A.3 05.C | <p>Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12</p> <p>CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI PER PILA da pila 2 a pila 3</p> <p>DATI LATO ACC./CLS.</p> <p>4 BAGGIOLI INTEGRATI 4 * ((1,50+1,35)) * 0,25</p> <p>2 RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. 2 * 1,50 * 0,70</p> <p>2 * ((0,73+0,60)/2) * 0,70</p> <p>2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. 2 * 3,40 * 0,65 * 0,80</p> <p>4 * 0,65 * 0,80</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 11,51</p> <p>A sommare</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI da pila 2 a pila 3 2 * 11,51</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m ² | 11,51 | | |
| | | | 2,85 | | |
| | | | 2,10 | | |
| | | | 0,94 | | |
| | | | 3,54 | | |
| | | | 2,08 | | |
| | | | 11,51 | | |
| | | | -11,51 | | |
| | | | 23,02 | | |
| | | | 23,02 | 18,53 | 426,56 |
| 8800 BA.CZ.A.3 09.B | <p>Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C.</p> <p>ARMATURE BAGGIOLI E RITEGNI PILA - INCIDENZA 300kg/m3</p> <p>-----</p> | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI05 - VI05 - Singolo Binario

VI05B - da P2 a P3 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|------------------------|--|--------|-----------------|-----------|---------|------------------|
| 8830 BA.CZ.A.3 16.A | vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F 13,96 * 300 Fornitura e posa in opera di malte reoplastiche | Totale | kg | 4.188,000 | 1,00 | 4.188,00 |
| | | | kg | 4.188,000 | | |
| 8820 BA.OP.A.3 06.A | INGHISAGGIO PILA 2 A 3 RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*2) * 0,50 * 0,92 * (1000*0,03) RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*2) * 0,50 * 1,11 * (1000*0,03) Fornitura e posa in opera dei dispositivi di ancoraggio dei ritegni antisismici | Totale | dm ³ | 110,40 | 0,80 | 194,88 |
| | | | dm ³ | 133,20 | | |
| 8840 BA.OP.A.3 07.A | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO PER RITEGNO PILA 2 A 3 RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*2) * 0,50 * 0,92 * (7850*0,01) RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*2) * 0,50 * 1,11 * (7850*0,01) Fornitura e posa in opera di cuscinetti di appoggio elastomerici armati | Totale | dm ³ | 243,60 | 3,91 | 2.492,31 |
| | | | kg | 348,540 | | |
| 8850 BA.OP.A.3 07.C | CUSCINETTI NEOPRENE ARMATO PILA 2 A 3 RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. ((2+2)*2) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. ((2+2)*2) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) Sovrapprezzo per apparecchi d'appoggio elastomerici aventi una dimensione inferiore a 10 dmc. CUSCINETTI IN GOMMA ELASTOMERICA ARMATA PER RITEGNO Ritegno longitudinale centrale su Spalle e pile DATI ----- RIF.ART. BA.OP.A.3 07.A 92,40 | Totale | dm ³ | 637,420 | 62,14 | 5.741,74 |
| | | | dm ³ | 92,40 | | |
| | | Totale | dm ³ | 92,40 | 18,64 | 1.722,34 |
| | Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro | | | | | 16.534,14 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI05 - VI05 - Singolo Binario

VI05B - da P2 a P3 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI9 - Travi d'impalcato in acciaio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|---|----------------|--|--------|-------------------|
| 8870 PM.MR.A.3 03.A | <p>Grigliato alveolare in acciaio S185 UNI EN 10025:2005 zincato a caldo, in opera.</p> <p>IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40.00</p> <p>Grigliato alveolare in acciaio S185 UNI EN 10025:2005 zincato a caldo, con maglia da mm 30x30, piatto portante da mm 30x3, asta secondaria da mm 20x3, pressato, elettrofuso, elettrosaldato, oppure di altro tipo ma di equivalenti caratteristiche geometriche, nonché di peso e di portata non inferiore a quelli relativi al tipo sopraindicato compresi gli organi di attacco pure in acciaio zincato a caldo, in opera.</p> <p>CAMPATA N°1 L=39.85m</p> <p>1 * 39,85 * 2,5</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 99,63</p> <p>A sommare</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO GRIGLIATO IMPALCATI RETICOLARI</p> <p>1 * 99,63</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m ² | <p>99,63</p> <p>99,63</p> <p>-99,63</p> <p>99,63</p> <p>99,63</p> | | |
| 8860 PM.MR.A.3102.C | <p>Acciaio UNI EN 10025 nuovo di ogni specie, fornito e lavorato, in opera, della qualità S275J2 e S275J0 e S355J2 e S355J0.</p> <p>IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40.00</p> <p>TRAVATA METALLICA</p> <p>DATI</p> <p>PORTATA TEORICA 38.00mt</p> <p>PESO TRAVATA RETICOLARE 34 kN/m = 3466.98</p> <p>3466,98 * 40</p> <p>incremento per saldature e bullonature 4%</p> <p>138679,20*4%</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 144226,368</p> <p>A sommare</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO TRAVATA</p> <p>1 * 144226,368</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | kg | <p>138.679,200</p> <p>5.547,168</p> <p>144.226,368</p> <p>-144.226,368</p> <p>144.226,368</p> <p>144.226,368</p> | | |
| 8865 PM.MR.A.3102.D | <p>Sovrapprezzo alla voce PM.MR.A.3102.C per vari eseguiti di punta con avanbecco ed eventuale retrobecco.</p> <p>VARO TRAVATA METALLICA</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO TRAVATA</p> <p>1 * 144226,368</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | kg | <p>144.226,368</p> <p>144.226,368</p> | | |
| Totale VI9 - Travi d'impalcato in acciaio Euro | | | | | 352.720,01 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI05 - VI05 - Singolo Binario

VI05B - da P2 a P3 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|--|------|--|--------|-----------|
| 8880 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES ----- DATI GENERALI LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE NETTA SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=4.00 m^2 Lunghezza totale Lu=39.85m PREDALLE CENTRALI - La=3.65 sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.80 sp. 5cm ----- GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO 1 * 39,85 * 4,25 PREDALLES 1 * 39,85 * (2,80+3,05+2,80) * 0,05 Totale parziale A dedurre 186,60 A sommare ----- CALCOLO GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES 1 * 186,60 Totale | m³ | 169,36 17,24 186,60 -186,60 186,60 186,60 | 121,28 | 22.630,85 |
| 8885 BA.CZ.A.3 02.G | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C35/45 N/mm2 VELETTE ----- DATI GENERALI VELETTE - H=1.01m sp. 9cm ----- VELETTE 2 * 39,85 * 0,09 * 1,01 Totale parziale A dedurre 7,24 A sommare ----- CALCOLO VELETTE 1 * 7,24 Totale | m³ | 7,24 7,24 -7,24 7,24 7,24 | 129,90 | 940,48 |
| 8900 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE vedi ART.RIF - BA.CZ.A.3 02.F + BA.CZ.A.3 02.G 193,84 Totale | m³ | 193,84 193,84 | 5,39 | 1.044,80 |
| 8910 BA.CZ.A.3 05.D | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m.12 e fino a m. 16 IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40.00 CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI05 - VI05 - Singolo Binario

VI05B - da P2 a P3 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISIVE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|---|------|------------------------------------|--------|-----------|
| | ----- DATI GENERALI SEZIONE SOLETTA IN MEZZERIA H=44cm LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=4.25 m^2 Lunghezza totale Lu=39.85m PREDALLE CENTRALI - La=3.05m sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.80 sp. 5cm VELETTE - H=1.01m sp. 9cm ----- | | | | |
| | CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO FRONTALI 2 * 4,25 MURETTI PARABALLAST 2 * 39,85 * (2*0,75) PREDALLES 1 * 39,85 * ((2,80+3,05+2,80)+(6*0,05)) VELETTE 2 * 39,85 * (2*(0,09+1,01)) | | 8,50 119,55 356,66 175,34 | | |
| | Totale parziale | m² | 660,05 | | |
| | A dedurre 660,05 A sommare | | -660,05 | | |
| | ----- CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE P2-P3 1 * 660,05 | | 660,05 | | |
| | Totale | m² | 660,05 | 21,38 | 14.111,87 |
| 8890 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40.00 ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE ----- DATI GENERALI INCIDENZA ARMATURA SOLETTA 200kg/m3 INCIDENZA ARMATURA PREDALLES 60kg/m3 INCIDENZA ARMATURA VELETTA 20kg/m3 ----- GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO 200 * 39,85 * 4,00 PREDALLES 60 * 39,85 * (2,80+3,05+2,80) * 0,05 VELETTE 20 * (2*39,85) * 0,09 * 1,01 | | 31.880,000 1.034,108 144,895 | | |
| | Totale parziale | kg | 33.059,003 | | |
| | A dedurre 33059,003 A sommare | | -33.059,003 | | |
| | ----- CALCOLO ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE 1 * 33059,003 | | 33.059,003 | | |
| | Totale | kg | 33.059,003 | 1,00 | 33.059,00 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI05 - VI05 - Singolo Binario

VI05B - da P2 a P3 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|------------------------|---|--------|-----------|----------|---------|----------|
| 8940 BA.OP.A.3 10.A | Fornitura e posa in opera di coprigiunto trasver sale impermeabile e dielettrico, per escursioni orizzontali fino a 30 mm GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse pila vasca FS 2 * 4,50 | | 9,00 | | | |
| | | Totale | m | 9,00 | 255,89 | 2.303,01 |
| 8950 BA.OP.A.3 10.B | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre i 30 mm GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse pila vasca FS 2 * 4,50 * ((130+130-30)) | | 2.070,00 | | | |
| | | Totale | m | 2.070,00 | 1,62 | 3.353,40 |
| 8960 BA.OP.A.3 11.A | Fornitura e posa in opera di piattabanda dielettrica per muretti laterali paraballast e marciapiedi, per escursioni fino a 30 mm PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse pila muretti paraballast ((2)*2) * 1,50 camminamento+cordoli ((2)*2) * ((1,78+0,82)) | | 6,00 | | | |
| | | | | 10,40 | | |
| | | Totale | m | 16,40 | 58,32 | 956,45 |
| 8970 BA.OP.A.3 11.B | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre 30 mm PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse pila muretti paraballast ((2)*2) * 1,50 * ((130+130-30)) camminamento+cordoli ((2)*2) * ((1,78+0,82)) * ((130+130-30)) | | 1.380,00 | | | |
| | | | | 2.392,00 | | |
| | | Totale | m | 3.772,00 | 0,17 | 641,24 |
| 8980 BA.OP.A.3 12.A | Fornitura e posa in opera di scossalina , dello spessore non inferiore a 2 mm SCOSSALINA GIUNTI D'IMPALCATO DATI | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI05 - VI05 - Singolo Binario

VI05B - da P2 a P3 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|---|------|-----------|--------|------------------|
| | Larghezza Impalcato La=9.70 | | | | |
| | in asse pila | | | | |
| | 2 * 9,70 | | 19,40 | | |
| | Totale | m | 19,40 | 35,56 | 689,86 |
| | Totale VIA - Soletta di completamento Euro | | | | 79.730,96 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI05 - VI05 - Singolo Binario

VI05B - da P2 a P3 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|--|----------------|-----------|---------|----------|
| 9040 BA.CZ.C.1103.E | Fornitura di cunicoli per la protezione di cavi a due gole da 140 e 180 mm, di profondità interna 400 mm con fondo a spessore maggiorato, per viadotto o g | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | 1 PER BINARIO AREA SEZIONE CANALETTA A=0.0841m ² | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=40m | | | | |
| | 1 * 40 | | | 40,00 | |
| | Totale parziale | m | | 40,00 | |
| | A dedurre | | | | |
| | 40 | | | -40,00 | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | |
| 1 * 40 | | | 40,00 | | |
| Totale | m | | 40,00 | 31,15 | 1.246,00 |
| 9050 BA.CZ.C.2101.K | Posa in opera di cunicoli in cemento delle dimensioni di 400x100 mm. | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | VEDI RIF. ART. BA.CZ.C.1103.E | | | | |
| 40 | | | 40,00 | | |
| Totale | m | | 40,00 | 14,20 | 568,00 |
| 9010 BA.OP.A.3 18.A | Strato protettivo in conglomerato bituminoso dello spessore non inferiore a 5 cm | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE CON STRATO DI CONGLOMERATO BITUMINOSO VASCA (50mm) | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=40.00m | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =4.60m 1 * 40,0 * 4,60 | | | 184,00 | |
| | Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 40 * (1,93+1,93) | | | 154,40 | |
| | Totale parziale | m ² | | 338,40 | |
| | A dedurre | | | | |
| | 338,40 | | | -338,40 | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA | | | | | |
| 1 * 338,40 | | | 338,40 | | |
| Totale | m ² | | 338,40 | 5,92 | 2.003,33 |
| 9070 BA.OP.A.3 20.A | Fornitura e posa in opera di profilati di acciaio per parapetti, mensole e simili | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=40m | | | | |
| | IPE 100 p=8,1 kg/m, 1 MONTANTE OGNI 1.50m PER LATO (2*8,1) * (40/1,5) * 1,05 | | | 453,606 | |
| | PIASTRA DI BASE 200x150x10 p=2,36 kg (2*2,36) * (40/1,5) | | | 125,868 | |
| | PIASTRA DI BASE CON FUNZIONE DI PARAPIEDE 200x5mm p=7,85 kg/m (2*7,85) * 40 | | | 628,000 | |
| Totale parziale | kg | | 1.207,474 | | |
| 10% per bulloni, tirafondi e saldature 1207,474*10% | | | 120,747 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI05 - VI05 - Singolo Binario

VI05B - da P2 a P3 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|---|------|------------------|--------|----------|
| | Totale generale | kg | 1.328,221 | | |
| | A dedurre 1328,221 | | -1.328,221 | | |
| | A sommare ----- | | | | |
| | PARAPETTI PER IMPALCATO 1 * 1328,221 | | 1.328,221 | | |
| | Totale | kg | 1.328,221 | 1,95 | 2.590,03 |
| 9080 BA.OP.A.3 21.A | Fornitura e posa in opera di tubi di acciaio doppiamente zincati a caldo per parapetti, mensole e simili PARAPETTO PER IMPALCATO ----- | | | | |
| | DATI Lunghezza Impalcato Lu=40m 4 TUBI D=42,4 sp 2,9 p=2,35 kg/m PER LATO (2*4*2,35) * 40 | | 752,000 | | |
| | Totale parziale | kg | 752,000 | | |
| | 10% per bulloni, e saldature 752*10% | | 75,200 | | |
| | Totale generale | kg | 827,200 | | |
| | A dedurre 827,20 | | -827,200 | | |
| | A sommare ----- | | | | |
| | PARAPETTI PER IMPALCATO 1 * 827,20 | | 827,200 | | |
| | Totale | kg | 827,200 | 2,11 | 1.745,39 |
| 8990 BA.OP.A.3107.A | Impermeabilizzazione di impalcati a mezzo di manto impermeabile sintetico eseguito con membrana : per 3 mm di spessore IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm ----- | | | | |
| | DATI Lunghezza Impalcato Lu=40.00m Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =4.60m 40 * 4,60 Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 40 * (1,93+1,93) | | 184,00 154,40 | | |
| | Totale parziale | m² | 338,40 | | |
| | A dedurre 338,40 | | -338,40 | | |
| | A sommare ----- | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm 1 * 338,40 | | 338,40 | | |
| | Totale | m² | 338,40 | 20,45 | 6.920,28 |
| 9000 BA.OP.A.3107.B | Sovraprezzo alla precedente sottovoce A per ogni mm in più richiesto rispetto allo spessore di 3 mm IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm ----- | | | | |
| | DATI Lunghezza Impalcato Lu=40.00m Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =4.60m 1 * 40,0 * 4,60 Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 40 * (1,93+1,93) | | 184,00 154,40 | | |
| | Totale parziale | m² | 338,40 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI05 - VI05 - Singolo Binario

VI05B - da P2 a P3 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|--|----------------|---------------------------------|--------|----------|
| | A dedurre 338,40 A sommare ----- IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm 1 * 338,40 Totale | m ² | -338,40 338,40 338,40 | | 1.299,46 |
| 9110 BA.PS.A.3 33.A | Fornitura e posa in opera di grigliato metallico, in acciaio zincato, per copertura di pozzetti, cunicoli e simili ISPEZIONABILITA' SU PULVINO GRIGLIATO PER PIANEROTTOLO PER DISCESA DELLA SCALA OGNI 3 CAMPATE STANDARD 190x120cm Grigliato tipo keller da 35kg/mq (2*1) * 1,90 * 1,20 * 35 Totale | kg | 159,600 159,600 | 2,18 | 347,93 |
| 9030 IT.TU.E.3002.E | Fornitura e posa in opera di tubazione in PVC -U conforme alla norma UNI EN 1401-1 - diametro esterno 250 mm. TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 ----- DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI Lunghezza Impalcato Lu=40m SOTTO SOLETTA - DN250 2 * 40 DISCENDENTE SULLE PILE - DN250 2 * 10 Totale parziale | m | 80,00 20,00 100,00 | | |
| | A dedurre 100 A sommare ----- TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 1 * 100 Totale | m | -100,00 100,00 100,00 | 25,65 | 2.565,00 |
| 9090 OM.ME.C.3 25.A | Fornitura e posa in opera di scala in ferro ISPEZIONABILITA' SU PULVINO SCALE DI DISCESA OGNI 3 CAMPATE- COMPRESO TELAIO COMPLETO AL PULVINO E BOTOLA IN METALLO - 180 kg/ml ALTEZZA STANDARD DI DISCESA H=3.10m (2*1) * 180 * 3,10 Totale | kg | 1.116,000 1.116,000 | 3,98 | 4.441,68 |
| 9100 OM.ME.C.3 25.B | Sovrapprezzo alla voce quando anziché la verniciatura è richiesta la zincatura ISPEZIONABILITA' SU PULVINO SCALE DI DISCESA OGNI 3 CAMPATE- COMPRESO TELAIO COMPLETO AL PULVINO E BOTOLA IN METALLO - 180 kg/ml ALTEZZA STANDARD DI DISCESA H=3.10m (2*1) * 180 * 3,10 Totale | kg | 1.116,000 1.116,000 | 0,22 | 245,52 |
| 9060 SS.CE.C.3102.B | Fornitura e posa in opera in corrispondenza dei muretti paraballast di tubo 140x140 sp. 3 mm provvisto di griglia e rete in acciaio keller. TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT ----- | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI05 - VI05 - Singolo Binario

VI05B - da P2 a P3 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|---|--|--------|-----------|--------|------------------|--|
| 9020 VAT.RS3E.A01.0 9.0017 | DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=40m 2 * (40/3) | | 26,66 | | | |
| | Totale parziale | Cad | 26,66 | | | |
| | A dedurre 26,66 | | -26,66 | | | |
| | A sommare | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT 1 * 26,66 | | 26,66 | | | |
| | Totale | Cad | 26,66 | 16,14 | 430,29 | |
| | Fornitura e posa in opera pluviale flangiato in PVC DN160 (L=0,50 m) grigliato metallico zincato a caldo (250x250mm) controtelaio speciale zincato costituito da: controtelaio e di manicotto flangiato - Tipo "mexicano" per innesto del pluviale PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=40m 2 * (40/3) | | 26,66 | | | |
| Totale parziale | Cad | 26,66 | | | | |
| A dedurre 26,66 | | -26,66 | | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA 1 * 26,66 | | 26,66 | | | | |
| Totale | Cad | 26,66 | 21,54 | 574,26 | | |
| Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro | | | | | 24.977,17 | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI05 - VI05 - Singolo Binario

VI05C - da P4 a SPB + (n.3 imp. C.A.P. 25m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|--|--------|-------------------|
| 49200 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI05 - Spalla B - incidenza 120 Kg/mc 12 * 29 * ((,75*,75*3,1416)) * 120 - Pila 4 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 32 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 5 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 32 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 | | | | |
| | Totale | kg | 73.789,920 52.116,480 52.116,480 178.022,880 | 1,00 | 178.022,88 |
| 60745 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi VIADOTTO VI05 - Spalla B - 12 * 29 * ((,75*,75*3,1416)) - Pila 4 - 9 * 32 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 5 - 9 * 32 * ((,6*,6*3,1416)) | | | | |
| | Totale | m ³ | 615,96 325,44 325,44 1.266,84 | 0,26 | 329,38 |
| 49260 BA.PD.A.3 05.C | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro, del diametro non inferiore a 1200 mm VIADOTTO VI04 - Pila 4 9 * 32 - Pila 5 9 * 32 | | | | |
| | Totale | m | 288,00 288,00 576,00 | 160,63 | 92.522,88 |
| 49190 BA.PD.A.3 05.D | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro, del diametro non inferiore a 1500 mm VIADOTTO VI05 - Spalla B - pali Ø 1500 9 * 29 | | | | |
| | Totale | m | 261,00 261,00 | 221,96 | 57.931,56 |
| | Totale VI2 - Pali o pozzi Euro | | | | 328.806,70 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI05 - VI05 - Singolo Binario

VI05C - da P4 a SPB + (n.3 imp. C.A.P. 25m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|------------|------------|-----------|
| 49320 BA.CZ.A.3 01.A | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C12/15 N/mm2 VIADOTTO VI05 - Pila 4 (9,6+,4) * (9,6+,4) * ,2 - Pila 5 (9,6+,4) * (9,6+,4) * ,2 - Spalla B (12+,4) * 12,4 * ,2 | | | | |
| | | | | 20,00 | |
| | | | | 20,00 | |
| | | | | 30,75 | |
| | Totale | m³ | 70,75 | 80,31 | 5.681,93 |
| 49330 BA.CZ.A.3 01.E | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C28/35 N/mm2 VIADOTTO VI05 - Pila 4 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 5 9,6 * 9,6 * 2,5 - Spalla B 12 * 12 * 2 | | | | |
| | | | | 230,40 | |
| | | | | 230,40 | |
| | | | | 288,00 | |
| | Totale | m³ | 748,80 | 109,75 | 82.180,80 |
| 49340 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI05 vedi quantità art BA.CZ.A.3 01.E 748,8 | | | | |
| | | | Totale | m³ | 748,80 |
| 49360 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e similari VIADOTTO VI05 - Pila 4 2 * (9,6+9,6) * 2,5 - Pila 5 2 * (9,6+9,6) * 2,5 - Spalla B 2 * (12+12) * 2 | | | | |
| | | | | 96,00 | |
| | | | | 96,00 | |
| | | | | 96,00 | |
| | Totale | m² | 288,00 | 10,09 | 2.905,92 |
| 49350 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad adherenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI05 - Pila 4 - incidenza 140 Kg/mc 140 * 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 5 - incidenza 140 Kg/mc 140 * 9,6 * 9,6 * 2,5 - Spalla B - incidenza 110 Kg/mc 110 * 12 * 12 * 2 | | | | |
| | | | | 32.256,000 | |
| | | | | 32.256,000 | |
| | | | | 31.680,000 | |
| | Totale | kg | 96.192,000 | 1,00 | 96.192,00 |
| 49310 BA.MT.A.3 29.A | Riempitivi vari e sistemazione superficiale con regolarizzazione delle pendenze, con terre provenienti dagli scavi VIADOTTO VI05 quantità scavi (vedi quantità BA.MT.A.3001.A) 4358,55 - a dedurre volume fondazioni interratae - quantità di cui all'art. BA.CZ.A.3 01.A -1 - quantità di cui all'art. BA.CZ.A.3 01.E -1 - a dedurre volume elevazioni Spalla B - muro frontale -1 * 11,5 * 2,7 * 1,95 - ringrosso muro frontale Pile da 4 a 5 - Pile Ø 3500 -2 * ((1,75*1,75*3,1416)) * 1,59 | | | | |
| | | | | 4.358,55 | |
| | | | | -1,00 | |
| | | | | -1,00 | |
| | | | | | |
| | | | | -60,55 | |
| | | | | | |
| | | | | -30,59 | |
| | | | | | |
| | | | | Totale | m³ |
| 49270 BA.MT.A.3001.A | Scavo di sbancamento in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi VIADOTTO VI05 | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI05 - VI05 - Singolo Binario

VI05C - da P4 a SPB + (n.3 imp. C.A.P. 25m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------------------|---|----------------|-----------|--------|-------------------|
| 60175 BA.MT.A.3107.A | - Pila 4 $((543,26+134,56)/2) * 4,16$ | | 1.409,87 | | |
| | - Pila 5 $((483,93+134,56)/2) * 4,59$ | | 1.419,46 | | |
| | - Spalla B $((461,63+182,25)/2) * 4,75$ | | 1.529,22 | | |
| | Totale | m ³ | 4.358,55 | 1,80 | 7.845,39 |
| 49300 BA.MT.C.0101.A | Fornit.e posa in opera di misto cement.da cava,gettato e costipato in opera in strati di spess<50 cm,con caratter.indicate nel Capit.Op.Civ.con cemento>4 | | | | |
| | SPALLA B interno (escluso SubBallast e Supercompattato) $6,90 * 7,90 * (7,93-(0,3+0,12))$ | | 409,37 | | |
| | dente esterno 1su1 h>4m $((1,00+4,00)/2) * 9,70 * 3,00$ | | 72,75 | | |
| | Totale | m ³ | 482,12 | 43,81 | 21.121,68 |
| | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi | | | | |
| | VIADOTTO VI05 vedi quantità art BA.MT.A.3001.A 4358,55 | | 4.358,55 | | |
| | Totale | m ³ | 4.358,55 | 0,26 | 1.133,22 |
| Totale VI3 - Fondazioni Euro | | | | | 224.935,84 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI05 - VI05 - Singolo Binario

VI05C - da P4 a SPB + (n.3 imp. C.A.P. 25m)

VI4 - Spalle

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|------------|--------|------------------|
| 49380 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 VIADOTTO VI05 SPALLA B - muro frontale 9,70 * 1,2 * 5 - ringrosso muro frontale area da dwg 11,15 * 5 - muri d'ala 2 * 6,65 * 1,2 * 5 2 * 6,65 * ,8 * (8,45-5) - soletta di ripartizione 6,65 * 9,7 * ,5 - paraghiaia 9,70 * 0,50 * (4,25-,7) - ringrosso paraghiaia (area da sez. dwg) 9,7 * ,51 2 * 6,65 * ,17 | | | | |
| | Totale | m ³ | 287,14 | 121,28 | 34.824,34 |
| 49390 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI05 - quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 287,14 | | | | |
| | Totale | m ³ | 287,14 | 5,39 | 1.547,68 |
| 49410 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 VIADOTTO VI05 SPALLA B - muro frontale 2 * (9,7+1,2) * 4 - ringrosso muro frontale perimetro da dwg 10,88 * 4 - muri d'ala (2*2) * (6,65+1,2) * 4 | | | | |
| | Totale | m ² | 256,32 | 13,46 | 3.450,07 |
| 49420 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 VIADOTTO VI05 SPALLA B - muro frontale 2 * (9,7+1,2) * 1 - ringrosso muro frontale perimetro da dwg 10,88 * 1 - muri d'ala (2*2) * (6,65+1,21) * 5 (2*2) * (6,65+,8) * (8,45-5) - soletta di ripartizione 2 * (6,65+9,7) * ,5 - paraghiaia 2 * (9,7+,5) * (4,25-,7) - ringrosso paraghiaia perimetro da dwg 1,85 * ,51 (2*2) * 2,82 * ,17 | | | | |
| | Totale | m ² | 384,32 | 16,40 | 6.302,85 |
| 49400 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI05 ELEVAZIONE - 120 kg/mc 120 * 287,14 | | | | |
| | Totale | kg | 34.456,800 | 1,00 | 34.456,80 |
| | Totale VI4 - Spalle Euro | | | | 80.581,74 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI05 - VI05 - Singolo Binario

VI05C - da P4 a SPB + (n.3 imp. C.A.P. 25m)

VI5 - Pile

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|--------------------------------|--------|------------------|
| 49430 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 VIADOTTO VI05 - Pila 4 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * 5,5 - Pila 5 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * 4,5 | | | | |
| | Totale | m ³ | 52,91 43,29 96,20 | 121,28 | 11.667,14 |
| 49440 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI05 Vedi quantità art BA.CZ.A.3 02.F 96,20 | | | | |
| | Totale | m ³ | 96,20 96,20 | 5,39 | 518,52 |
| 49460 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 VIADOTTO VI05 - Pila 4 Ø 3500 (3,1416*3,5) * 4 - Pila 5 Ø 3500 (3,1416*3,5) * 4 | | | | |
| | Totale | m ² | 44,00 44,00 88,00 | 13,46 | 1.184,48 |
| 49470 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 VIADOTTO VI05 - Pila 4 Ø 3500 (3,1416*3,5) * (5,5-4) - Pila 5 Ø 3500 (3,1416*3,5) * (4,5-4) | | | | |
| | Totale | m ² | 16,50 5,50 22,00 | 16,40 | 360,80 |
| 49450 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI05- incidenza 100 Kg/mc - q.tà art. BA.CZ.A.3 02.F 100 * 96,20 | | | | |
| | Totale | kg | 9.620,000 9.620,000 | 1,00 | 9.620,00 |
| | Totale VI5 - Pile Euro | | | | 23.350,94 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI05 - VI05 - Singolo Binario

VI05C - da P4 a SPB + (n.3 imp. C.A.P. 25m)

VI6 - Pulvini

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|------------|--------|------------------|
| 49480 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 VIADOTTO VI05 - Numero 2 pile (da Pila 4 a Pila 5) 2 * 6 * 5,3 * 2,2 | | | | |
| | Totale | m ³ | 139,92 | 121,28 | 16.969,50 |
| 49490 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI05 vedi quantità art. BA.CZ.A.3 02.F 139,92 | | | | |
| | Totale | m ³ | 139,92 | 5,39 | 754,17 |
| 49510 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 VIADOTTO VI05 - Pila 4 2 * (6+5,3) * 2,2 - Pila 5 2 * (6+5,3) * 2,2 | | | | |
| | Totale | m ² | 99,44 | 16,40 | 1.630,82 |
| 49500 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI05 ELEVAZIONE - 180 kg/mc - q.tà di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 180 * 139,92 | | | | |
| | Totale | kg | 25.185,600 | 1,00 | 25.185,60 |
| | Totale VI6 - Pulvini Euro | | | | 44.540,09 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI05 - VI05 - Singolo Binario

VI05C - da P4 a SPB + (n.3 imp. C.A.P. 25m)

VI7 - Apparecchi di appoggio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|---|--------|------------------------|-----------|-------------------|
| 7180 BA.OP.A.3106.A | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio di tipo multidirezionale in acciaio teflon, per ogni KN di carico nominale verticale APPOGGI MULTIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 5000kN ----- MULTIDIREZIONALE (n° app. x n° imp. x kN) 1 * 3 * 5000 | Totale | 15.000,00 15.000,00 | 0,46 | 6.900,00 |
| 7160 VAT.RS3E.A01.0 9.0001 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo FISSO, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcato a singolo binario in C.A.P. L=25m - Lc=22,80m" APPOGGI FISSI DATI CARICO VERTICALE - V = 5000kN CARICO ORIZZONTALE LONGITUDINALE - H = 2500kN ----- LATO FISSO (n° app. x n° imp.) 2 * 3 | Totale | 6,00 6,00 | 11.020,00 | 66.120,00 |
| 7170 VAT.RS3E.A01.0 9.0002 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari, di tipo UNIDIREZIONALE, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcato a singolo binario in C.A.P. L=25m - Lc=22,80m" APPOGGI UNIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 5000kN CARICO ORIZZONTALE LONGITUDINALE - HI = 2500kN ----- LATO MOBILE (n° app. x n° imp.) 1 * 3 | Totale | 3,00 3,00 | 9.900,00 | 29.700,00 |
| Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro | | | | | 102.720,00 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI05 - VI05 - Singolo Binario

VI05C - da P4 a SPB + (n.3 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|-------------------------|---|----------------|-----------|--------|----------|--|
| 55965 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | | |
| | BAGGIOLI INTEGRATO AL RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. - Sup. frontale 1.69mq - Largh 1.60m SPALLA "B" 1 * 1,69 * 1,60 | | 2,70 | | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "B" 2 * 1,20 * 0,65 * 0,70 | | 1,09 | | | |
| | Totale | m ³ | 3,79 | 121,28 | 459,65 | |
| 56005 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | | |
| | BAGGIOLI E RITEGNI PILA CIRCOLARE DATI 4 BAGGIOLI INTEGRATI 4 * 1,25 * 1,28 * 0,25 | | 1,60 | | | |
| | 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. 2 * 1,25 * ((1,64+1,55)/2) * 0,70 | | 2,80 | | | |
| | 1 RITEGNO LONGITUDINALE INTEGRATO IN C.A. 1 * 4,22 * 0,50 * 0,70 | | 1,48 | | | |
| | Totale parziale | m ³ | 5,88 | | | |
| | A dedurre 5,88 | | -5,88 | | | |
| | A sommare | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI PER PILA 2 * 5,88 | | 11,76 | | | |
| | Totale | m ³ | 11,76 | 121,28 | 1.426,25 | |
| 4400 BA.CZ.A.3 02.I | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C45/55 N/mm2 | | | | | |
| | CASSONCIONE FERROVIARIO IN C.A.P. | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI GENERALI H.trave=2.10m L.trave=24.40m AREA = 1.09 m ² /ml RT= 0.80m Superficie totale cassetta (perimetro x lunghezza travi 11.85m x 24.40)= 289.14 mq | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI PER VERIFICA TRAVE IN C.A.P. Sezione Corrente - Zona centrale 1 * ((7,35+7,20)/2) * 1,09 | | 7,94 | | | |
| | Sezione Corrente - Zone laterali 2 * 7,30 * 1,09 | | 15,91 | | | |
| | Sezione ringrossata - Zona testate 2 * ((1,80+0,58)/2) * ((0,83+1,40)/2) * ((0,64+0,25)/2) | | 1,20 | | | |
| | Sezione di traversi intermedi 2 * ((0,25+0,60)/2) * 1,09 | | 0,94 | | | |
| | Sezione di traversi testate 2 * ((0,35+0,47)/2) * 1,09 | | 0,89 | | | |
| | Totale parziale | m ³ | 26,88 | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI PER VERIFICA TRAVERSI Sezione traversi di testata A=0.66mq (2+2) * ((0,71+0,55)/2) * 0,66 | | 1,66 | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI05 - VI05 - Singolo Binario

VI05C - da P4 a SPB + (n.3 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|-----------|--------|-----------|
| | Sezione connessione aggiunta traversi testata (q.ta parte della trave) $(4/2) * 1,81 * 0,66 * ((0,71+0,55)/2)$ | | 1,51 | | |
| | Sezione traversi interni $A=0,66mq (2+2) * ((0,54+0,35)/2) * 0,66$ | | 1,19 | | |
| | Sezione connessione aggiunta traversi (q.ta parte della trave) $(4/2) * 1,81 * 0,66 * ((0,54+0,35)/2)$ | | 1,08 | | |
| | Totale parziale | m ³ | 5,44 | | |
| | ----- | | | | |
| | zona passi d'uomo testate $2 * 1,85 * ((1,50+1,14)/2) * ((0,71+0,55)/2)$ | | 3,08 | | |
| | passi d'uomo 60cm -2 * $((3,1416*0,30*0,45)) * ((0,71+0,55)/2)$ | | -0,53 | | |
| | zona passi d'uomo interni $2 * 1,85 * ((1,50+1,14)/2) * ((0,54+0,35)/2)$ | | 2,20 | | |
| | passi d'uomo 60cm -2 * $0,52 * ((3,1416*0,30*0,45)) * ((0,54+0,35)/2)$ | | -0,20 | | |
| | Totale parziale | m ³ | 4,55 | | |
| | ----- | | | | |
| | Totale generale | m ³ | 36,87 | | |
| | a dedurre il calcolo -36,87 | | -36,87 | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO TRAVI PER IMPALCATO | | | | |
| | $(2*3) * 36,87$ | | 221,22 | | |
| | Totale | m ³ | 221,22 | 148,32 | 32.811,35 |
| 55915 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURA LENTA TRAVI IN C.A.P vedi RIF.ART - BA.CZ.A.3 02.I 221,22 | | 221,22 | | |
| | Totale | m ³ | 221,22 | 5,39 | 1.192,38 |
| 55975 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURE ELEVAZIONE BAGGIOLI E RITEGNI SPALLE vedi RIF.ART - BA.CZ.A.3 02.F 3,79 | | 3,79 | | |
| | Totale | m ³ | 3,79 | 5,39 | 20,43 |
| 56015 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURA ELEVAZIONE BAGGIOLI E RITEGNI PILA vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F 11,76 | | 11,76 | | |
| | Totale | m ³ | 11,76 | 5,39 | 63,39 |
| 55945 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 CASSONCIONE FERROVIARIO IN C.A.P. Superficie totale cassetta travi (perimetro x lunghezza travi 11.85m x 24.40)= 289.14 mq 289,14 Superficie totale cassetta traversi escluso passo d'uomo (2 lati x 4 traversi x sup.3.94mq) =31.52 mq 31,52 | | 289,14 | | |
| | Totale parziale | m ² | 320,66 | | |
| | A dedurre 320,66 | | -320,66 | | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO CASSERO TRAVI IN C.A.P. PER IMPALCATO | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI05 - VI05 - Singolo Binario

VI05C - da P4 a SPB + (n.3 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|--|--|----------------|-----------|--------|-----------|
| 55995 BA.CZ.A.3 05.B | P4-P5 2 * 320,66 | m ² | 641,32 | 16,40 | 21.035,30 |
| | P5-SPB 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | Totale | | 1.282,64 | | |
| 56035 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 | m ² | | 16,40 | 162,20 |
| | BAGGIOLI INTEGRATO AL RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. - Sup. frontale 1.69mq - Largh 1.60m | | | | |
| | SPALLA "B" 1 * 2 * 1,69 | | 3,38 | | |
| | 1 * 2 * 1,60 * 0,70 | | 2,24 | | |
| | Totale | | 9,89 | | |
| 55955 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 | m ² | | 16,40 | 488,06 |
| | BAGGIOLI E RITEGNI PILA | | | | |
| | DATI | | | | |
| | 4 BAGGIOLI INTEGRATI 4 * ((1,25+1,28)) * 0,25 | | 2,53 | | |
| | 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. 4 * 1,25 * 0,70 | | 3,50 | | |
| | 2 * ((1,64+1,55)/2) * 0,70 | | 2,24 | | |
| | 1 RITEGNO LONGITUDINALE INTEGRATO IN C.A. 2 * 4,22 * 0,70 | | 5,91 | | |
| | 2 * 0,50 * 0,70 | | 0,70 | | |
| | Totale parziale | | 14,88 | | |
| | A dedurre 14,88 | | -14,88 | | |
| | A sommare | | | | |
| CALCOLO CASSERO BAGGIOLI E RITEGNI 2 * 14,88 | 29,76 | | | | |
| Totale | 29,76 | | | | |
| 55955 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 | m ² | | 18,53 | 11.883,66 |
| | CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. | | | | |
| | Superficie totale cassetatura travi (perimetro x lunghezza travi 11.85m x 24.40)= 289.14 mq 289,14 | | 289,14 | | |
| | Superficie totale cassetatura traversi escluso passo d'uomo (2 lati x 4 traversi x sup.3.94mq) =31.52 mq 31,52 | | 31,52 | | |
| | Totale parziale | | 320,66 | | |
| A dedurre 320,66 | -320,66 | | | | |
| A sommare | | | | | |
| CALCOLO CASSERO TRAVI IN C.A.P. PER IMPALCATO P3-P4 2 * 320,66 | 641,32 | | | | |
| Totale | 641,32 | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI05 - VI05 - Singolo Binario

VI05C - da P4 a SPB + (n.3 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|------------|--------|-----------|
| 55905 BA.CZ.A.3 09.B | <p>Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C.</p> <p>ARMATURA LENTA CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P.</p> <p>DATI GENERALI</p> <p>INCIDENZA ARMATURA LENTA = 160kg/m3</p> <p>-----</p> <p>vedi RIF.ART - BA.CZ.A.3 02.I</p> <p>221,22 * 160</p> | | 35.395,200 | | |
| | Totale | kg | 35.395,200 | 1,00 | 35.395,20 |
| 55985 BA.CZ.A.3 09.B | <p>Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C.</p> <p>ARMATURE BAGGIOLI E RITEGNI SPALLA</p> <p>- INCIDENZA 300kg/m3</p> <p>-----</p> <p>SPALLA "B"</p> <p>3,79 * 300</p> | | 1.137,000 | | |
| | Totale | kg | 1.137,000 | 1,00 | 1.137,00 |
| 56025 BA.CZ.A.3 09.B | <p>Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C.</p> <p>ARMATURE BAGGIOLI E RITEGNI PILA</p> <p>- INCIDENZA 300kg/m3</p> <p>-----</p> <p>vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F</p> <p>11,76 * 300</p> | | 3.528,000 | | |
| | Totale | kg | 3.528,000 | 1,00 | 3.528,00 |
| 55925 BA.CZ.A.3 11.A | <p>Acciaio in opera per strutture in cemento armato precompresso ad armatura pre-tesa.</p> <p>ARMATURA PRE-TESA CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P.</p> <p>DATI GENERALI</p> <p>ARMATURA PRE-TESA TRAVI IN C.A.P. = 72 TREFOLI/TRAVE (7 FILI 0.6" - 1102g/m)</p> <p>-----</p> <p>(2*3) * ((72*1,102*25))</p> | | 11.901,600 | | |
| | Totale | kg | 11.901,600 | 1,97 | 23.446,15 |
| 55935 BA.CZ.A.3 12.A | <p>Acciaio in fili, trecce e trefoli in opera per strutture in cemento armato precompresso ad armatura post-tesa.</p> <p>ARMATURA POST-TESA TRAVERSI DEL CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P.</p> <p>DATI GENERALI</p> <p>ARMATURA POST-TESA TRAVERSI SUP.= 9 TREFOLI/TRAVERSO (7 FILI 0.6" - 1102g/m)</p> <p>ARMATURA POST-TESA TRAVERSI INF. = 7 TREFOLI/TRAVERSO (7 FILI 0.6" - 1102g/m)</p> <p>-----</p> <p>(2*3) * (4*(9*1,102*5,70))</p> <p>(2*3) * (4*(7*1,102*5,70))</p> | | 1.356,780 | | |
| | | | 1.055,274 | | |
| | Totale | kg | 2.412,054 | 2,12 | 5.113,55 |
| 56055 BA.CZ.A.3 16.A | <p>Fornitura e posa in opera di malte reoplastiche</p> <p>INGHISAGGIO</p> <p>RITEGNO TRASVERSALE IN C.A</p> <p>SPALLA "B"</p> <p>LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (1000*0,03)</p> | | 12,60 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI05 - VI05 - Singolo Binario

VI05C - da P4 a SPB + (n.3 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISIVE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|---|--|---|-----------|----------|---------|--|
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "B" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 1 * (1000*0,03) | | 30,00 | | | |
| | PILE PILA P4-P5 RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*2) * 0,50 * 0,92 * (1000*0,03) | | 110,40 | | | |
| | RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*2) * 0,50 * 1,11 * (1000*0,03) | | 133,20 | | | |
| | PILA P3 LATO C.A.P. RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2)*1) * 0,50 * 0,92 * (1000*0,03) | | 27,60 | | | |
| | RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2)*1) * 0,50 * 1,11 * (1000*0,03) | | 33,30 | | | |
| | Totale | dm ³ | 347,10 | 0,80 | 277,68 | |
| | 56045 BA.OP.A.3 06.A | Fornitura e posa in opera dei dispositivi di ancoraggio dei ritegni antisismici LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO PER RITEGNO RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. SPALLA "B" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (7850*0,01) | | 32,970 | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "B" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 0,80 * (7850*0,01) | | 62,800 | | | |
| | PILE PILA P4-P5 RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*2) * 0,50 * 0,92 * (7850*0,01) | | 288,880 | | | |
| | RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*2) * 0,50 * 1,11 * (7850*0,01) | | 348,540 | | | |
| PILA P3 LATO C.A.P. RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2)*1) * 0,50 * 0,92 * (7850*0,01) | | 72,220 | | | | |
| RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2)*1) * 0,50 * 1,11 * (7850*0,01) | | 87,135 | | | | |
| Totale | kg | 892,545 | 3,91 | 3.489,85 | | |
| 56065 BA.OP.A.3 07.A | Fornitura e posa in opera di cuscinetti di appoggio elastomerici armati CUSCINETTI NEOPRENE ARMATO SPALLA "B" 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 11,55 | | | |
| RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "B" 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 11,55 | | | | |
| PILE PILA P4-P5 RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. ((2+2)*2) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 46,20 | | | | |
| RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. | | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI05 - VI05 - Singolo Binario

VI05C - da P4 a SPB + (n.3 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|--|---|-----------------|-----------|----------|-------------------|
| 56075 BA.OP.A.3 07.C | ((2+2)*2) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 46,20 | | |
| | PILA P3 LATO C.A.P. | | | | |
| | RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. | | | | |
| | ((2)*1) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 11,55 | | |
| | RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. | | | | |
| | ((2)*1) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 11,55 | | |
| | Totale | dm ³ | 138,60 | 62,14 | 8.612,60 |
| | Sovrapprezzo per apparecchi d'appoggio elastomerici aventi una dimensione inferiore a 10 dmc. | | | | |
| | CUSCINETTI IN GOMMA ELASTOMERICA ARMATA PER RITEGNO | | | | |
| | Ritegno longitudinale centrale su Spalle e pile | | | | |
| DATI | | | | | |
| ----- | | | | | |
| RIF.ART. BA.OP.A.3 07.A | | | | | |
| 138,60 | | | | | |
| Totale | dm ³ | 138,60 | 18,64 | 2.583,50 | |
| Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro | | | | | 153.126,20 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI05 - VI05 - Singolo Binario

VI05C - da P4 a SPB + (n.3 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|--|--------|-----------|
| 56080 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES ----- DATI GENERALI LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE NETTA SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=3.45 m^2 Lunghezza totale Lu=24.80m PREDALLE CENTRALI - La=1.60 sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.15 sp. 5cm ----- GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO 1 * (25-0,2) * 3,45 PREDALLES 1 * (25-0,2) * ((2,15+1,60+1,60+2,15)) * 0,05 Totale parziale | m³ | 85,56 9,30 94,86 | | |
| | A dedurre 94,86 A sommare | | | -94,86 | |
| | CALCOLO GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE 3 * 94,86 Totale | m³ | 284,58 284,58 | 121,28 | 34.513,86 |
| 56085 BA.CZ.A.3 02.G | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C35/45 N/mm2 VELETTE ----- DATI GENERALI VELETTE - H=1.01m sp. 9cm ----- VELETTE 2 * ((25-0,2)) * 0,09 * 1,01 Totale parziale | m³ | 4,51 4,51 | | |
| | A dedurre 4,51 A sommare | | | -4,51 | |
| | CALCOLO VELETTE 3 * 4,51 Totale | m³ | 13,53 13,53 | 129,90 | 1.757,55 |
| 56105 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE vedi ART.RIF - BA.CZ.A.3 02.F + BA.CZ.A.3 02.G 298,11 Totale | m³ | 298,11 298,11 | 5,39 | 1.606,81 |
| 56115 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI05 - VI05 - Singolo Binario

VI05C - da P4 a SPB + (n.3 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|-----------|--------|-----------|
| | <p>-----</p> <p>DATI GENERALI SEZIONE SOLETTA IN MEZZERIA H=37cm LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=3.45 m^2 Lunghezza totale Lu=24.80m PREDALLE CENTRALI - La=1.60 sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.15 sp. 5cm VELETTE - H=1.01m sp. 9cm</p> <p>-----</p> <p>CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO</p> <p>FRONTALI 2 * 3,45 6,90</p> <p>MURETTI PARABALLAST (2+2) * ((25-0,2)) * 0,70 69,44</p> <p>PREDALLES 1 * (25-0,2) * ((2,15+1,60+1,60+2,15)+(8*0,05)) 195,92</p> <p>VELETTE 2 * ((25-0,2)) * (2*(0,09+1,01)) 109,12</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale m² 381,38</p> <p>A dedurre 381,38 -381,38</p> <p>A sommare</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE</p> <p>P3-P4 1 * 381,38 381,38</p> <p>P4-P5 1 * 381,38 381,38</p> <p>P5-SPB 1 * 381,38 381,38</p> <p style="text-align: right;">Totale m² 1.144,14</p> | | | | |
| 56095 BA.CZ.A.3 09.B | <p>Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C.</p> <p>ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE</p> <p>-----</p> <p>DATI GENERALI INCIDENZA ARMATURA SOLETTA 140kg/m3 INCIDENZA ARMATURA PREDALLES 60kg/m3 INCIDENZA ARMATURA VELETA 20kg/m3</p> <p>-----</p> <p>GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO 140 * (25-0,2) * 3,45 11.978,400</p> <p>PREDALLES 60 * (25-0,2) * (2,15+1,60+1,60+2,15) * 0,05 558,000</p> <p>VELETTE 20 * (2*(25-0,2)) * 0,09 * 1,01 90,173</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale kg 12.626,573</p> <p>A dedurre 12626,573 -12.626,573</p> <p>A sommare</p> <p>-----</p> | | | | |
| | | | | 18,53 | 21.200,91 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI05 - VI05 - Singolo Binario

VI05C - da P4 a SPB + (n.3 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|------------|--------|-----------|
| | CALCOLO ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE 3 * 12626,573 | kg | 37.879,719 | 1,00 | 37.879,72 |
| | Totale | | 37.879,719 | | |
| 56125 BA.OP.A.3 10.A | Fornitura e posa in opera di coprigiunto trasver sale impermeabile e dielettrico, per escursioni orizzontali fino a 30 mm GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm Larghezza Impalcato La=9.70 vasca FS in asse spalla 1 * 4,50 in asse pila 2 * 4,50 | m | 4,50 | 255,89 | 3.454,52 |
| | Totale | | 9,00 | | |
| | | | 13,50 | | |
| 56135 BA.OP.A.3 10.B | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre i 30 mm GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm Larghezza Impalcato La=9.70 vasca FS in asse spalla 1 * 4,50 * ((105+105-30)) in asse pila 2 * 4,50 * ((105+105-30)) | m | 810,00 | 1,62 | 3.936,60 |
| | Totale | | 1.620,00 | | |
| | | | 2.430,00 | | |
| 56145 BA.OP.A.3 11.A | Fornitura e posa in opera di piattabanda dielettrica per muretti laterali paraballast e marciapiedi, per escursioni fino a 30 mm PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse spalla muretti paraballast (2*1) * 1,50 camminamenti+cordoli (2*1) * ((1,78+0,82)) in asse pila muretti paraballast (2*2) * 1,50 camminamenti+cordoli (2*2) * ((1,78+0,82)) | m | 3,00 | 58,32 | 1.434,67 |
| | Totale | | 5,20 | | |
| | | | 6,00 | | |
| | | | 10,40 | | |
| | | | 24,60 | | |
| 56155 BA.OP.A.3 11.B | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre 30 mm PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI05 - VI05 - Singolo Binario

VI05C - da P4 a SPB + (n.3 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|-------------------------|--|------|-----------|--------|----------|-------------------|
| 56165 BA.OP.A.3 12.A | ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse spalla muretti paraballast (2*1) * 1,50 * ((105+105-30)) camminamenti+cordoli (2*1) * ((1,78+0,82)) * ((105+105-30)) | | 540,00 | | | |
| | in asse pila muretti paraballast (2*2) * 1,50 * ((105+105-30)) camminamenti+cordoli (2*2) * ((1,78+0,82)) * ((105+105-30)) | | 1.080,00 | | | |
| | Totale | m | 1.872,00 | | | |
| | | | 4.428,00 | 0,17 | 752,76 | |
| | Fornitura e posa in opera di scossalina , dello spessore non inferiore a 2 mm | | | | | |
| | SCOSSALINA GIUNTI D'IMPALCATO DATI Larghezza Impalcato La=9.70 in asse spalla 1 * 9,70 | | 9,70 | | | |
| | in asse pila 2 * 9,70 | | 19,40 | | | |
| | Totale | m | 29,10 | 35,56 | 1.034,80 | |
| | Totale VIA - Soletta di completamento Euro | | | | | 107.572,20 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI05 - VI05 - Singolo Binario

VI05C - da P4 a SPB + (n.3 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|---|--|----------------|-----------|---------|-----------|--|
| 56215 BA.CZ.C.1103.E | Fornitura di cunicoli per la protezione di cavi a due gole da 140 e 180 mm, di profondità interna 400 mm con fondo a spessore maggiorato, per viadotto o g | | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | 1 PER BINARIO AREA SEZIONE CANALETTA A=0.0841m ² | | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | | |
| | 1 * 25 | | | 25,00 | | |
| | Totale parziale | m | | 25,00 | | |
| | A dedurre | | | | | |
| | 25 | | | -25,00 | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | | |
| 3 * 25 | | | 75,00 | | | |
| Totale | m | | 75,00 | 31,15 | 2.336,25 | |
| 56225 BA.CZ.C.2101.K | Posa in opera di cunicoli in cemento delle dimensioni di 400x100 mm. | | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| VEDI RIF. ART. BA.CZ.C.1103.E | | | | | | |
| 75 | | | 75,00 | | | |
| Totale | m | | 75,00 | 14,20 | 1.065,00 | |
| 56175 BA.OP.A.3 15.A | Impermeabilizzazione di impalcati e volti a mezzo di manto impermeabile dello spessore non inferiore a 4 mm | | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4 | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare = 4.60m 2 * 25 * 4,60 | | | 230,00 | | |
| | Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 25 * (1,93+1,93) | | | 96,50 | | |
| | Totale parziale | m ² | | 326,50 | | |
| | A dedurre | | | | | |
| | 326,5 | | | -326,50 | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4 | | | | | | |
| 3 * 326,5 | | | 979,50 | | | |
| Totale | m ² | | 979,50 | 10,45 | 10.235,78 | |
| 56185 BA.OP.A.3 18.A | Strato protettivo in conglomerato bituminoso dello spessore non inferiore a 5 cm | | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE CON STRATO DI CONGLOMERATO BITUMINOSO (43mm) | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare = 4.60m 25 * 4,60 | | | 115,00 | | |
| Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 25 * (1,93+1,93) | | | 96,50 | | | |
| Totale parziale | m ² | | 211,50 | | | |
| A dedurre | | | | | | |
| 211,50 | | | -211,50 | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI05 - VI05 - Singolo Binario

VI05C - da P4 a SPB + (n.3 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|--|--|-----------|-----------|----------|----------|
| 56245 BA.OP.A.3 20.A | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE | | | | |
| | 3 * 211,50 | | 634,50 | | |
| | Totale | m² | 634,50 | 5,92 | 3.756,24 |
| | Fornitura e posa in opera di profilati di acciaio per parapetti, mensole e simili | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| IPE 100 p=8,1 kg/m, 1 MONTANTE OGNI 1.50m PER LATO (2*8,1) * (25/1,5) * 1,05 | | 283,506 | | | |
| PIASTRA DI BASE 200x150x10 p=2,36 kg (2*2,36) * (25/1,5) | | 78,668 | | | |
| PIASTRA DI BASE CON FUNZIONE DI PARAPIEDE 200x5mm p=7,85 kg/m (2*7,85) * 25 | | 392,500 | | | |
| Totale parziale | kg | 754,674 | | | |
| 10% per bulloni, tirafondi e saldature 754,674*10% | | 75,467 | | | |
| Totale generale | kg | 830,141 | | | |
| A dedurre | | | | | |
| 830,141 | | -830,141 | | | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| PARAPETTI PER IMPALCATO | | | | | |
| 3 * 830,141 | | 2.490,423 | | | |
| Totale | kg | 2.490,423 | 1,95 | 4.856,32 | |
| 56255 BA.OP.A.3 21.A | Fornitura e posa in opera di tubi di acciaio doppiamente zincati a caldo per parapetti, mensole e simili | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| | 4 TUBI D=42,4 sp 2,9 p=2,35 kg/m PER LATO (2*4*2,35) * 25 | | 470,000 | | |
| | Totale parziale | kg | 470,000 | | |
| | 10% per bulloni, e saldature 470*10% | | 47,000 | | |
| | Totale generale | kg | 517,000 | | |
| | A dedurre | | | | |
| 517 | | -517,000 | | | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| PARAPETTI PER IMPALCATO | | | | | |
| 3 * 517 | | 1.551,000 | | | |
| Totale | kg | 1.551,000 | 2,11 | 3.272,61 | |
| 56285 BA.PS.A.3 33.A | Fornitura e posa in opera di grigliato metallico, in acciaio zincato, per copertura di pozzetti, cunicoli e simili | | | | |
| | ISPEZIONABILITA' SU PULVINO | | | | |
| | GRIGLIATO PER PIANEROTTOLO PER DISCESA DELLA SCALA OGNI 3 CAMPATE STANDARD 190x120cm | | | | |
| | Grigliato tipo keller da 35kg/mq | | | | |
| (2*1) * 1,90 * 1,20 * 35 | | 159,600 | | | |
| Totale | kg | 159,600 | 2,18 | 347,93 | |
| 56205 IT.TU.E.3002.E | Fornitura e posa in opera di tubazione in PVC -U conforme alla norma UNI EN 1401-1 - diametro esterno 250 mm. | | | | |
| | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI05 - VI05 - Singolo Binario

VI05C - da P4 a SPB + (n.3 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-----------------------------------|--|-----------|-----------|--------|----------|
| 56265 OM.ME.C.3 25.A | TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| | SOTTO SOLETTA - DN250 2 * 25 | | 50,00 | | |
| | DISCENDENTE SULLE PILE - DN250 2 * 10 | | 20,00 | | |
| | Totale parziale | m | 70,00 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 70 | | | -70,00 | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| | TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 | | | | |
| | 3 * 70 | | 210,00 | | |
| Totale | m | 210,00 | | 25,65 | 5.386,50 |
| 56275 OM.ME.C.3 25.B | Fornitura e posa in opera di scala in ferro | | | | |
| | ISPEZIONABILITA' SU PULVINO | | | | |
| | SCALE DI DISCESA OGNI 3 CAMPATE- COMPRESO TELAIO COMPLETO AL PULVINO E BOTOLA IN METALLO - 180 kg/ml ALTEZZA STANDARD DI DISCESA H=3.10m | | | | |
| | (2*1) * 180 * 3,10 | | 1.116,000 | | |
| Totale | kg | 1.116,000 | | 3,98 | 4.441,68 |
| | Sovrapprezzo alla voce quando anziché la verniciatura è richiesta la zincatura | | | | |
| | ISPEZIONABILITA' SU PULVINO | | | | |
| | SCALE DI DISCESA OGNI 3 CAMPATE- COMPRESO TELAIO COMPLETO AL PULVINO E BOTOLA IN METALLO - 180 kg/ml ALTEZZA STANDARD DI DISCESA H=3.10m | | | | |
| | (2*1) * 180 * 3,10 | | 1.116,000 | | |
| Totale | kg | 1.116,000 | | 0,22 | 245,52 |
| 56235 SS.CE.C.3102.B | Fornitura e posa in opera in corrispondenza dei muretti parabalast di tubo 140x140 sp. 3 mm provvisto di griglia e rete in acciaio keller. | | | | |
| | TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT | | | | |
| ----- | | | | | |
| DATI | | | | | |
| 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m | | | | | |
| Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | | |
| 2 * (25/3) | | | 16,66 | | |
| Totale parziale | Cad | 16,66 | | | |
| A dedurre | | | | | |
| 16,66 | | | | -16,66 | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| | TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT | | | | |
| | 3 * 16,66 | | 49,98 | | |
| Totale | Cad | 49,98 | | 16,14 | 806,68 |
| 56195 VAT.RS3E.A01.0 9.0017 | Fornitura e posa in opera pluviale flangiato in PVC DN160 (L=0,50 m) grigliato metallico zincato a caldo (250x250mm) controtelaio speciale zincato costituito da: controtelaio e di manicotto flangiato - Tipo "mexicano" per innesto del pluviale | | | | |
| | PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA | | | | |
| ----- | | | | | |
| DATI | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI05 - VI05 - Singolo Binario

VI05C - da P4 a SPB + (n.3 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------|---|------|-----------|--------|------------------|
| | 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=25m 2 * (25/3) | | 16,66 | | |
| | Totale parziale | Cad | 16,66 | | |
| | A dedurre 16,66 | | -16,66 | | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA 3 * 17 | | 51,00 | | |
| | Totale | Cad | 51,00 | 21,54 | 1.098,54 |
| | Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro | | | | 37.849,05 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI060 - Sistemazione Idraulica - VI06

VIC - Interferenze

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---------------------------------------|---|----------------|-----------|--------|-------------------|
| 59445 BA.GG.A.3004.E | Fornitura e posa in opera di geotessile tessuto a trama ordito in poliestere resistenza a trazione MD CD non inferiore a 130 kN/m; allungamento a rottura GEOTESSUTO 400 g/mq sup. intervento =~5957mq 5957 A dedurre FUSTO PILE CIRCOLARI A=~9.40mq DA P20 A P30 11 * 9,40 A sommare | | 5.957,00 | | |
| | Totale | m ² | 5.853,60 | 4,69 | 27.453,38 |
| 59415 BA.MT.A.3001.A | Scavo di sbancamento in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi Scavo per posa materassi tipo "RENO" spessore 30cm sup. intervento =~5957mq 5957 * 0,30 A dedurre FUSTO PILE CIRCOLARI A=~9.40mq DA P20 A P30 11 * 9,40 * 0,30 A sommare | | 1.787,10 | | |
| | Totale | m ³ | 1.756,08 | 1,80 | 3.160,94 |
| 59425 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi SCAVO SBANCAMENTO rif. art. BA.MT.A.3001.A 1756,08 | | 1.756,08 | | |
| | Totale | m ³ | 1.756,08 | 0,26 | 456,58 |
| 59455 DC.DS.D.3001.C | Rivestimenti con gabbioni materasso o a scatola, di altezza H tra 0,25<H<=0,30 m. materassi tipo "RENO" spessore 30cm sup. intervento =~5957mq 5957 A dedurre FUSTO PILE CIRCOLARI A=~9.40mq DA P20 A P30 11 * 9,40 A sommare | | 5.957,00 | | |
| | Totale | m ² | 5.853,60 | 45,34 | 265.402,22 |
| Totale VIC - Interferenze Euro | | | | | 296.473,12 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06A - da SPA a P9 + (n.10 imp. C.A.P. 25m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---------------------------------------|--|------|-------------|--------|---------------------|
| 48250 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI06 - Spalla A - incidenza 170 Kg/mc 9 * 32 * ((,75*,75*3,1416)) * 170 - Pila 1 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 35 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 2 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 35 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 3 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 35 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 4 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 35 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 5 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 35 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 6 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 35 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 7 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 35 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 8 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 35 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 9 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 35 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 | | | | |
| | Totale | kg | 599.533,920 | 1,00 | 599.533,92 |
| 60755 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi VIADOTTO VI06 - Spalla A - 9 * 32 * ((,75*,75*3,1416)) - Pila 1 - 9 * 35 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 2 - 9 * 35 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 3 - 9 * 35 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 4 - 9 * 35 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 5 - 9 * 35 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 6 - 9 * 35 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 7 - 9 * 35 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 8 - 9 * 35 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 9 - 9 * 35 * ((,6*,6*3,1416)) | | | | |
| | Totale | m³ | 3.713,31 | 0,26 | 965,46 |
| 49570 BA.PD.A.3 05.C | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro, del diametro non inferiore a 1200 mm VIADOTTO VI06 - Pila 1 9 * 35 - Pila 2 9 * 35 - Pila 3 9 * 35 - Pila 4 9 * 35 - Pila 5 9 * 35 - Pila 6 9 * 35 - Pila 7 9 * 35 - Pila 8 9 * 35 - Pila 9 9 * 35 | | | | |
| | Totale | m | 2.835,00 | 160,63 | 455.386,05 |
| 49520 BA.PD.A.3 05.D | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro, del diametro non inferiore a 1500 mm VIADOTTO VI06 - Spalla A 9 * 32 | | | | |
| | Totale | m | 288,00 | 221,96 | 63.924,48 |
| Totale VI2 - Pali o pozzi Euro | | | | | 1.119.809,91 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06A - da SPA a P9 + (n.10 imp. C.A.P. 25m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|------------|--------|------------|
| 49630 BA.CZ.A.3 01.A | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C12/15 N/mm2 VIADOTTO VI06 - Spalla A 12,4 * 12,4 * ,2 - Pila 1 (9,6+,4) * (9,6+,4) * ,2 - Pila 2 (9,6+,4) * (9,6+,4) * ,2 - Pila 3 (9,6+,4) * (9,6+,4) * ,2 - Pila 4 (9,6+,4) * (9,6+,4) * ,2 - Pila 5 (9,6+,4) * (9,6+,4) * ,2 - Pila 6 (9,6+,4) * (9,6+,4) * ,2 - Pila 7 (9,6+,4) * (9,6+,4) * ,2 - Pila 8 (9,6+,4) * (9,6+,4) * ,2 - Pila 9 (9,6+,4) * (9,6+,4) * ,2 | | | | |
| | Totale | m³ | 210,75 | 80,31 | 16.925,33 |
| 49640 BA.CZ.A.3 01.E | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C28/35 N/mm2 VIADOTTO VI06 - Spalla A 12 * 12 * 2 - Pila 1 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 2 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 3 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 4 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 5 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 6 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 7 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 8 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 9 9,6 * 9,6 * 2,5 | | | | |
| | Totale | m³ | 2.361,60 | 109,75 | 259.185,60 |
| 49650 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI06 vedi quantità art BA.CZ.A.3 01.E 2361,60 | | | | |
| | Totale | m³ | 2.361,60 | 5,39 | 12.729,02 |
| 49670 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e simili VIADOTTO VI06 - Spalla A 2 * (12+123) * 2 - Pila 1 2 * (9,6+9,6) * 2,5 - Pila 2 2 * (9,6+9,6) * 2,5 - Pila 3 2 * (9,6+9,6) * 2,5 - Pila 4 2 * (9,6+9,6) * 2,5 - Pila 5 2 * (9,6+9,6) * 2,5 - Pila 6 2 * (9,6+9,6) * 2,5 - Pila 7 2 * (9,6+9,6) * 2,5 - Pila 8 2 * (9,6+9,6) * 2,52 - Pila 9 2 * (9,6+9,6) * 2,5 | | | | |
| | Totale | m² | 1.404,77 | 10,09 | 14.174,13 |
| 49660 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI06 - Spalla A - incidenza 110/mc 110 * 12 * 12 * 2 | | | | |
| | | | 31.680,000 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06A - da SPA a P9 + (n.10 imp. C.A.P. 25m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|--|--------|------------|
| | - PILE incidenza 140 Kg/mc | | | | |
| | - Pila 1 140 * 9,6 * 9,6 * 2,5 | | 32.256,000 | | |
| | - Pila 2 140 * 9,6 * 9,6 * 2,5 | | 32.256,000 | | |
| | - Pila 3 140 * 9,6 * 9,6 * 2,5 | | 32.256,000 | | |
| | - Pila 4 140 * 9,6 * 9,6 * 2,5 | | 32.256,000 | | |
| | - Pila 5 140 * 9,6 * 9,6 * 2,5 | | 32.256,000 | | |
| | - Pila 6 140 * 9,6 * 9,6 * 2,5 | | 32.256,000 | | |
| | - Pila 7 140 * 9,6 * 9,6 * 2,5 | | 32.256,000 | | |
| | - Pila 8 140 * 9,6 * 9,6 * 2,5 | | 32.256,000 | | |
| | - Pila 9 140 * 9,6 * 9,6 * 2,5 | | 32.256,000 | | |
| | Totale | kg | 321.984,000 | 1,00 | 321.984,00 |
| 49620 BA.MT.A.3 29.A | Riempitivi vari e sistemazione superficiale con regolarizzazione delle pendenze, con terre provenienti dagli scavi VIADOTTO VI06 quantità scavi (vedi quantità BA.MT.A.3001.A) 13438,04 - a dedurre volume fondazioni interrante - quantità di cui all'art. BA.CZ.A.3 01.A -1 * 210,75 - quantità di cui all'art. BA.CZ.A.3 01.E -1 * 2361,60 - a dedurre volume elevazioni Spalla A - muro frontale + ringrosso -1 * 12 * 2,7 * 2,1 Pile da 1 a 9 - Pile Ø 3500 -9 * ((1,75*1,75*3,1416)) * 2,35 | | 13.438,04 | | |
| | Totale | m³ | 10.594,19 | 0,90 | 9.534,77 |
| 49580 BA.MT.A.3001.A | Scavo di sbancamento in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi VIADOTTO VI06 - Spalla A ((573,15+182,25)/2) * 3,48 - Pila 1 ((620,64+134,56)/2) * 4,6 - Pila 2 ((529,94+134,56)/2) * 4,30 - Pila 3 ((502,95+134,56)/2) * 3,83 - Pila 4 ((539,3+134,56)/2) * 3,98 - Pila 5 ((451,67+134,56)/2) * 4,52 - Pila 6 ((476,13+134,56)/2) * 4,25 - Pila 7 ((472,11+134,56)/2) * 4,15 - Pila 8 ((516,57+134,56)/2) * 3,96 - Pila 9 ((485,89+134,56)/2) * 3,95 | | 1.314,40 1.736,96 1.428,68 1.220,85 1.340,98 1.324,90 1.297,74 1.258,86 1.289,26 1.225,41 | | |
| | Totale | m³ | 13.438,04 | 1,80 | 24.188,47 |
| 60185 BA.MT.A.3107.A | Fornit.e posa in opera di misto cement.da cava,gettato e costipato in opera in strati di spess<50 cm,con caratter.indicate nel Capit.Op.Civ.con cemento>4 SPALLA A interno (escluso SubBallast e Supercompattato) 6,90 * 7,90 * (10,08-(0,3+0,12)) dente esterno 1su1 per rilev. h>4m (((1,00+4,00)/2)) * 9,70 * 3,00 | | 526,57 72,75 | | |
| | Totale | m³ | 599,32 | 43,81 | 26.256,21 |
| 49610 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi VIADOTTO VI06 vedi quantità art BA.MT.A.3001.A 13438,04 | | 13.438,04 | | |
| | Totale | m³ | 13.438,04 | 0,26 | 3.493,89 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06A - da SPA a P9 + (n.10 imp. C.A.P. 25m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|--|------|-----------|--------|-------------------|
| | Totale VI3 - Fondazioni Euro | | | | 688.471,42 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06A - da SPA a P9 + (n.10 imp. C.A.P. 25m)

VI4 - Spalle

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|------------|--------|-------------------|
| 49680 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 VIADOTTO VI06 SPALLA A - muro frontale 9,70 * 1,2 * 7 - ringrosso muro frontale area da dwg 11,15 * 7 - muri d'ala 2 * 6,65 * 1,2 * 7 2 * 6,65 * ,8 * (10,75-7) - soletta di ripartizione 6,65 * 9,7 * ,5 - paraghiaia 9,70 * 0,50 * (4,25-,7) - ringrosso paraghiaia (area da sez. dwg) 9,7 * ,51 2 * 6,65 * ,17 | | | | |
| | Totale | m ³ | 367,83 | 121,28 | 44.610,42 |
| 49690 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI06 - quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 367,83 | | | | |
| | Totale | m ³ | 367,83 | 5,39 | 1.982,60 |
| 49710 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 VIADOTTO VI06 SPALLA A - muro frontale 2 * (9,7+1,2) * 4 - ringrosso muro frontale perimetro da dwg 9,96 * 4 - muri d'ala (2*2) * (6,65+1,2) * 4 | | | | |
| | Totale | m ² | 252,64 | 13,46 | 3.400,53 |
| 49720 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 VIADOTTO VI06 SPALLA A - muro frontale 2 * (9,7+1,2) * 3 - ringrosso muro perimetro da dwg 9,96 * 3 - muri d'ala (2*2) * (6,65+1,2) * 3 (2*2) * (6,65+,8) * (10,75-7) - soletta di ripartizione 2 * (6,65+9,7) * ,5 - paraghiaia 2 * (9,7+,5) * (4,25-,7) - ringrosso paraghiaia (perim. da sez. dwg) 1,89 * ,51 2 * 2,82 * ,17 | | | | |
| | Totale | m ² | 391,92 | 16,40 | 6.427,49 |
| 49700 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI06 ELEVAZIONE - 120 kg/mc 120 * 367,83 | | | | |
| | Totale | kg | 44.139,600 | 1,00 | 44.139,60 |
| | Totale VI4 - Spalle Euro | | | | 100.560,64 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06A - da SPA a P9 + (n.10 imp. C.A.P. 25m)

VI5 - Pile

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|---|--------|-----------|
| 49730 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 VIADOTTO VI06 - Pila 1 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * 6,3 - Pila 2 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * 6,7 - Pila 3 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * 6,7 - Pila 4 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * 7,4 - Pila 5 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * 7,8 - Pila 6 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * 7,6 - Pila 7 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * 7,8 - Pila 8 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * 8 - Pila 9 Ø 3500 ((1,75*1,75*3,1416)) * 8,2 <div style="text-align: right;">Totale</div> | | 60,61 64,45 64,45 71,19 75,04 73,11 75,04 76,96 78,88 | | |
| | | m³ | 639,73 | 121,28 | 77.586,45 |
| 49740 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI06 Vedi quantità art BA.CZ.A.3 02.F 639,73 <div style="text-align: right;">Totale</div> | | 639,73 | | |
| | | m³ | 639,73 | 5,39 | 3.448,14 |
| 49760 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 VIADOTTO VI06 - Pila 1 Ø 3500 (3,1416*3,5) * 4 - Pila 2 Ø 3500 (3,1416*3,5) * 4 - Pila 3 Ø 3500 (3,1416*3,5) * 4 - Pila 4 Ø 3500 (3,1416*3,5) * 4 - Pila 5 Ø 3500 (3,1416*3,5) * 4 - Pila 6 Ø 3500 (3,1416*3,5) * 4 - Pila 7 Ø 3500 (3,1416*3,5) * 4 - Pila 8 Ø 3500 (3,1416*3,5) * 4 - Pila 9 Ø 3500 (3,1416*3,5) * 4 <div style="text-align: right;">Totale</div> | | 44,00 44,00 44,00 44,00 44,00 44,00 44,00 44,00 44,00 | | |
| | | m² | 396,00 | 13,46 | 5.330,16 |
| 49770 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 VIADOTTO VI06 - Pila 1 Ø 3500 (3,1416*3,5) * (6,3-4) - Pila 2 Ø 3500 (3,1416*3,5) * (6,7-4) - Pila 3 Ø 3500 (3,1416*3,5) * (6,7-4) - Pila 4 Ø 3500 (3,1416*3,5) * (7,4-4) - Pila 5 Ø 3500 (3,1416*3,5) * (7,8-4) - Pila 6 Ø 3500 (3,1416*3,5) * (7,6-4) - Pila 7 Ø 3500 (3,1416*3,5) * (7,8-4) - Pila 8 Ø 3500 (3,1416*3,5) * (8-4) - Pila 9 Ø 3500 (3,1416*3,5) * 4 <div style="text-align: right;">Totale</div> | | 25,30 29,70 29,70 37,40 41,80 39,60 41,80 44,00 44,00 | | |
| | | m² | 333,30 | 16,40 | 5.466,12 |
| 49780 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 - Pila 9 Ø 3500 (3,1416*3,5) * ,2 <div style="text-align: right;">Totale</div> | | 2,20 | | |
| | | m² | 2,20 | 18,53 | 40,77 |
| 49750 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06A - da SPA a P9 + (n.10 imp. C.A.P. 25m)

VI5 - Pile

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------|--|------|------------|--------|-------------------|
| | VIADOTTO VI06 | | | | |
| | - Pila 1 Ø 3500 - incidenza 100 Kg/mc 100 * ((1,75*1,75*3,1416)) * 6,3 | | 6.061,230 | | |
| | - Pila 2 Ø 3500 - incidenza 100 Kg/mc 100 * ((1,75*1,75*3,1416)) * 6,7 | | 6.446,070 | | |
| | - Pila 3 Ø 3500 - incidenza 100 Kg/mc 100 * ((1,75*1,75*3,1416)) * 6,7 | | 6.446,070 | | |
| | - Pila 4 Ø 3500 - incidenza 100 Kg/mc 100 * ((1,75*1,75*3,1416)) * 7,4 | | 7.119,540 | | |
| | - Pila 5 Ø 3500- incidenza 150 Kg/mc 150 * ((1,75*1,75*3,1416)) * 7,8 | | 11.256,570 | | |
| | - Pila 6 Ø 3500- incidenza 150 Kg/mc 150 * ((1,75*1,75*3,1416)) * 7,6 | | 10.967,940 | | |
| | - Pila 7 Ø 3500- incidenza 150 Kg/mc 150 * ((1,75*1,75*3,1416)) * 7,8 | | 11.256,570 | | |
| | - Pila 8 Ø 3500- incidenza 150 Kg/mc 150 * ((1,75*1,75*3,1416)) * 8 | | 11.545,200 | | |
| | - Pila 9 Ø 3500- incidenza 150 Kg/mc 150 * ((1,75*1,75*3,1416)) * 8,2 | | 11.833,830 | | |
| | Totale | kg | 82.933,020 | 1,00 | 82.933,02 |
| | Totale VI5 - Pile Euro | | | | 174.804,66 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06A - da SPA a P9 + (n.10 imp. C.A.P. 25m)

VI6 - Pulvini

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|----------------------------------|---|-------------------------|--|-------------|-------------------|------------|
| 49790 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 VIADOTTO VI06 - Numero 9 pile (da Pila 1 a Pila 9) 9 * 6 * 5,3 * 2,2 | | 629,64 | | | |
| | | Totale | m ³ | 629,64 | 121,28 | 76.362,74 |
| 49800 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI06 vedi quantità art. BA.CZ.A.3 02.F 629,64 | | 629,64 | | | |
| | | Totale | m ³ | 629,64 | 5,39 | 3.393,76 |
| 49820 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 VIADOTTO VI06 - Pila 1 2 * (6+5,3) * 1,7 - Pila 2 2 * (6+5,3) * 1,3 - Pila 3 2 * (6+5,3) * 1,3 - Pila 4 2 * (6+5,3) * ,6 - Pila 5 2 * (6+5,3) * ,2 - Pila 6 2 * (6+5,3) * ,4 - Pila 7 2 * (6+5,3) * ,2 - Pila 8 2 * (6+5,3) * ,5 | | 38,42 | | | |
| | | | 29,38 | | | |
| | | | 29,38 | | | |
| | | | 13,56 | | | |
| | | | 4,52 | | | |
| | | | 9,04 | | | |
| | | | 4,52 | | | |
| | | | 11,30 | | | |
| | | Totale | m ² | 140,12 | 16,40 | 2.297,97 |
| | | 49830 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 VIADOTTO VI06 - Pila 1 2 * (6+5,3) * (2,2-1,7) - Pila 2 2 * (6+5,3) * (2,2-1,3) - Pila 3 2 * (6+5,3) * ,9 - Pila 4 2 * (6+5,3) * (2,2-,6) - Pila 5 2 * (6+5,3) * (2,2-,2) - Pila 6 2 * (6+5,3) * (2,2-,4) - Pila 7 2 * (6+5,3) * 2 - Pila 8 2 * (6+5,3) * (2,2-,5) - Pila 9 2 * (6+5,3) * 2,2 | | 11,30 | |
| | 20,34 | | | | | |
| | 20,34 | | | | | |
| | 36,16 | | | | | |
| | 45,20 | | | | | |
| | 40,68 | | | | | |
| | 45,20 | | | | | |
| | 38,42 | | | | | |
| | 49,72 | | | | | |
| Totale | m ² | | | 307,36 | 18,53 | 5.695,38 |
| 49810 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI06 ELEVAZIONE - 180 kg/mc - q.tà di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 180 * 629,64 | | | | 113.335,200 | |
| | | Totale | kg | 113.335,200 | 1,00 | 113.335,20 |
| Totale VI6 - Pulvini Euro | | | | | 201.085,05 | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06A - da SPA a P9 + (n.10 imp. C.A.P. 25m)

VI7 - Apparecchi di appoggio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|--|------|-----------|-----------|-------------------|
| 7210 BA.OP.A.3106.A | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio di tipo multidirezionale in acciaio teflon, per ogni KN di carico nominale verticale APPOGGI MULTIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 5000kN ----- MULTIDIREZIONALE (n° app. x n° imp. x kN) 1 * 10 * 5000 | | | | |
| | Totale | kN | 50.000,00 | | |
| | | | 50.000,00 | 0,46 | 23.000,00 |
| 7190 VAT.RS3E.A01.0 9.0001 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo FISSO, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcati a singolo binario in C.A.P. L=25m - Lc=22,80m" APPOGGI FISSI DATI CARICO VERTICALE - V = 5000kN CARICO ORIZZONTALE LONGITUDINALE - H = 2500kN ----- LATO FISSO (n° app. x n° imp.) 2 * 10 | | | | |
| | Totale | Cad | 20,00 | | |
| | | | 20,00 | 11.020,00 | 220.400,00 |
| 7200 VAT.RS3E.A01.0 9.0002 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari, di tipo UNIDIREZIONALE, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcati a singolo binario in C.A.P. L=25m - Lc=22,80m" APPOGGI UNIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 5000kN CARICO ORIZZONTALE LONGITUDINALE - HI = 2500kN ----- LATO MOBILE (n° app. x n° imp.) 1 * 10 | | | | |
| | Totale | Cad | 10,00 | | |
| | | | 10,00 | 9.900,00 | 99.000,00 |
| Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro | | | | | 342.400,00 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06A - da SPA a P9 + (n.10 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|--|--------|----------|
| 56395 BA.CZ.A.3 02.F | <p>Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2</p> <p>BAGGIOLI INTEGRATO AL RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. - Sup. frontale 1.69mq - Largh 1.60m</p> <p>SPALLA "A"</p> <p>1 * 1,69 * 1,60</p> <p>RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A.</p> <p>SPALLA "A"</p> <p>2 * 1,20 * 0,65 * 0,70</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m ³ | <p>2,70</p> <p>1,09</p> <p>3,79</p> | 121,28 | 459,65 |
| 56425 BA.CZ.A.3 02.F | <p>Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2</p> <p>BAGGIOLI E RITEGNI PILA CIRCOLARE</p> <p>DATI</p> <p>4 BAGGIOLI INTEGRATI</p> <p>4 * 1,25 * 1,28 * 0,25</p> <p>2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A.</p> <p>2 * 1,25 * ((1,64+1,55)/2) * 0,70</p> <p>1 RITEGNO LONGITUDINALE INTEGRATO IN C.A.</p> <p>1 * 4,22 * 0,50 * 0,70</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre</p> <p>5,88</p> <p>A sommare</p> <hr/> <p>CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI PER PILA</p> <p>da pila 1 a pila 9 9 * 5,88</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m ³ | <p>1,60</p> <p>2,80</p> <p>1,48</p> <p>5,88</p> <p>-5,88</p> <p>52,92</p> <p>52,92</p> | 121,28 | 6.418,14 |
| 56325 BA.CZ.A.3 02.I | <p>Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C45/55 N/mm2</p> <p>CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P.</p> <hr/> <p>DATI GENERALI</p> <p>H.trave=2.10m</p> <p>L.trave=24.40m</p> <p>AREA = 1.09 m²/ml</p> <p>RT= 0.80m</p> <p>Superficie totale casseratura (perimetro x lunghezza travi 11.85m x 24.40)= 289.14 mq</p> <hr/> <p>DATI PER VERIFICA</p> <p>TRAVE IN C.A.P.</p> <p>Sezione Corrente - Zona centrale 1 * ((7,35+7,20)/2) * 1,09</p> <p>Sezione Corrente - Zone laterali 2 * 7,30 * 1,09</p> <p>Sezione ringrossata - Zona testate 2 * ((1,80+0,58)/2) * ((0,83+1,40)/2) * ((0,64+0,25)/2)</p> <p>Sezione di traversi intermedi 2 * ((0,25+0,60)/2) * 1,09</p> <p>Sezione di traversi testate 2 * ((0,35+0,47)/2) * 1,09</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <hr/> <p>DATI PER VERIFICA</p> <p>TRAVERSI</p> <p>Sezione traversi di testata A=0.66mq (2+2) * ((0,71+0,55)/2) * 0,66</p> | m ³ | <p>7,94</p> <p>15,91</p> <p>1,20</p> <p>0,94</p> <p>0,89</p> <p>26,88</p> <p>1,66</p> | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06A - da SPA a P9 + (n.10 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|-----------|--------|------------|
| | Sezione connessione aggiunta traversi testata (q.ta parte della trave) $(4/2) * 1,81 * 0,66 * ((0,71+0,55)/2)$ | | 1,51 | | |
| | Sezione traversi interni $A=0,66mq (2+2) * ((0,54+0,35)/2) * 0,66$ | | 1,19 | | |
| | Sezione connessione aggiunta traversi (q.ta parte della trave) $(4/2) * 1,81 * 0,66 * ((0,54+0,35)/2)$ | | 1,08 | | |
| | Totale parziale | m³ | 5,44 | | |
| | ----- | | | | |
| | zona passi d'uomo testate $2 * 1,85 * ((1,50+1,14)/2) * ((0,71+0,55)/2)$ | | 3,08 | | |
| | passi d'uomo 60cm $-2 * ((3,1416*0,30*0,45)) * ((0,71+0,55)/2)$ | | -0,53 | | |
| | zona passi d'uomo interni $2 * 1,85 * ((1,50+1,14)/2) * ((0,54+0,35)/2)$ | | 2,20 | | |
| | passi d'uomo 60cm $-2 * 0,52 * ((3,1416*0,30*0,45)) * ((0,54+0,35)/2)$ | | -0,20 | | |
| | Totale parziale | m³ | 4,55 | | |
| | ----- | | | | |
| | Totale generale | m³ | 36,87 | | |
| | a dedurre il calcolo -36,87 | | -36,87 | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO TRAVI PER IMPALCATO | | | | |
| | $(2*10) * 36,87$ | | 737,40 | | |
| | Totale | m³ | 737,40 | 148,32 | 109.371,17 |
| 56345 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURA LENTA TRAVI IN C.A.P. vedi RIF.ART - BA.CZ.A.3 02.I 737,40 | | 737,40 | | |
| | Totale | m³ | 737,40 | 5,39 | 3.974,59 |
| 56405 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURE ELEVAZIONE BAGGIOLI E RITEGNI SPALLE vedi RIF.ART - BA.CZ.A.3 02.F 3,79 | | 3,79 | | |
| | Totale | m³ | 3,79 | 5,39 | 20,43 |
| 56435 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURA ELEVAZIONE BAGGIOLI E RITEGNI PILA vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F 52,92 | | 52,92 | | |
| | Totale | m³ | 52,92 | 5,39 | 285,24 |
| 56375 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 CASSONCIONE FERROVIARIO IN C.A.P. Superficie totale cassetta travi (perimetro x lunghezza travi $11,85m * 24,40$)= 289,14 mq 289,14 Superficie totale cassetta traversi escluso passo d'uomo (2 lati x 4 traversi x sup.3,94mq) =31,52 mq 31,52 | | 289,14 | | |
| | Totale parziale | m² | 320,66 | | |
| | A dedurre 320,66 | | -320,66 | | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO CASSERO TRAVI IN C.A.P. PER IMPALCATO SPA-P1 | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06A - da SPA a P9 + (n.10 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|-----------|--------|-----------|
| 56415 BA.CZ.A.3 05.B | 2 * 320,66 | m ² | 641,32 | 16,40 | 10.517,65 |
| | Totale | | 641,32 | | |
| 5010 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 | m ² | | 16,40 | 162,20 |
| | BAGGIOLI INTEGRATO AL RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. - Sup. frontale 1.69mq - Largh 1.60m | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | |
| | 1 * 2 * 1,69 | | 3,38 | | |
| | 1 * 2 * 1,60 * 0,70 | | 2,24 | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | |
| | 2 * (1,20+0,65+1,20) * 0,70 | | 4,27 | | |
| | Totale | | 9,89 | | |
| 56385 | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 | m ² | | 18,53 | 2.481,54 |
| | BAGGIOLI E RITEGNI PILA | | | | |
| | DATI | | | | |
| | 4 BAGGIOLI INTEGRATI | | | | |
| | 4 * ((1,25+1,28)) * 0,25 | | 2,53 | | |
| | 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. | | | | |
| | 4 * 1,25 * 0,70 | | 3,50 | | |
| | 2 * ((1,64+1,55)/2) * 0,70 | | 2,24 | | |
| | 1 RITEGNO LONGITUDINALE INTEGRATO IN C.A. | | | | |
| | 2 * 4,22 * 0,70 | | 5,91 | | |
| | 2 * 0,50 * 0,70 | | 0,70 | | |
| | Totale parziale | | 14,88 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 14,88 | | -14,88 | | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO CASSERO BAGGIOLI E RITEGNI | | | | |
| | P1 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P2 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P3 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P4 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P5 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P6 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P7 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P8 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P9 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | Totale | | 133,92 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06A - da SPA a P9 + (n.10 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|---|--------|------------|
| BA.CZ.A.3 05.C | <p>altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12</p> <p>CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P.</p> <p>Superficie totale cassetatura travi (perimetro x lunghezza travi 11.85m x 24.40)= 289.14 mq 289,14</p> <p>Superficie totale cassetatura traversi escluso passo d'uomo (2 lati x 4 traversi x sup.3.94mq) =31.52 mq 31,52</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 320,66</p> <p>A sommare</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO CASSERO TRAVI IN C.A.P. PER IMPALCATO</p> <p>P1-P2 2 * 320,66</p> <p>P2-P3 2 * 320,66</p> <p>P3-P4 2 * 320,66</p> <p>P4-P5 2 * 320,66</p> <p>P5-P6 2 * 320,66</p> <p>P6-P7 2 * 320,66</p> <p>P7-P8 2 * 320,66</p> <p>P8-P9 2 * 320,66</p> <p>P9-P10 2 * 320,66</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m ² | <p>289,14</p> <p>31,52</p> <p>320,66</p> <p>-320,66</p> <p>641,32</p> <p>5.771,88</p> | 18,53 | 106.952,94 |
| 4950 BA.CZ.A.3 09.B | <p>Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C.</p> <p>ARMATURE BAGGIOLI E RITEGNI SPALLA</p> <p>- INCIDENZA 300kg/m3</p> <p>-----</p> <p>SPALLA "A"</p> <p>3,79 * 300</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | kg | <p>1.137,000</p> <p>1.137,000</p> | 1,00 | 1.137,00 |
| 56335 BA.CZ.A.3 09.B | <p>Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C.</p> <p>ARMATURA LENTA CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P.</p> <p>DATI GENERALI</p> <p>INCIDENZA ARMATURA LENTA = 160kg/m3</p> <p>-----</p> <p>vedi RIF.ART - BA.CZ.A.3 02.I</p> <p>737,40 * 160</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | kg | <p>117.984,000</p> <p>117.984,000</p> | 1,00 | 117.984,00 |
| 56445 BA.CZ.A.3 09.B | <p>Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C.</p> <p>ARMATURE BAGGIOLI E RITEGNI PILA</p> | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06A - da SPA a P9 + (n.10 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|------------|--------|-----------|
| 56355 BA.CZ.A.3 11.A | - INCIDENZA 300kg/m3 ----- vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F 52,92 * 300 | kg | 15.876,000 | 1,00 | 15.876,00 |
| | Totale | | 15.876,000 | | |
| 56365 BA.CZ.A.3 12.A | Acciaio in opera per strutture in cemento armato precompresso ad armatura pre-tesa. ARMATURA PRE-TESA CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. DATI GENERALI ARMATURA PRE-TESA TRAVI IN C.A.P. = 72 TREFOLI/TRAVE (7 FILI 0.6" - 1102g/m) ----- (2*10) * ((72*1,102*25)) | kg | 39.672,000 | 1,97 | 78.153,84 |
| | Totale | | 39.672,000 | | |
| 5040 BA.CZ.A.3 16.A | Acciaio in fili, trecce e trefoli in opera per strutture in cemento armato precompresso ad armatura post-tesa. ARMATURA POST-TESA TRAVERSI DEL CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. DATI GENERALI ARMATURA POST-TESA TRAVERSI SUP.= 9 TREFOLI/TRAVERSO (7 FILI 0.6" - 1102g/m) ARMATURA POST-TESA TRAVERSI INF. = 7 TREFOLI/TRAVERSO (7 FILI 0.6" - 1102g/m) ----- (2*10) * (4*(9*1,102*5,70)) (2*10) * (4*(7*1,102*5,70)) | kg | 4.522,600 | 2,12 | 17.045,18 |
| | Totale | | 3.517,580 | | |
| 5030 BA.OP.A.3 06.A | Fornitura e posa in opera di malte reoplastiche INGHISAGGIO RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. SPALLA "A" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (1000*0,03) RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "A" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 1 * (1000*0,03) PILE da pila 1 a pila 9 RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*9) * 0,50 * 0,92 * (1000*0,03) RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*9) * 0,50 * 1,11 * (1000*0,03) PILA 10 LATO C.A.P. RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2)*1) * 0,50 * 0,92 * (1000*0,03) RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2)*1) * 0,50 * 1,11 * (1000*0,03) | dm³ | 12,60 | 0,80 | 959,76 |
| | Totale | | 30,00 | | |
| | | | 496,80 | | |
| | | | 599,40 | | |
| | | | 27,60 | | |
| | | | 33,30 | | |
| | | | 1.199,70 | | |
| | Fornitura e posa in opera dei dispositivi di ancoraggio dei ritegni antisismici LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO PER RITEGNO RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. SPALLA "A" | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06A - da SPA a P9 + (n.10 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|-----------------|-----------|--------|-------------------|
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (7850*0,01) | | 32,970 | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "A" | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 0,80 * (7850*0,01) | | 62,800 | | |
| | PILE da pila 1 a pila 9 | | | | |
| | RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*9) * 0,50 * 0,92 * (7850*0,01) | | 1.299,960 | | |
| | RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*9) * 0,50 * 1,11 * (7850*0,01) | | 1.568,430 | | |
| | PILA 10 LATO C.A.P. | | | | |
| | RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2)*1) * 0,50 * 0,92 * (7850*0,01) | | 72,220 | | |
| | RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2)*1) * 0,50 * 1,11 * (7850*0,01) | | 87,135 | | |
| | Totale | kg | 3.123,515 | 3,91 | 12.212,94 |
| 56455 BA.OP.A.3 07.A | Fornitura e posa in opera di cuscinetti di appoggio elastomerici armati | | | | |
| | CUSCINETTI NEOPRENE ARMATO SPALLA "A" | | | | |
| | 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 11,55 | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "A" | | | | |
| | 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 11,55 | | |
| | PILE da pila 1 a pila 9 | | | | |
| | RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. ((2+2)*9) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 207,90 | | |
| | RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. ((2+2)*9) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 207,90 | | |
| | Totale | dm ³ | 438,90 | 62,14 | 27.273,25 |
| 56465 BA.OP.A.3 07.C | Sovrapprezzo per apparecchi d'appoggio elastomerici aventi una dimensione inferiore a 10 dmc. | | | | |
| | CUSCINETTI IN GOMMA ELASTOMERICA ARMATA PER RITEGNO Ritegno longitudinale centrale su Spalle e pile | | | | |
| | DATI ----- RIF.ART. BA.OP.A.3 07.A 438,90 | | 438,90 | | |
| | Totale | dm ³ | 438,90 | 18,64 | 8.181,10 |
| | Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro | | | | 519.466,62 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06A - da SPA a P9 + (n.10 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|--|--------|------------|
| 56470 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES ----- DATI GENERALI LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE NETTA SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=3.45 m^2 Lunghezza totale Lu=24.80m PREDALLE CENTRALI - La=1.60 sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.15 sp. 5cm ----- GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO 1 * (25-0,2) * 3,45 PREDALLES 1 * (25-0,2) * ((2,15+1,60+1,60+2,15)) * 0,05 Totale parziale A dedurre 94,86 A sommare ----- CALCOLO GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES 10 * 94,86 Totale | m³ | 85,56 9,30 94,86 -94,86 948,60 948,60 | 121,28 | 115.046,21 |
| 56475 BA.CZ.A.3 02.G | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C35/45 N/mm2 VELETTE ----- DATI GENERALI VELETTE - H=1.01m sp. 9cm ----- VELETTE 2 * ((25-0,2)) * 0,09 * 1,01 Totale parziale A dedurre 4,51 A sommare ----- CALCOLO VELETTE 10 * 4,51 Totale | m³ | 4,51 4,51 -4,51 45,10 45,10 | 129,90 | 5.858,49 |
| 56495 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE vedi ART.RIF - BA.CZ.A.3 02.F + BA.CZ.A.3 02.G 993,70 Totale | m³ | 993,70 993,70 | 5,39 | 5.356,04 |
| 56505 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE ----- | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06A - da SPA a P9 + (n.10 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|-----------------------------------|--------|-----------|
| | DATI GENERALI SEZIONE SOLETTA IN MEZZERIA H=37cm LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=3.45 m ² Lunghezza totale Lu=24.80m PREDALLE CENTRALI - La=1.60 sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.15 sp. 5cm VELETTE - H=1.01m sp. 9cm | | | | |
| | ----- CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO FRONTALI 2 * 3,45 MURETTI PARABALLAST (2+2) * ((25-0,2)) * 0,70 PREDALLES 1 * (25-0,2) * ((2,15+1,60+1,60+2,15)+(8*0,05)) VELETTE 2 * ((25-0,2)) * (2*(0,09+1,01)) | | 6,90 69,44 195,92 109,12 | | |
| | Totale parziale | m ² | 381,38 | | |
| | A dedurre 381,38 A sommare | | -381,38 | | |
| | ----- CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE SPA-P1 1 * 381,38 P1-P2 1 * 381,38 P2-P3 1 * 381,38 | | 381,38 381,38 381,38 | | |
| | Totale | m ² | 1.144,14 | 18,53 | 21.200,91 |
| 56515 BA.CZ.A.3 05.D | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m.12 e fino a m. 16 CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE | | | | |
| | ----- DATI GENERALI SEZIONE SOLETTA IN MEZZERIA H=37cm LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=3.45 m ² Lunghezza totale Lu=24.80m PREDALLE CENTRALI - La=1.60 sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.15 sp. 5cm VELETTE - H=1.01m sp. 9cm | | | | |
| | ----- CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO FRONTALI 2 * 3,45 MURETTI PARABALLAST (2+2) * ((25-0,2)) * 0,70 PREDALLES 1 * (25-0,2) * ((2,15+1,60+1,60+2,15)+(8*0,05)) VELETTE | | 6,90 69,44 195,92 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06A - da SPA a P9 + (n.10 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|-------------|-------------|------------|
| | 2 * ((25-0,2)) * (2*(0,09+1,01)) | | 109,12 | | |
| | Totale parziale | m ² | 381,38 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 381,38 | | | -381,38 | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE | | | | |
| | P3-P4 | | | | |
| | 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P4-P5 | | | | |
| | 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P5-P6 | | | | |
| | 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P6-P7 | | | | |
| | 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P7-P8 | | | | |
| | 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P8-P9 | | | | |
| | 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P9-P10 | | | | |
| | 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | Totale | m ² | 381,38 | | |
| | | | 2.669,66 | 21,38 | 57.077,33 |
| 56485 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | | | | |
| | ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI GENERALI | | | | |
| | INCIDENZA ARMATURA SOLETTA 140kg/m3 | | | | |
| | INCIDENZA ARMATURA PREDALLES 60kg/m3 | | | | |
| | INCIDENZA ARMATURA VELETTA 20kg/m3 | | | | |
| | ----- | | | | |
| | GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO | | | | |
| | 140 * (25-0,2) * 3,45 | | 11.978,400 | | |
| | PREDALLES | | | | |
| | 60 * (25-0,2) * (2,15+1,60+1,60+2,15) * 0,05 | | 558,000 | | |
| | VELETTE | | | | |
| | 20 * (2*(25-0,2)) * 0,09 * 1,01 | | 90,173 | | |
| | Totale parziale | kg | 12.626,573 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 12626,573 | | | -12.626,573 | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE | | | | |
| | 10 * 12626,573 | | 126.265,730 | | |
| | Totale | kg | 126.265,730 | 1,00 | 126.265,73 |
| 56520 BA.OP.A.3 10.A | Fornitura e posa in opera di coprigiunto trasver sale impermeabile e dielettrico, per escursioni orizzontali fino a 30 mm | | | | |
| | GIUNTI D'IMPALCATO | | | | |
| | DATI | | | | |
| | ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm | | | | |
| | Larghezza Impalcato La=9.70 | | | | |
| | vasca FS | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06A - da SPA a P9 + (n.10 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|-------------------------|--------|-----------|
| 56525 BA.OP.A.3 10.B | in asse spalla 1 * 4,50 | | 4,50 | | |
| | in asse pila 9 * 4,50 | | 40,50 | | |
| | Totale | m | 45,00 | 255,89 | 11.515,05 |
| 56535 BA.OP.A.3 11.A | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre i 30 mm | | | | |
| | GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm Larghezza Impalcato La=9.70 vasca FS in asse spalla 1 * 4,50 * ((105+105-30)) in asse pila 9 * 4,50 * ((105+105-30)) | | 810,00 | | |
| | Totale | m | 7.290,00 8.100,00 | 1,62 | 13.122,00 |
| 56545 BA.OP.A.3 11.B | Fornitura e posa in opera di piattabanda dielettrica per muretti laterali paraballast e marciapiedi, per escursioni fino a 30 mm | | | | |
| | PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse spalla muretti paraballast (2*1) * 1,50 camminamenti+cordoli (2*1) * ((1,78+0,82)) in asse pila muretti paraballast (2*9) * 1,50 camminamenti+cordoli (2*9) * ((1,78+0,82)) | | 3,00 5,20 | | |
| | Totale | m | 27,00 46,80 82,00 | 58,32 | 4.782,24 |
| 56545 BA.OP.A.3 11.B | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre 30 mm | | | | |
| | PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse spalla muretti paraballast (2*1) * 1,50 * ((105+105-30)) camminamenti+cordoli (2*1) * ((1,78+0,82)) * ((105+105-30)) in asse pila muretti paraballast (2*9) * 1,50 * ((105+105-30)) | | 540,00 936,00 | | |
| | Totale | | 4.860,00 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06A - da SPA a P9 + (n.10 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|-----------|--------|----------|
| 56555 BA.OP.A.3 12.A | camminamenti+cordoli (2*9) * ((1,78+0,82)) * ((105+105-30)) | m | 8.424,00 | 0,17 | 2.509,20 |
| | Totale | | 14.760,00 | | |
| | Fornitura e posa in opera di scossalina , dello spessore non inferiore a 2 mm | m | | 35,56 | 3.449,32 |
| | SCOSSALINA GIUNTI D'IMPALCATO DATI Larghezza Impalcato La=9.70 | | | | |
| | in asse spalla | | | | |
| | 1 * 9,70 | | 9,70 | | |
| | in asse pila | | | | |
| | 9 * 9,70 | | 87,30 | | |
| | Totale | | 97,00 | | |
| | Totale VIA - Soletta di completamento Euro | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06A - da SPA a P9 + (n.10 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|--|----------------|-----------|---------|-----------|
| 56605 BA.CZ.C.1103.E | Fornitura di cunicoli per la protezione di cavi a due gole da 140 e 180 mm, di profondità interna 400 mm con fondo a spessore maggiorato, per viadotto o g | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | 1 PER BINARIO AREA SEZIONE CANALETTA A=0.0841m ² | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| | 1 * 25 | | | 25,00 | |
| | Totale parziale | m | | 25,00 | |
| | A dedurre | | | | |
| | 25 | | | -25,00 | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | |
| 10 * 25 | | | 250,00 | | |
| Totale | m | | 250,00 | 31,15 | 7.787,50 |
| 56615 BA.CZ.C.2101.K | Posa in opera di cunicoli in cemento delle dimensioni di 400x100 mm. | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | VEDI RIF. ART. BA.CZ.C.1103.E | | | | |
| 250 | | | 250,00 | | |
| Totale | m | | 250,00 | 14,20 | 3.550,00 |
| 56565 BA.OP.A.3 15.A | Impermeabilizzazione di impalcato e volti a mezzo di manto impermeabile dello spessore non inferiore a 4 mm | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4 | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare = 4.60m 2 * 25 * 4,60 | | | 230,00 | |
| | Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 25 * (1,93+1,93) | | | 96,50 | |
| | Totale parziale | m ² | | 326,50 | |
| | A dedurre | | | | |
| | 326,5 | | | -326,50 | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4 | | | | | |
| 10 * 326,5 | | | 3.265,00 | | |
| Totale | m ² | | 3.265,00 | 10,45 | 34.119,25 |
| 56575 BA.OP.A.3 18.A | Strato protettivo in conglomerato bituminoso dello spessore non inferiore a 5 cm | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE CON STRATO DI CONGLOMERATO BITUMINOSO (43mm) | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare = 4.60m 25 * 4,60 | | | 115,00 | |
| Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 25 * (1,93+1,93) | | | 96,50 | | |
| Totale parziale | m ² | | 211,50 | | |
| A dedurre | | | | | |
| 211,50 | | | -211,50 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06A - da SPA a P9 + (n.10 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|--|--|-----------|-----------|-----------|-----------|
| 56635 BA.OP.A.3 20.A | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE | | | | |
| | 10 * 211,50 | | 2.115,00 | | |
| | Totale | m² | 2.115,00 | 5,92 | 12.520,80 |
| | Fornitura e posa in opera di profilati di acciaio per parapetti, mensole e simili | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| IPE 100 p=8,1 kg/m, 1 MONTANTE OGNI 1.50m PER LATO (2*8,1) * (25/1,5) * 1,05 | | 283,506 | | | |
| PIASTRA DI BASE 200x150x10 p=2,36 kg (2*2,36) * (25/1,5) | | 78,668 | | | |
| PIASTRA DI BASE CON FUNZIONE DI PARAPIEDE 200x5mm p=7,85 kg/m (2*7,85) * 25 | | 392,500 | | | |
| Totale parziale | kg | 754,674 | | | |
| 10% per bulloni, tirafondi e saldature 754,674*10% | | 75,467 | | | |
| Totale generale | kg | 830,141 | | | |
| A dedurre | | | | | |
| 830,141 | | -830,141 | | | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| PARAPETTI PER IMPALCATO | | | | | |
| 10 * 830,141 | | 8.301,410 | | | |
| Totale | kg | 8.301,410 | 1,95 | 16.187,75 | |
| 56645 BA.OP.A.3 21.A | Fornitura e posa in opera di tubi di acciaio doppiamente zincati a caldo per parapetti, mensole e simili | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| | 4 TUBI D=42,4 sp 2,9 p=2,35 kg/m PER LATO (2*4*2,35) * 25 | | 470,000 | | |
| | Totale parziale | kg | 470,000 | | |
| | 10% per bulloni, e saldature 470*10% | | 47,000 | | |
| | Totale generale | kg | 517,000 | | |
| | A dedurre | | | | |
| 517 | | -517,000 | | | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| PARAPETTI PER IMPALCATO | | | | | |
| 10 * 517 | | 5.170,000 | | | |
| Totale | kg | 5.170,000 | 2,11 | 10.908,70 | |
| 5280 BA.PS.A.3 33.A | Fornitura e posa in opera di grigliato metallico, in acciaio zincato, per copertura di pozzetti, cunicoli e simili | | | | |
| | ISPEZIONABILITA' SU PULVINO | | | | |
| | GRIGLIATO PER PIANEROTTOLO PER DISCESA DELLA SCALA OGNI 3 CAMPATE STANDARD 190x120cm | | | | |
| | Grigliato tipo keller da 35kg/mq | | | | |
| (2*3) * 1,90 * 1,20 * 35 | | 478,800 | | | |
| Totale | kg | 478,800 | 2,18 | 1.043,78 | |
| 56595 IT.TU.E.3002.E | Fornitura e posa in opera di tubazione in PVC -U conforme alla norma UNI EN 1401-1 - diametro esterno 250 mm. | | | | |
| | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06A - da SPA a P9 + (n.10 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|--|--|--------|-----------|--------|-----------|
| 56655 OM.ME.C.3 25.A | TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| | SOTTO SOLETTA - DN250 2 * 25 | | 50,00 | | |
| | DISCENDENTE SULLE PILE - DN250 2 * 10 | | 20,00 | | |
| | Totale parziale | m | 70,00 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 70 | | | -70,00 | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 | | | | | |
| 10 * 70 | | | 700,00 | | |
| Totale | m | 700,00 | | 25,65 | 17.955,00 |
| 56655 OM.ME.C.3 25.A | Fornitura e posa in opera di scala in ferro | | | | |
| 56665 OM.ME.C.3 25.B | ISPEZIONABILITA' SU PULVINO | | | | |
| | SCALE DI DISCESA OGNI 3 CAMPATE- COMPRESO TELAIO COMPLETO AL PULVINO E BOTOLA IN METALLO - 180 kg/ml ALTEZZA STANDARD DI DISCESA H=3.10m | | | | |
| | (2*3) * 180 * 3,10 | | 3.348,000 | | |
| | Totale | kg | 3.348,000 | | 3,98 |
| 56665 OM.ME.C.3 25.B | Sovrapprezzo alla voce quando anziché la verniciatura è richiesta la zincatura | | | | |
| 56625 SS.CE.C.3102.B | ISPEZIONABILITA' SU PULVINO | | | | |
| | SCALE DI DISCESA OGNI 3 CAMPATE- COMPRESO TELAIO COMPLETO AL PULVINO E BOTOLA IN METALLO - 180 kg/ml ALTEZZA STANDARD DI DISCESA H=3.10m | | | | |
| | (2*3) * 180 * 3,10 | | 3.348,000 | | |
| | Totale | kg | 3.348,000 | | 0,22 |
| 56625 SS.CE.C.3102.B | Fornitura e posa in opera in corrispondenza dei muretti paraballast di tubo 140x140 sp. 3 mm provvisto di griglia e rete in acciaio keller. | | | | |
| 56585 VAT.RS3E.A01.0 9.0017 | TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| | 2 * (25/3) | | 16,66 | | |
| | Totale parziale | Cad | 16,66 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 16,66 | | | -16,66 | |
| | A sommare | | | | |
| ----- | | | | | |
| TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT | | | | | |
| 10 * 16,66 | | | 166,60 | | |
| Totale | Cad | 166,60 | | 16,14 | 2.688,92 |
| 56585 VAT.RS3E.A01.0 9.0017 | Fornitura e posa in opera pluviale flangiato in PVC DN160 (L=0,50 m) grigliato metallico zincato a caldo (250x250mm) controtelaio speciale zincato costituito da: controtelaio e di manicotto flangiato - Tipo "mexicano" per innesto del pluviale | | | | |
| PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA | | | | | |
| ----- | | | | | |
| DATI | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06A - da SPA a P9 + (n.10 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------|---|------|-----------|--------|-------------------|
| | 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=25m 2 * (25/3) | | 16,66 | | |
| | Totale parziale | Cad | 16,66 | | |
| | A dedurre 16,66 | | -16,66 | | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA 10 * 16,66 | | 166,60 | | |
| | Totale | Cad | 166,60 | 21,54 | 3.588,56 |
| | Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro | | | | 124.411,86 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06B - da P10 a P11 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|--------------------------|--------|-------------------|
| 49850 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI06 - Pila 10 - incidenza 120 Kg/mc 12 * 30 * ((,75*,75*3,1416)) * 120 - Pila 11 - incidenza 120 Kg/mc 12 * 30 * ((,75*,75*3,1416)) * 120 | | 76.334,400 76.334,400 | | |
| | Totale | kg | 152.668,800 | 1,00 | 152.668,80 |
| 60765 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi VIADOTTO VI06 - Pila 10 - 12 * 30 * ((,75*,75*3,1416)) - Pila 11 - 12 * 30 * ((,75*,75*3,1416)) | | 637,20 637,20 | | |
| | Totale | m³ | 1.274,40 | 0,26 | 331,34 |
| 49840 BA.PD.A.3 05.D | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro, del diametro non inferiore a 1500 mm VIADOTTO VI06 - Pila 10 12 * 30 - Pila 11 12 * 30 | | 360,00 360,00 | | |
| | Totale | m | 720,00 | 221,96 | 159.811,20 |
| | Totale VI2 - Pali o pozzi Euro | | | | 312.811,34 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06B - da P10 a P11 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|-------------|--------|------------|
| 49960 BA.CZ.A.3 01.A | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C12/15 N/mm2 VIADOTTO VI06 - Pila 10 (16,5+,4) * (16,5+,4) * ,2 - Pila 11 (16,5+,4) * (16,5+,4) * ,2 | | | | |
| | | | 57,12 | | |
| | | | 57,12 | | |
| | Totale | m ³ | 114,24 | 80,31 | 9.174,61 |
| 49970 BA.CZ.A.3 01.E | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C28/35 N/mm2 VIADOTTO VI06 - Pila 10 16,5 * 16,5 * 3 - Pila 11 16,5 * 16,5 * 3 | | | | |
| | | | 816,75 | | |
| | | | 816,75 | | |
| | Totale | m ³ | 1.633,50 | 109,75 | 179.276,63 |
| 49980 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI06 vedi quantità art BA.CZ.A.3 01.E 1633,50 | | | | |
| | | | 1.633,50 | | |
| | Totale | m ³ | 1.633,50 | 5,39 | 8.804,57 |
| 50000 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e simili VIADOTTO VI06 - Pila 10 2 * (16,5+16,5) * 3 - Pila 11 2 * (16,5+16,5) * 3 | | | | |
| | | | 198,00 | | |
| | | | 198,00 | | |
| | Totale | m ² | 396,00 | 10,09 | 3.995,64 |
| 49990 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI06 - Pila 10 - incidenza 140 Kg/mc 140 * 16,5 * 16,5 * 3 - Pila 11 - incidenza 140 Kg/mc 140 * 16,5 * 16,5 * 3 | | | | |
| | | | 114.345,000 | | |
| | | | 114.345,000 | | |
| | Totale | kg | 228.690,000 | 1,00 | 228.690,00 |
| 49950 BA.MT.A.3 29.A | Riempitivi vari e sistemazione superficiale con regolarizzazione delle pendenze, con terre provenienti dagli scavi VIADOTTO VI06 quantità scavi (vedi quantità BA.MT.A.3001.A) 3714,20 - a dedurre volume fondazioni interrata - quantità di cui all'art. BA.CZ.A.3 01.A -1 - quantità di cui all'art. BA.CZ.A.3 01.E -1 - a dedurre volume elevazioni Pile da 10 a 11 - Pile Ø 4500 -2 * ((2,25*2,25*3,1416)) * 2,35 | | | | |
| | | | 3.714,20 | | |
| | | | -1,00 | | |
| | | | -1,00 | | |
| | | | -74,73 | | |
| | Totale | m ³ | 3.637,47 | 0,90 | 3.273,72 |
| 49910 BA.MT.A.3001.A | Scavo di sbancamento in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi VIADOTTO VI06 - Pila 10 ((717,51+134,56)/2) * 4,52 - Pila 11 ((687,74+134,56)/2) * 4,35 | | | | |
| | | | 1.925,70 | | |
| | | | 1.788,50 | | |
| | Totale | m ³ | 3.714,20 | 1,80 | 6.685,56 |
| 49940 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi VIADOTTO VI06 vedi quantità art BA.MT.A.3001.A 3714,20 | | | | |
| | | | 3.714,20 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06B - da P10 a P11 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|--|----------------|-----------|--------|-------------------|
| | Totale | m ³ | 3.714,20 | 0,26 | 965,69 |
| | Totale VI3 - Fondazioni Euro | | | | 440.866,42 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06B - da P10 a P11 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VI5 - Pile

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------------|--|------|------------|--------|------------------|
| 50010 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 VIADOTTO VI06 - Pila 10 Ø 4500 1 * ((2,25*2,255*3,1416)) * 7,95 - Pila 11 Ø 4500 1 * ((2,25*2,255*3,1416)) * 8,95 <div style="text-align: right;">Totale</div> | m³ | 269,38 | 121,28 | 32.670,41 |
| 50020 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI06 Vedi quantità art BA.CZ.A.3 02.F 269,38 <div style="text-align: right;">Totale</div> | m³ | 269,38 | 5,39 | 1.451,96 |
| 50040 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 VIADOTTO VI06 - Pila 10 Ø 4500 1 * (3,1416*4,5) * 4 - Pila 11 Ø 4500 1 * (3,1416*4,5) * 4 <div style="text-align: right;">Totale</div> | m² | 113,12 | 13,46 | 1.522,60 |
| 50050 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 VIADOTTO VI06 - Pila 10 Ø 4500 1 * (3,1416*4,5) * (7,95-4) - Pila 11 Ø 4500 1 * (3,1416*4,5) * 4 <div style="text-align: right;">Totale</div> | m² | 112,41 | 16,40 | 1.843,52 |
| 50060 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 - Pila 11 Ø 4500 1 * (3,1416*4,5) * ,95 <div style="text-align: right;">Totale</div> | m² | 13,43 | 18,53 | 248,86 |
| 50030 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI06 - Pila 10 Ø 4500 - incidenza 135 Kg/mc 135 * ((2,25*2,25*3,1416)) * 7,95 - Pila 11 Ø 4500 - incidenza 100 Kg/mc 100 * ((2,25*2,25*3,1416)) * 8,95 <div style="text-align: right;">Totale</div> | kg | 31.303,048 | 1,00 | 31.303,05 |
| Totale VI5 - Pile Euro | | | | | 69.040,40 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06B - da P10 a P11 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VI6 - Pulvini

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|------------|--------|------------------|
| 50070 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 VIADOTTO VI06 - Numero 2 pile (da Pila 10 a Pila 11) 2 * 6 * 5,3 * 2,2 | | 139,92 | | |
| | Totale | m ³ | 139,92 | 121,28 | 16.969,50 |
| 50080 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI06 vedi quantità art. BA.CZ.A.3 02.F 139,92 | | 139,92 | | |
| | Totale | m ³ | 139,92 | 5,39 | 754,17 |
| 50110 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 VIADOTTO VI06 - Pila 10 2 * (6+5,3) * 2,2 - Pila 11 2 * (6+5,3) * 2,2 | | 49,72 | | |
| | | | 49,72 | | |
| | Totale | m ² | 99,44 | 18,53 | 1.842,62 |
| 50090 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI06 ELEVAZIONE - 180 kg/mc - q.tà di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 180 * 139,92 | | 25.185,600 | | |
| | Totale | kg | 25.185,600 | 1,00 | 25.185,60 |
| | Totale VI6 - Pulvini Euro | | | | 44.751,89 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06B - da P10 a P11 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VI7 - Apparecchi di appoggio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|---|------|------------------------|-----------|------------------|
| 9140 BA.OP.A.3106.A | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio di tipo multidirezionale in acciaio teflon, per ogni KN di carico nominale verticale APPOGGI MULTIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 10200kN ----- LATO MOBILE (n° app. x n° imp. x kN) 2 * 1 * 10200 Totale | kn | 20.400,00 20.400,00 | 0,46 | 9.384,00 |
| 9120 VAT.RS3E.A01.0 9.0015 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo VINCOLO MECCANICO, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcati a singolo binario a sez. mista in Acc/Cls. L=50m - Lc=48,0m" IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=50m DISPOSITIVO MECCANICO DATI CARICO ORIZZONTALE TRASVERSALE - HT = 5200kN ----- LATO FISSO (n° app. x n° imp.) 1 * 1 LATO MOBILE (n° app. x n° imp.) 1 * 1 Totale | Cad | 1,00 1,00 2,00 | 6.864,00 | 13.728,00 |
| 9130 VAT.RS3E.A01.0 9.0016 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo UNIDIREZIONALE, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcati a singolo binario a sez. mista in Acc/Cls. L=50m - Lc=48,0m " IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=50m APPOGGI UNIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V =10200kN CARICO ORIZZONTALE TRASVERSALE- H =5200kN ----- LATO FISSO (n° app. x n° imp.) 2 * 1 Totale | Cad | 2,00 2,00 | 20.726,40 | 41.452,80 |
| Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro | | | | | 64.564,80 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06B - da P10 a P11 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|--|----------------|-----------|--------|----------|
| 9150 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | |
| | BAGGIOLI E RITEGNI PILA 10 - P11 | | | | |
| | DATI LATO C.A.P. | | | | |
| | 2 BAGGIOLI INTEGRATI | | | | |
| | 2 * 1,25 * 1,28 * 0,25 | | 0,80 | | |
| | 1 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. | | | | |
| | 1 * 1,68 * 0,85 * 0,70 | | 1,00 | | |
| | DATI LATO ACC./CLS. | | | | |
| | 2 BAGGIOLI INTEGRATI | | | | |
| | 2 * 1,50 * 1,35 * 0,25 | | 1,01 | | |
| | 1 RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | |
| | 2 * 6,50 * 0,60 * 0,70 | | 5,46 | | |
| | 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. | | | | |
| | 2 * 1,35 * 0,65 * 0,80 | | 1,40 | | |
| | Totale parziale | m ³ | 9,67 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 9,67 | | | -9,67 | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI da pila 10 a pila 11 | | | | |
| | 2 * 9,67 | | 19,34 | | |
| | Totale | m ³ | 19,34 | 121,28 | 2.345,56 |
| 9160 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. | | | | |
| | ARMATURA ELEVAZIONE BAGGIOLI E RITEGNI PILA | | | | |
| | vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F | | | | |
| | 19,34 | | 19,34 | | |
| | Totale | m ³ | 19,34 | 5,39 | 104,24 |
| 9180 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 | | | | |
| | BAGGIOLI E RITEGNI PILA 10-11 | | | | |
| | DATI LATO C.A.P. | | | | |
| | 2 BAGGIOLI INTEGRATI | | | | |
| | 2 * ((1,25+1,28)) * 0,25 | | 1,27 | | |
| | 1 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. | | | | |
| | 1 * 1,68 * 0,70 | | 1,18 | | |
| | 2 * 2,42 * 0,70 | | 3,39 | | |
| | DATI LATO ACC./CLS. | | | | |
| | 2 BAGGIOLI INTEGRATI | | | | |
| | 2 * ((1,50+1,35)) * 0,25 | | 1,43 | | |
| | 1 RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | |
| | 2 * 5,20 * 0,70 | | 7,28 | | |
| | 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. | | | | |
| | 2 * 1,95 * 0,80 | | 3,12 | | |
| | 2 * 0,65 * 0,80 | | 1,04 | | |
| | 2 * 1,35 * 0,80 | | 2,16 | | |
| | Totale parziale | m ² | 20,87 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 20,87 | | | -20,87 | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06B - da P10 a P11 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|--|--|-----------------|-----------|--------|------------------|
| 9170 BA.CZ.A.3 09.B | CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI da pila 10 a pila 11 2 * 20,87 | m ² | 41,74 | 18,53 | 773,44 |
| | Totale | | 41,74 | | |
| 9200 BA.CZ.A.3 16.A | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. ARMATURE BAGGIOLI E RITEGNI PILA - INCIDENZA 300kg/m3 ----- vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F 19,34 * 300 | kg | 5.802,000 | 1,00 | 5.802,00 |
| | Totale | | 5.802,000 | | |
| 9190 BA.OP.A.3 06.A | Fornitura e posa in opera di malte reoplastiche INGHISAGGIO PILA 10 A 11 RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*2) * 0,50 * 0,92 * (1000*0,03) RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*2) * 0,50 * 1,11 * (1000*0,03) | dm ³ | 110,40 | 0,80 | 194,88 |
| | Totale | | 243,60 | | |
| 9210 BA.OP.A.3 07.A | Fornitura e posa in opera dei dispositivi di ancoraggio dei ritegni antisismici LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO PER RITEGNO PILA 10 A 11 RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*2) * 0,50 * 0,92 * (7850*0,01) RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*2) * 0,50 * 1,11 * (7850*0,01) | kg | 288,880 | 3,91 | 2.492,31 |
| | Totale | | 637,420 | | |
| 9220 BA.OP.A.3 07.C | Fornitura e posa in opera di cuscinetti di appoggio elastomerici armati CUSCINETTI NEOPRENE ARMATO PILA 10 A 11 RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. ((2+2)*2) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. ((2+2)*2) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | dm ³ | 46,20 | 62,14 | 5.741,74 |
| | Totale | | 92,40 | | |
| 9220 BA.OP.A.3 07.C | Sovrapprezzo per apparecchi d'appoggio elastomerici aventi una dimensione inferiore a 10 dmc. CUSCINETTI IN GOMMA ELASTOMERICA ARMATA PER RITEGNO Ritegno longitudinale centrale su Spalle e pile DATI ----- RIF.ART. BA.OP.A.3 07.A 92,40 | dm ³ | 92,40 | 18,64 | 1.722,34 |
| | Totale | | 92,40 | | |
| Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro | | | | | 19.176,51 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06B - da P10 a P11 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VI9 - Travi d'impalcato in acciaio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|--|----------------|--|--------|-------------------|
| 9250 PM.MR.A.3 03.A | <p>Grigliato alveolare in acciaio S185 UNI EN 10025:2005 zincato a caldo, in opera.</p> <p>IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=50.00</p> <p>Grigliato alveolare in acciaio S185 UNI EN 10025:2005 zincato a caldo, con maglia da mm 30x30, piatto portante da mm 30x3, asta secondaria da mm 20x3, pressato, elettrofuso, elettrosaldato, oppure di altro tipo ma di equivalenti caratteristiche geometriche, nonché di peso e di portata non inferiore a quelli relativi al tipo sopraindicato compresi gli organi di attacco pure in acciaio zincato a caldo, in opera.</p> <p>CAMPATA N°1 L=49.85m</p> <p>1 * 49,85 * 2,5</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 124,63</p> <p>A sommare -----</p> <p>CALCOLO GRIGLIATO IMPALCATI RETICOLARI</p> <p>1 * 124,63</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m ² | <p>124,63</p> <p>124,63</p> <p>-124,63</p> <p>124,63</p> <p>124,63</p> | 109,44 | 13.639,51 |
| 9230 PM.MR.A.3102.C | <p>Acciaio UNI EN 10025 nuovo di ogni specie, fornito e lavorato, in opera, della qualità S275J2 e S275J0 e S355J2 e S355J0.</p> <p>IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=50.00</p> <p>TRAVATA METALLICA</p> <p>DATI</p> <p>PORTATA TEORICA 38.00mt</p> <p>PESO TRAVATA RETICOLARE 35 kN/m = 3568.95</p> <p>3568,95 * 50</p> <p>incremento per saldature e bullonature 4%</p> <p>178447,50*4%</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 185585,40</p> <p>A sommare -----</p> <p>CALCOLO TRAVATA</p> <p>1 * 185585,40</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | kg | <p>178.447,500</p> <p>7.137,900</p> <p>185.585,400</p> <p>-185.585,400</p> <p>185.585,400</p> <p>185.585,400</p> | 2,22 | 411.999,59 |
| 9240 PM.MR.A.3102.D | <p>Sovrapprezzo alla voce PM.MR.A.3102.C per vari eseguiti di punta con avanbecco ed eventuale retrobecco.</p> <p>VARO TRAVATA METALLICA</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO TRAVATA L=50.00m</p> <p>1 * 185585,40</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | kg | <p>185.585,400</p> <p>185.585,400</p> | 0,15 | 27.837,81 |
| Totale VI9 - Travi d'impalcato in acciaio Euro | | | | | 453.476,91 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06B - da P10 a P11 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|---|--|------|-----------|--------|-----------|--|
| 9260 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | | |
| | GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI GENERALI | | | | | |
| | LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m | | | | | |
| | AREA SEZIONE NETTA SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=4.00 m^2 | | | | | |
| | Lunghezza totale Lu=49.85m | | | | | |
| | PREDALLE CENTRALI - La=3.05 sp. 5cm | | | | | |
| | PREDALLE LATERALI - La=2.80 sp. 5cm | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO | | | | | | |
| 1 * 49,85 * 4,25 | | | 211,86 | | | |
| PREDALLES | | | | | | |
| 1 * 49,85 * (2,80+3,05+2,80) * 0,05 | | | 21,56 | | | |
| Totale parziale | | m³ | 233,42 | | | |
| A dedurre | | | | | | |
| 233,42 | | | -233,42 | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| CALCOLO GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES | | | | | | |
| 1 * 233,42 | | | 233,42 | | | |
| Totale | | m³ | 233,42 | 121,28 | 28.309,18 | |
| 9265 BA.CZ.A.3 02.G | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C35/45 N/mm2 | | | | | |
| | VELETTE | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI GENERALI | | | | | |
| | VELETTE - H=1.01m sp. 9cm | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | VELETTE | | | | | |
| | 2 * 49,85 * 0,09 * 1,01 | | | 9,06 | | |
| | Totale parziale | | m³ | 9,06 | | |
| | A dedurre | | | | | |
| 9,06 | | | -9,06 | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| CALCOLO VELETTE | | | | | | |
| 1 * 9,06 | | | 9,06 | | | |
| Totale | | m³ | 9,06 | 129,90 | 1.176,89 | |
| 9280 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. | | | | | |
| | ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE vedi ART.RIF - BA.CZ.A.3 02.F + BA.CZ.A.3 02.G | | | | | |
| | 242,48 | | 242,48 | | | |
| Totale | | m³ | 242,48 | 5,39 | 1.306,97 | |
| 9290 BA.CZ.A.3 05.D | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m.12 e fino a m. 16 | | | | | |
| | IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=50.00 CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06B - da P10 a P11 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|---|------|------------|-------------|-----------|
| | DATI GENERALI SEZIONE SOLETTA IN MEZZERIA H=44cm LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=4.25 m ² Lunghezza totale Lu=49.85m PREDALLE CENTRALI - La=3.05m sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.80 sp. 5cm VELETTE - H=1.01m sp. 9cm ----- CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO FRONTALI 2 * 4,25 MURETTI PARABALLAST 2 * 49,85 * (2*0,75) PREDALLES 1 * 49,85 * ((2,80+3,05+2,80)+(6*0,05)) VELETTE 2 * 49,85 * (2*(0,09+1,01)) <div style="text-align: right;">Totale parziale</div> m ² | | 8,50 | | |
| | | | 149,55 | | |
| | | | 446,16 | | |
| | | | 219,34 | | |
| | | | 823,55 | | |
| | A dedurre | | 823,55 | -823,55 | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE P22-P23 1 * 823,55 <div style="text-align: right;">Totale</div> m ² | | 823,55 | | |
| | | | 823,55 | 21,38 | 17.607,50 |
| 9270 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=50.00 ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE ----- DATI GENERALI INCIDENZA ARMATURA SOLETTA 200kg/m3 INCIDENZA ARMATURA PREDALLES 60kg/m3 INCIDENZA ARMATURA VELETTA 20kg/m3 ----- GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO 200 * 49,85 * 4,00 PREDALLES 60 * 49,85 * (2,80+3,05+2,80) * 0,05 VELETTE 20 * (2*49,85) * 0,09 * 1,01 <div style="text-align: right;">Totale parziale</div> kg | | 39.880,000 | | |
| | | | 1.293,608 | | |
| | | | 181,255 | | |
| | | | 41.354,863 | -41.354,863 | |
| | A dedurre | | 41354,863 | | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- CALCOLO ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE 1 * 41354,863 <div style="text-align: right;">Totale</div> kg | | 41.354,863 | | |
| | | | 41.354,863 | 1,00 | 41.354,86 |
| 9300 | Fornitura e posa in opera di coprigiunto trasver sale impermeabile e dielettrico, per escursioni | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06B - da P10 a P11 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|--|--------|-----------|--------|----------|
| BA.OP.A.3 10.A | orizzontali fino a 30 mm GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse pila vasca FS 2 * 4,50 | | 9,00 | | |
| | | Totale | m | 255,89 | 2.303,01 |
| 9310 BA.OP.A.3 10.B | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre i 30 mm GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse pila vasca FS 2 * 4,50 * ((130+130-30)) | | 2.070,00 | | |
| | | Totale | m | 1,62 | 3.353,40 |
| 9320 BA.OP.A.3 11.A | Fornitura e posa in opera di piattabanda dielettrica per muretti laterali paraballast e marciapiedi, per escursioni fino a 30 mm PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse spalla e/o pila muretti paraballast ((2)*2) * 1,50 camminamento+cordoli ((2)*2) * ((1,78+0,82)) | | 6,00 | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | Totale | m | 58,32 | 956,45 |
| 9330 BA.OP.A.3 11.B | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre 30 mm PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse pila muretti paraballast ((2)*2) * 1,50 * ((130+130-30)) camminamento+cordoli ((2)*2) * ((1,78+0,82)) * ((130+130-30)) | | 1.380,00 | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | Totale | m | 0,17 | 641,24 |
| 9340 BA.OP.A.3 12.A | Fornitura e posa in opera di scossalina , dello spessore non inferiore a 2 mm SCOSSALINA GIUNTI D'IMPALCATO DATI Larghezza Impalcato La=9.70 | | 3.772,00 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06B - da P10 a P11 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|---|------|-----------|--------|------------------|
| | in asse pila 2 * 9,70 | | 19,40 | | |
| | Totale | m | 19,40 | 35,56 | 689,86 |
| | Totale VIA - Soletta di completamento Euro | | | | 97.699,36 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06B - da P10 a P11 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---------------------------------|--|----------------|-----------|-----------|----------|
| 9430 BA.CZ.C.1103.E | Fornitura di cunicoli per la protezione di cavi a due gole da 140 e 180 mm, di profondità interna 400 mm con fondo a spessore maggiorato, per viadotto o g | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | 1 PER BINARIO AREA SEZIONE CANALETTA A=0.0841m ² | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=50m | | | | |
| | 1 * 50 | | | 50,00 | |
| | Totale parziale | m | | 50,00 | |
| | A dedurre | | | | |
| | 50 | | | -50,00 | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | |
| 1 * 50 | | | 50,00 | | |
| Totale | m | | 50,00 | 31,15 | 1.557,50 |
| 9440 BA.CZ.C.2101.K | Posa in opera di cunicoli in cemento delle dimensioni di 400x100 mm. | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | VEDI RIF. ART. BA.CZ.C.1103.E | | | | |
| 50 | | | 50,00 | | |
| Totale | m | | 50,00 | 14,20 | 710,00 |
| 9370 BA.OP.A.3 18.A | Strato protettivo in conglomerato bituminoso dello spessore non inferiore a 5 cm | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE CON STRATO DI CONGLOMERATO BITUMINOSO VASCA (50mm) | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=50.00m | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =4.60m 1 * 50 * 4,60 | | | 230,00 | |
| | Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 50 * (1,93+1,93) | | | 193,00 | |
| | Totale parziale | m ² | | 423,00 | |
| | A dedurre | | | | |
| | 423,0 | | | -423,00 | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA | | | | | |
| 1 * 423,0 | | | 423,00 | | |
| Totale | m ² | | 423,00 | 5,92 | 2.504,16 |
| 9460 BA.OP.A.3 20.A | Fornitura e posa in opera di profilati di acciaio per parapetti, mensole e simili | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=50m | | | | |
| | IPE 100 p=8,1 kg/m, 1 MONTANTE OGNI 1.50m PER LATO (2*8,1) * (50/1,5) * 1,05 | | | 566,994 | |
| | PIASTRA DI BASE 200x150x10 p=2,36 kg (2*2,36) * (50/1,5) | | | 157,332 | |
| | PIASTRA DI BASE CON FUNZIONE DI PARAPIEDE 200x5mm p=7,85 kg/m (2*7,85) * 50 | | | 785,000 | |
| | Totale parziale | kg | | 1.509,326 | |
| | 10% per bulloni, tirafondi e saldature 1509,326*10% | | | 150,933 | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06B - da P10 a P11 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|--|------|-----------|------------|----------|
| | Totale generale | kg | 1.660,259 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 1660,259 | | | -1.660,259 | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | PARAPETTI PER IMPALCATO | | | | |
| | 1 * 1660,259 | | 1.660,259 | | |
| | Totale | kg | 1.660,259 | 1,95 | 3.237,51 |
| 9470 BA.OP.A.3 21.A | Fornitura e posa in opera di tubi di acciaio doppiamente zincati a caldo per parapetti, mensole e simili | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=50m | | | | |
| | 4 TUBI D=42,4 sp 2,9 p=2,35 kg/m PER LATO (2*4*2,35) * 50 | | 940,000 | | |
| | Totale parziale | kg | 940,000 | | |
| | 10% per bulloni, e saldature 940*10% | | 94,000 | | |
| | Totale generale | kg | 1.034,000 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 1034 | | | -1.034,000 | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | PARAPETTI PER IMPALCATO | | | | |
| | 1 * 1034 | | 1.034,000 | | |
| | Totale | kg | 1.034,000 | 2,11 | 2.181,74 |
| 9350 BA.OP.A.3107.A | Impermeabilizzazione di impalcato a mezzo di manto impermeabile sintetico eseguito con membrana : per 3 mm di spessore | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=50.00m | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =4.60m 50 * 4,60 | | 230,00 | | |
| | Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 50 * (1,93+1,93) | | 193,00 | | |
| | Totale parziale | m² | 423,00 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 423,0 | | | -423,00 | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm | | | | |
| | 1 * 423,0 | | 423,00 | | |
| | Totale | m² | 423,00 | 20,45 | 8.650,35 |
| 9360 BA.OP.A.3107.B | Sovraprezzo alla precedente sottovoce A per ogni mm in più richiesto rispetto allo spessore di 3 mm | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=50.00m | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =4.60m 1 * 50 * 4,60 | | 230,00 | | |
| | Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 50 * (1,93+1,93) | | 193,00 | | |
| | Totale parziale | m² | 423,00 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06B - da P10 a P11 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|--|----------------|---------------------------|--------|----------|
| | A dedurre 423,0 A sommare ----- | | -423,00 | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm 1 * 423,0 <div style="text-align: right;">Totale</div> | m ² | 423,00 423,00 | 3,84 | 1.624,32 |
| 9500 BA.PS.A.3 33.A | Fornitura e posa in opera di grigliato metallico, in acciaio zincato, per copertura di pozzetti, cunicoli e simili ISPEZIONABILITA' SU PULVINO GRIGLIATO PER PIANEROTTOLO PER DISCESA DELLA SCALA OGNI 3 CAMPATE STANDARD 190x120cm Grigliato tipo keller da 35kg/mq (2*1) * 1,90 * 1,20 * 35 <div style="text-align: right;">Totale</div> | kg | 159,600 159,600 | 2,18 | 347,93 |
| 9420 IT.TU.E.3002.E | Fornitura e posa in opera di tubazione in PVC -U conforme alla norma UNI EN 1401-1 - diametro esterno 250 mm. TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 ----- DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI Lunghezza Impalcato Lu=50m SOTTO SOLETTA - DN250 2 * 50 DISCENDENTE SULLE PILE - DN250 2 * 10 <div style="text-align: right;">Totale parziale</div> | m | 100,00 20,00 120,00 | | |
| | A dedurre 120 A sommare ----- | | -120,00 | | |
| | TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 2 * 120 <div style="text-align: right;">Totale</div> | m | 240,00 240,00 | 25,65 | 6.156,00 |
| 9480 OM.ME.C.3 25.A | Fornitura e posa in opera di scala in ferro ISPEZIONABILITA' SU PULVINO SCALE DI DISCESA OGNI 3 CAMPATE- COMPRESO TELAIO COMPLETO AL PULVINO E BOTOLA IN METALLO - 180 kg/ml ALTEZZA STANDARD DI DISCESA H=3.10m (2*1) * 180 * 3,10 <div style="text-align: right;">Totale</div> | kg | 1.116,000 1.116,000 | 3,98 | 4.441,68 |
| 9490 OM.ME.C.3 25.B | Sovrapprezzo alla voce quando anziché la verniciatura è richiesta la zincatura ISPEZIONABILITA' SU PULVINO SCALE DI DISCESA OGNI 3 CAMPATE- COMPRESO TELAIO COMPLETO AL PULVINO E BOTOLA IN METALLO - 180 kg/ml ALTEZZA STANDARD DI DISCESA H=3.10m (2*1) * 180 * 3,10 <div style="text-align: right;">Totale</div> | kg | 1.116,000 1.116,000 | 0,22 | 245,52 |
| 9450 SS.CE.C.3102.B | Fornitura e posa in opera in corrispondenza dei muretti paraballast di tubo 140x140 sp. 3 mm provvisto di griglia e rete in acciaio keller. TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT ----- DATI | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06B - da P10 a P11 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|---|---|--------|-----------|--------|------------------|--|
| 9410 VAT.RS3E.A01.0 9.0017 | 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=50m 2 * (50/3) | | 33,34 | | | |
| | Totale parziale | Cad | 33,34 | | | |
| | A dedurre 33,34 | | -33,34 | | | |
| | A sommare | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT 1 * 33,34 | | 33,34 | | | |
| | Totale | Cad | 33,34 | 16,14 | 538,11 | |
| | Fornitura e posa in opera pluviale flangiato in PVC DN160 (L=0,50 m) grigliato metallico zincato a caldo (250x250mm) controtelaio speciale zincato costituito da: controtelaio e di manicotto flangiato - Tipo "messicano" per innesto del pluviale PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=50m 2 * (50/3) | | 33,34 | | | |
| Totale parziale | Cad | 33,34 | | | | |
| A dedurre 33,34 | | -33,34 | | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA 1 * 33,34 | | 33,34 | | | | |
| Totale | Cad | 33,34 | 21,54 | 718,14 | | |
| Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro | | | | | 32.912,96 | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06C - da P12 a P13 + (n.3 imp. C.A.P. 25m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---------------------------------------|--|------|---|--------|-------------------|
| 50130 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI06 - Pila 12 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 38 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 13 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 38 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 | | 61.888,320 61.888,320 Totale kg 123.776,640 | 1,00 | 123.776,64 |
| 60775 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi VIADOTTO VI06 - Pila 12 - 9 * 38 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 13 - 9 * 38 * ((,6*,6*3,1416)) | | 386,46 386,46 Totale m³ 772,92 | 0,26 | 200,96 |
| 50190 BA.PD.A.3 05.C | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro, del diametro non inferiore a 1200 mm VIADOTTO VI06 - Pila 12 9 * 38 - Pila 13 9 * 38 | | 342,00 342,00 Totale m 684,00 | 160,63 | 109.870,92 |
| Totale VI2 - Pali o pozzi Euro | | | | | 233.848,52 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06C - da P12 a P13 + (n.3 imp. C.A.P. 25m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|------------|--------|-----------|
| 50250 BA.CZ.A.3 01.A | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C12/15 N/mm2 VIADOTTO VI06 - Pila 12 (9,6+,4) * (9,6+,4) * ,2 - Pila 13 (9,6+,4) * (9,6+,4) * ,2 | | | | |
| | | | 20,00 | | |
| | | | 20,00 | | |
| | Totale | m³ | 40,00 | 80,31 | 3.212,40 |
| 50260 BA.CZ.A.3 01.E | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C28/35 N/mm2 VIADOTTO VI06 - Pila 12 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 13 9,6 * 9,6 * 2,5 | | | | |
| | | | 230,40 | | |
| | | | 230,40 | | |
| | Totale | m³ | 460,80 | 109,75 | 50.572,80 |
| 50270 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI06 vedi quantità art BA.CZ.A.3 01.E 460,8 | | | | |
| | | | 460,80 | | |
| | Totale | m³ | 460,80 | 5,39 | 2.483,71 |
| 50290 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e simili VIADOTTO VI06 - Pila 12 2 * (9,6+9,6) * 2,5 - Pila 13 2 * (9,6+9,6) * 2,5 | | | | |
| | | | 96,00 | | |
| | | | 96,00 | | |
| | Totale | m² | 192,00 | 10,09 | 1.937,28 |
| 50280 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI06 - PILE incidenza 140 Kg/mc - Pila 12 140 * 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 13 140 * 9,6 * 9,6 * 2,5 | | | | |
| | | | 32.256,000 | | |
| | | | 32.256,000 | | |
| | Totale | kg | 64.512,000 | 1,00 | 64.512,00 |
| 50240 BA.MT.A.3 29.A | Riempitivi vari e sistemazione superficiale con regolarizzazione delle pendenze, con terre provenienti dagli scavi VIADOTTO VI06 quantità scavi (vedi quantità BA.MT.A.3001.A) 2521,22 - a dedurre volume fondazioni interrante - quantità di cui all'art. BA.CZ.A.3 01.A -1 * 40 - quantità di cui all'art. BA.CZ.A.3 01.E -1 * 460,8 - a dedurre volume elevazioni Pile da 12 a 13 - Pile Ø 4500 -2 * ((2,25*2,25*3,1416)) * 2,35 | | | | |
| | | | 2.521,22 | | |
| | | | -40,00 | | |
| | | | -460,80 | | |
| | | | -74,73 | | |
| | Totale | m³ | 1.945,69 | 0,90 | 1.751,12 |
| 50200 BA.MT.A.3001.A | Scavo di sbancamento in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi VIADOTTO VI06 - Pila 12 ((514,12+134,56)/2) * 3,92 - Pila 13 ((484,15+134,56)/2) * 4,04 | | | | |
| | | | 1.271,41 | | |
| | | | 1.249,81 | | |
| | Totale | m³ | 2.521,22 | 1,80 | 4.538,20 |
| 50230 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi VIADOTTO VI06 | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06C - da P12 a P13 + (n.3 imp. C.A.P. 25m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|--|------|-----------|--------|-------------------|
| | vedi quantità art BA.MT.A.3001.A 2521,22 | | 2.521,22 | | |
| | Totale | m³ | 2.521,22 | 0,26 | 655,52 |
| | Totale VI3 - Fondazioni Euro | | | | 129.663,03 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06C - da P12 a P13 + (n.3 imp. C.A.P. 25m)

VI5 - Pile

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|------------|--------|------------------|
| 50300 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 VIADOTTO VI06 - Pila 12 Ø 4500 1 * ((2,25*2,25*3,1416)) * 9,7 - Pila 12 Ø 4500 1 * ((2,25*2,25*3,1416)) * 9,7 | | | | |
| | Totale | m ³ | 308,46 | 121,28 | 37.410,03 |
| 50310 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI06 Vedi quantità art BA.CZ.A.3 02.F 308,46 | | | | |
| | Totale | m ³ | 308,46 | 5,39 | 1.662,60 |
| 50330 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 VIADOTTO VI06 - Pila 12 Ø 4500 (3,1416*4,5) * 4 - Pila 13 Ø 4500 (3,1416*4,5) * 4 | | | | |
| | Totale | m ² | 113,12 | 13,46 | 1.522,60 |
| 50340 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 VIADOTTO VI06 - Pila 12 Ø 3500 (3,1416*4,5) * 4 - Pila 13 Ø 3500 (3,1416*4,5) * 4 | | | | |
| | Totale | m ² | 113,12 | 16,40 | 1.855,17 |
| 50350 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 - Pila 12 Ø 3500 (3,1416*4,5) * (9,7-8) - Pila 13 Ø 3500 (3,1416*4,5) * (9,7-8) | | | | |
| | Totale | m ² | 48,08 | 18,53 | 890,92 |
| 50320 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI06- incidenza 100 Kg/mc - q.tà art. BA.CZ.A.3 02.F 100 * 186,62 | | | | |
| | Totale | kg | 18.662,000 | 1,00 | 18.662,00 |
| | Totale VI5 - Pile Euro | | | | 62.003,32 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06C - da P12 a P13 + (n.3 imp. C.A.P. 25m)

VI6 - Pulvini

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|------------|--------|------------------|
| 50360 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 VIADOTTO VI06 - Numero 2 pile (da Pila 12 a Pila 13) 2 * 6 * 5,3 * 2,2 | | | | |
| | Totale | m ³ | 139,92 | 121,28 | 16.969,50 |
| 50370 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI06 vedi quantità art. BA.CZ.A.3 02.F 139,92 | | | | |
| | Totale | m ³ | 139,92 | 5,39 | 754,17 |
| 50400 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 VIADOTTO VI06 - Pila 12 2 * (8+5,3) * 2,2 - Pila 13 2 * (8+5,3) * 2,2 | | | | |
| | Totale | m ² | 117,04 | 18,53 | 2.168,75 |
| 50380 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI06 ELEVAZIONE - 180 kg/mc - q.tà di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 180 * 139,92 | | | | |
| | Totale | kg | 25.185,600 | 1,00 | 25.185,60 |
| | Totale VI6 - Pulvini Euro | | | | 45.078,02 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06C - da P12 a P13 + (n.3 imp. C.A.P. 25m)

VI7 - Apparecchi di appoggio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|---|------|-----------|-----------|-------------------|
| 7240 BA.OP.A.3106.A | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio di tipo multidirezionale in acciaio teflon, per ogni KN di carico nominale verticale APPOGGI MULTIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 5000kN ----- MULTIDIREZIONALE (n° app. x n° imp. x kN) 1 * 3 * 5000 | | | | |
| | Totale | KN | 15.000,00 | | |
| | | | 15.000,00 | 0,46 | 6.900,00 |
| 7220 VAT.RS3E.A01.0 9.0001 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo FISSO, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcati a singolo binario in C.A.P. L=25m - Lc=22,80m" APPOGGI FISSI DATI CARICO VERTICALE - V = 5000kN CARICO ORIZZONTALE LONGITUDINALE - H = 2500kN ----- LATO FISSO (n° app. x n° imp.) 2 * 3 | | | | |
| | Totale | Cad | 6,00 | | |
| | | | 6,00 | 11.020,00 | 66.120,00 |
| 7230 VAT.RS3E.A01.0 9.0002 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari, di tipo UNIDIREZIONALE, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcati a singolo binario in C.A.P. L=25m - Lc=22,80m" APPOGGI UNIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 5000kN CARICO ORIZZONTALE LONGITUDINALE - HI = 2500kN ----- LATO MOBILE (n° app. x n° imp.) 1 * 3 | | | | |
| | Totale | Cad | 3,00 | | |
| | | | 3,00 | 9.900,00 | 29.700,00 |
| Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro | | | | | 102.720,00 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06C - da P12 a P13 + (n.3 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|--|--|----------------|-----------|--------|----------|--|
| 56745 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | | |
| | BAGGIOLI E RITEGNI PILA CIRCOLARE | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | 4 BAGGIOLI INTEGRATI | | | 1,60 | | |
| | 4 * 1,25 * 1,28 * 0,25 | | | | | |
| | 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. | | | 2,80 | | |
| | 2 * 1,25 * ((1,64+1,55)/2) * 0,70 | | | | | |
| | 1 RITEGNO LONGITUDINALE INTEGRATO IN C.A. | | | 1,48 | | |
| | 1 * 4,22 * 0,50 * 0,70 | | | | | |
| | Totale parziale | m ³ | | 5,88 | | |
| A dedurre | | | | | | |
| 5,88 | | | | -5,88 | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI PER PILA | | | | | | |
| da pila 12 a pila 13 2 * 5,88 | | | 11,76 | | | |
| Totale | m ³ | | 11,76 | 121,28 | 1.426,25 | |
| 56685 BA.CZ.A.3 02.I | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C45/55 N/mm2 | | | | | |
| | CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI GENERALI | | | | | |
| | H.trave=2.10m | | | | | |
| | L.trave=24.40m | | | | | |
| | AREA = 1.09 m ² /ml | | | | | |
| | RT= 0.80m | | | | | |
| | Superficie totale cassetatura (perimetro x lunghezza travi 11.85m x 24.40)= 289.14 mq | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI PER VERIFICA | | | | | |
| | TRAVE IN C.A.P. | | | | | |
| | Sezione Corrente - Zona centrale 1 * ((7,35+7,20)/2) * 1,09 | | | 7,94 | | |
| | Sezione Corrente - Zone laterali 2 * 7,30 * 1,09 | | | 15,91 | | |
| | Sezione ringrossata - Zona testate 2 * ((1,80+0,58)/2) * ((0,83+1,40)/2) * ((0,64+0,25)/2) | | | 1,20 | | |
| | Sezione di traversi intermedi 2 * ((0,25+0,60)/2) * 1,09 | | | 0,94 | | |
| | Sezione di traversi testate 2 * ((0,35+0,47)/2) * 1,09 | | | 0,89 | | |
| | Totale parziale | m ³ | | 26,88 | | |
| ----- | | | | | | |
| DATI PER VERIFICA | | | | | | |
| TRAVERSI | | | | | | |
| Sezione traversi di testata A=0.66mq (2+2) * ((0,71+0,55)/2) * 0,66 | | | 1,66 | | | |
| Sezione connessione aggiunta traversi testata (q.ta parte della trave) (4/2) * 1,81 * 0,66 * ((0,71+0,55)/2) | | | 1,51 | | | |
| Sezione traversi interni A=0.66mq (2+2) * ((0,54+0,35)/2) * 0,66 | | | 1,19 | | | |
| Sezione connessione aggiunta traversi (q.ta parte della trave) (4/2) * 1,81 * 0,66 * ((0,54+0,35)/2) | | | 1,08 | | | |
| Totale parziale | m ³ | | 5,44 | | | |
| ----- | | | | | | |
| zona passi d'uomo testate 2 * 1,85 * ((1,50+1,14)/2) * ((0,71+0,55)/2) | | | 3,08 | | | |
| passi d'uomo 60cm -2 * ((3,1416*0,30*0,45)) * ((0,71+0,55)/2) | | | -0,53 | | | |
| zona passi d'uomo interni 2 * 1,85 * ((1,50+1,14)/2) * ((0,54+0,35)/2) | | | 2,20 | | | |
| passi d'uomo 60cm -2 * 0,52 * ((3,1416*0,30*0,45)) * ((0,54+0,35)/2) | | | -0,20 | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06C - da P12 a P13 + (n.3 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|-----------|--------|-----------|
| | Totale parziale | m ³ | 4,55 | | |
| | Totale generale | m ³ | 36,87 | | |
| | a dedurre il calcolo -36,87 | | -36,87 | | |
| | CALCOLO TRAVI PER IMPALCATO (2*3) * 36,87 | | 221,22 | | |
| | Totale | m ³ | 221,22 | 148,32 | 32.811,35 |
| 56705 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURA LENTA TRAVI IN C.A.P vedi RIF.ART - BA.CZ.A.3 02.I 221,22 | | 221,22 | | |
| | Totale | m ³ | 221,22 | 5,39 | 1.192,38 |
| 56755 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURA ELEVAZIONE BAGGIOLI E RITEGNI PILA vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F 11,76 | | 11,76 | | |
| | Totale | m ³ | 11,76 | 5,39 | 63,39 |
| 5460 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 BAGGIOLI E RITEGNI PILA DATI 4 BAGGIOLI INTEGRATI 4 * ((1,25+1,28)) * 0,25 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. 4 * 1,25 * 0,70 2 * ((1,64+1,55)/2) * 0,70 1 RITEGNO LONGITUDINALE INTEGRATO IN C.A. 2 * 4,22 * 0,70 2 * 0,50 * 0,70 | | 2,53 | | |
| | | | 3,50 | | |
| | | | 2,24 | | |
| | | | 5,91 | | |
| | | | 0,70 | | |
| | Totale parziale | m ² | 14,88 | | |
| | A dedurre 14,88 | | -14,88 | | |
| | A sommare | | | | |
| | CALCOLO CASSERO BAGGIOLI E RITEGNI P12 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P13 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | Totale | m ² | 29,76 | 18,53 | 551,45 |
| 56735 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. Superficie totale cassetatura travi (perimetro x lunghezza travi 11.85m x 24.40)= 289.14 mq 289,14 Superficie totale cassetatura traversi escluso passo d'uomo (2 lati x 4 traversi x sup.3.94mq) =31.52 mq 31,52 | | 289,14 | | |
| | | | 31,52 | | |
| | Totale parziale | m ² | 320,66 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06C - da P12 a P13 + (n.3 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|--|--------|-----------|
| | A dedurre 320,66 A sommare ----- | | -320,66 | | |
| | CALCOLO CASSERO TRAVI IN C.A.P. PER IMPALCATO P11-P12 2 * 320,66 P12-P13 2 * 320,66 P13-P14 2 * 320,66 Totale | | 641,32 641,32 641,32 1.923,96 | 18,53 | 35.650,98 |
| 5450 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. ARMATURE BAGGIOLI E RITEGNI PILA - INCIDENZA 300kg/m3 ----- vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F 11,76 * 300 Totale | m² | 3.528,000 3.528,000 | 1,00 | 3.528,00 |
| 56695 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. ARMATURA LENTA CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. DATI GENERALI INCIDENZA ARMATURA LENTA = 160kg/m3 ----- vedi RIF.ART - BA.CZ.A.3 02.I 221,22 * 160 Totale | kg | 35.395,200 35.395,200 | 1,00 | 35.395,20 |
| 56715 BA.CZ.A.3 11.A | Acciaio in opera per strutture in cemento armato precompresso ad armatura pre-tesa. ARMATURA PRE-TESA CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. DATI GENERALI ARMATURA PRE-TESA TRAVI IN C.A.P. = 72 TREFOLI/TRAVE (7 FILI 0.6" - 1102g/m) ----- (2*3) * ((72*1,102*25)) Totale | kg | 11.901,600 11.901,600 | 1,97 | 23.446,15 |
| 56725 BA.CZ.A.3 12.A | Acciaio in fili, trecce e trefoli in opera per strutture in cemento armato precompresso ad armatura post-tesa. ARMATURA POST-TESA TRAVERSI DEL CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. DATI GENERALI ARMATURA POST-TESA TRAVERSI SUP.= 9 TREFOLI/TRAVERSO (7 FILI 0.6" - 1102g/m) ARMATURA POST-TESA TRAVERSI INF. = 7 TREFOLI/TRAVERSO (7 FILI 0.6" - 1102g/m) ----- (2*3) * (4*(9*1,102*5,70)) (2*3) * (4*(7*1,102*5,70)) Totale | kg | 1.356,780 1.055,274 2.412,054 | 2,12 | 5.113,55 |
| 5480 BA.CZ.A.3 16.A | Fornitura e posa in opera di malte reoplastiche INGHISAGGIO | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06C - da P12 a P13 + (n.3 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|---|---|---|-----------|----------|---------|--|
| | PILA 11 LATO C.A.P. RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2)*1) * 0,50 * 0,92 * (1000*0,03) | | 27,60 | | | |
| | RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2)*1) * 0,50 * 1,11 * (1000*0,03) | | 33,30 | | | |
| | PILE da pila 12 a pila 13 RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*2) * 0,50 * 0,92 * (1000*0,03) | | 110,40 | | | |
| | RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*2) * 0,50 * 1,11 * (1000*0,03) | | 133,20 | | | |
| | PILA 14 LATO C.A.P. RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2)*1) * 0,50 * 0,92 * (1000*0,03) | | 27,60 | | | |
| | RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2)*1) * 0,50 * 1,11 * (1000*0,03) | | 33,30 | | | |
| | Totale | dm ³ | 365,40 | 0,80 | 292,32 | |
| | 5470 BA.OP.A.3 06.A | Fornitura e posa in opera dei dispositivi di ancoraggio dei ritegni antisismici LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO PER RITEGNO PILA 11 LATO C.A.P. RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2)*1) * 0,50 * 0,92 * (7850*0,01) | | 72,220 | | |
| | RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2)*1) * 0,50 * 1,11 * (7850*0,01) | | 87,135 | | | |
| | PILE da pila 12 a pila 13 RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*2) * 0,50 * 0,92 * (7850*0,01) | | 288,880 | | | |
| RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*2) * 0,50 * 1,11 * (7850*0,01) | | 348,540 | | | | |
| PILA 14 LATO C.A.P. RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2)*1) * 0,50 * 0,92 * (7850*0,01) | | 72,220 | | | | |
| RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2)*1) * 0,50 * 1,11 * (7850*0,01) | | 87,135 | | | | |
| Totale | kg | 956,130 | 3,91 | 3.738,47 | | |
| 5490 BA.OP.A.3 07.A | Fornitura e posa in opera di cuscinetti di appoggio elastomerici armati CUSCINETTI NEOPRENE ARMATO PILE da pila 12 a pila 13 RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. ((2+2)*2) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 46,20 | | | |
| RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. ((2+2)*2) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 46,20 | | | | |
| Totale | dm ³ | 92,40 | 62,14 | 5.741,74 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06C - da P12 a P13 + (n.3 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|-----------------|-----------|--------|-------------------|
| 56765 BA.OP.A.3 07.C | Sovrapprezzo per apparecchi d'appoggio elastomerici aventi una dimensione inferiore a 10 dmc. CUSCINETTI IN GOMMA ELASTOMERICA ARMATA PER RITEGNO Ritegno longitudinale centrale su Spalle e pile DATI ----- RIF.ART. BA.OP.A.3 07.A 92,40 | | | | |
| | Totale | dm ³ | 92,40 | 18,64 | 1.722,34 |
| | Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro | | | | 150.673,57 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06C - da P12 a P13 + (n.3 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|---|--------|-----------|
| 56770 BA.CZ.A.3 02.F | <p>Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2</p> <p>GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES</p> <p>-----</p> <p>DATI GENERALI LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE NETTA SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=3.45 m^2 Lunghezza totale Lu=24.80m PREDALLE CENTRALI - La=1.60 sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.15 sp. 5cm</p> <p>-----</p> <p>GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO 1 * (25-0,2) * 3,45 PREDALLES 1 * (25-0,2) * ((2,15+1,60+1,60+2,15)) * 0,05</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 94,86 A sommare</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES 3 * 94,86</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m³ | <p>85,56</p> <p>9,30</p> <p>94,86</p> <p>-94,86</p> <p>284,58</p> <p>284,58</p> | 121,28 | 34.513,86 |
| 56775 BA.CZ.A.3 02.G | <p>Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C35/45 N/mm2</p> <p>VELETTE</p> <p>-----</p> <p>DATI GENERALI VELETTE - H=1.01m sp. 9cm</p> <p>-----</p> <p>VELETTE 2 * ((25-0,2)) * 0,09 * 1,01</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 4,51 A sommare</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO VELETTE 3 * 4,51</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m³ | <p>4,51</p> <p>4,51</p> <p>-4,51</p> <p>13,53</p> <p>13,53</p> | 129,90 | 1.757,55 |
| 56795 BA.CZ.A.3 03.B | <p>Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3.</p> <p>ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE vedi ART.RIF - BA.CZ.A.3 02.F + BA.CZ.A.3 02.G 298,11</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m³ | <p>298,11</p> <p>298,11</p> | 5,39 | 1.606,81 |
| 56805 BA.CZ.A.3 05.D | <p>Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m.12 e fino a m. 16</p> <p>CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE</p> <p>-----</p> | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06C - da P12 a P13 + (n.3 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISIVE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|-----------------------------------|--------|-----------|
| | DATI GENERALI SEZIONE SOLETTA IN MEZZERIA H=37cm LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=3.45 m ² Lunghezza totale Lu=24.80m PREDALLE CENTRALI - La=1.60 sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.15 sp. 5cm VELETTE - H=1.01m sp. 9cm | | | | |
| | ----- CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO FRONTALI 2 * 3,45 MURETTI PARABALLAST (2+2) * ((25-0,2)) * 0,70 PREDALLES 1 * (25-0,2) * ((2,15+1,60+1,60+2,15)+(8*0,05)) VELETTE 2 * ((25-0,2)) * (2*(0,09+1,01)) | | 6,90 69,44 195,92 109,12 | | |
| | Totale parziale | m ² | 381,38 | | |
| | A dedurre 381,38 A sommare | | -381,38 | | |
| | ----- CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE P11-P12 1 * 381,38 P12-P13 1 * 381,38 P13-P14 1 * 381,38 | | 381,38 381,38 381,38 | | |
| | Totale | m ² | 1.144,14 | 21,38 | 24.461,71 |
| 56785 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE | | | | |
| | ----- DATI GENERALI INCIDENZA ARMATURA SOLETTA 140kg/m ³ INCIDENZA ARMATURA PREDALLES 60kg/m ³ INCIDENZA ARMATURA VELETTA 20kg/m ³ | | | | |
| | ----- GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO 140 * (25-0,2) * 3,45 PREDALLES 60 * (25-0,2) * (2,15+1,60+1,60+2,15) * 0,05 VELETTE 20 * (2*(25-0,2)) * 0,09 * 1,01 | | 11.978,400 558,000 90,173 | | |
| | Totale parziale | kg | 12.626,573 | | |
| | A dedurre 12626,573 A sommare | | -12.626,573 | | |
| | ----- CALCOLO ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06C - da P12 a P13 + (n.3 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|------------|--------|-----------|
| 56815 BA.OP.A.3 10.A | 3 * 12626,573 Fornitura e posa in opera di coprigiunto trasver sale impermeabile e dielettrico, per escursioni orizzontali fino a 30 mm GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm Larghezza Impalcato La=9.70 vasca FS in asse pila 2 * 4,50 | kg | 37.879,719 | 1,00 | 37.879,72 |
| | | | Totale | | |
| 56825 BA.OP.A.3 10.B | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre i 30 mm GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm Larghezza Impalcato La=9.70 vasca FS in asse pila 2 * 4,50 * ((105+105-30)) | m | 9,00 | 255,89 | 2.303,01 |
| | | | Totale | | |
| 56830 BA.OP.A.3 11.A | Fornitura e posa in opera di piattabanda dielettrica per muretti laterali paraballast e marciapiedi, per escursioni fino a 30 mm PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse pila muretti paraballast (2*2) * 1,50 camminamenti+cordoli (2*2) * ((1,78+0,82)) | m | 1.620,00 | 1,62 | 2.624,40 |
| | | | Totale | | |
| 56835 BA.OP.A.3 11.B | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre 30 mm PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse pila muretti paraballast (2*2) * 1,50 * ((105+105-30)) camminamenti+cordoli (2*2) * ((1,78+0,82)) * ((105+105-30)) | m | 6,00 | 58,32 | 956,45 |
| | | | Totale | | |
| 56845 | Fornitura e posa in opera di scossalina , dello spessore non inferiore a 2 mm | m | 16,40 | 0,17 | 501,84 |
| | | | Totale | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06C - da P12 a P13 + (n.3 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|--|------|-----------|--------|-------------------|
| BA.OP.A.3 12.A | SCOSSALINA GIUNTI D'IMPALCATO DATI Larghezza Impalcato La=9.70 in asse pila 2 * 9,70 | | 19,40 | | |
| | Totale | m | 19,40 | 35,56 | 689,86 |
| | Totale VIA - Soletta di completamento Euro | | | | 107.295,21 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06C - da P12 a P13 + (n.3 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|--|----------------|-----------|---------|-----------|
| 56895 BA.CZ.C.1103.E | Fornitura di cunicoli per la protezione di cavi a due gole da 140 e 180 mm, di profondità interna 400 mm con fondo a spessore maggiorato, per viadotto o g | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | 1 PER BINARIO AREA SEZIONE CANALETTA A=0.0841m ² | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| | 1 * 25 | | | 25,00 | |
| | Totale parziale | m | | 25,00 | |
| | A dedurre | | | | |
| | 25 | | | -25,00 | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | |
| 3 * 25 | | | 75,00 | | |
| Totale | m | | 75,00 | 31,15 | 2.336,25 |
| 56905 BA.CZ.C.2101.K | Posa in opera di cunicoli in cemento delle dimensioni di 400x100 mm. | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | VEDI RIF. ART. BA.CZ.C.1103.E | | | | |
| 75 | | | 75,00 | | |
| Totale | m | | 75,00 | 14,20 | 1.065,00 |
| 56855 BA.OP.A.3 15.A | Impermeabilizzazione di impalcato e volti a mezzo di manto impermeabile dello spessore non inferiore a 4 mm | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4 | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare = 4.60m 2 * 25 * 4,60 | | | 230,00 | |
| | Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 25 * (1,93+1,93) | | | 96,50 | |
| | Totale parziale | m ² | | 326,50 | |
| | A dedurre | | | | |
| | 326,5 | | | -326,50 | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4 | | | | | |
| 3 * 326,5 | | | 979,50 | | |
| Totale | m ² | | 979,50 | 10,45 | 10.235,78 |
| 56865 BA.OP.A.3 18.A | Strato protettivo in conglomerato bituminoso dello spessore non inferiore a 5 cm | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE CON STRATO DI CONGLOMERATO BITUMINOSO (43mm) | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare = 4.60m 25 * 4,60 | | | 115,00 | |
| Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 25 * (1,93+1,93) | | | 96,50 | | |
| Totale parziale | m ² | | 211,50 | | |
| A dedurre | | | | | |
| 211,50 | | | -211,50 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06C - da P12 a P13 + (n.3 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|-------------------------|---|--|-----------|------------------------------|----------------|--|
| 56925 BA.OP.A.3 20.A | A sommare ----- CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE 3 * 211,50 | | 634,50 | | | |
| | Totale | m² | 634,50 | 5,92 | 3.756,24 | |
| | Fornitura e posa in opera di profilati di acciaio per parapetti, mensole e simili | | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO ----- DATI Lunghezza Impalcato Lu=25m IPE 100 p=8,1 kg/m, 1 MONTANTE OGNI 1.50m PER LATO (2*8,1) * (25/1,5) * 1,05 PIASTRA DI BASE 200x150x10 p=2,36 kg (2*2,36) * (25/1,5) PIASTRA DI BASE CON FUNZIONE DI PARAPIEDE 200x5mm p=7,85 kg/m (2*7,85) * 25 | | | 283,506 78,668 392,500 | | |
| | Totale parziale | kg | 754,674 | | | |
| | 10% per bulloni, tirafondi e saldature 754,674*10% | | | 75,467 | | |
| | Totale generale | kg | 830,141 | | | |
| | A dedurre 830,141 | | | -830,141 | | |
| | A sommare ----- PARAPETTI PER IMPALCATO 3 * 830,141 | | | 2.490,423 | | |
| | Totale | kg | 2.490,423 | 1,95 | 4.856,32 | |
| 56935 BA.OP.A.3 21.A | Fornitura e posa in opera di tubi di acciaio doppiamente zincati a caldo per parapetti, mensole e simili | | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO ----- DATI Lunghezza Impalcato Lu=25m 4 TUBI D=42,4 sp 2,9 p=2,35 kg/m PER LATO (2*4*2,35) * 25 | | | 470,000 | | |
| | Totale parziale | kg | 470,000 | | | |
| | 10% per bulloni, e saldature 470*10% | | | 47,000 | | |
| | Totale generale | kg | 517,000 | | | |
| | A dedurre 517 | | | -517,000 | | |
| | A sommare ----- PARAPETTI PER IMPALCATO 3 * 517 | | | 1.551,000 | | |
| | Totale | kg | 1.551,000 | 2,11 | 3.272,61 | |
| | 56885 IT.TU.E.3002.E | Fornitura e posa in opera di tubazione in PVC -U conforme alla norma UNI EN 1401-1 - diametro esterno 250 mm. | | | | |
| | | TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 ----- DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI Lunghezza Impalcato Lu=25m SOTTO SOLETTA - DN250 2 * 25 DISCENDENTE SULLE PILE - DN250 2 * 10 | | | 50,00 20,00 | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06C - da P12 a P13 + (n.3 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-----------------------------------|--|------|-----------|--------|------------------|
| | Totale parziale | m | 70,00 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 70 | | -70,00 | | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 | | | | |
| | 3 * 70 | | 210,00 | | |
| | Totale | m | 210,00 | 25,65 | 5.386,50 |
| 56915 SS.CE.C.3102.B | Fornitura e posa in opera in corrispondenza dei muretti paraballast di tubo 140x140 sp. 3 mm provvisto di griglia e rete in acciaio keller. | | | | |
| | TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| | 2 * (25/3) | | 16,66 | | |
| | Totale parziale | Cad | 16,66 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 16,66 | | -16,66 | | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT | | | | |
| | 3 * 16,66 | | 49,98 | | |
| | Totale | Cad | 49,98 | 16,14 | 806,68 |
| 56875 VAT.RS3E.A01.0 9.0017 | Fornitura e posa in opera pluviale flangiato in PVC DN160 (L=0,50 m) grigliato metallico zincato a caldo (250x250mm) controtelaio speciale zincato costituito da: controtelaio e di manicotto flangiato - Tipo "mexicano" per innesto del pluviale | | | | |
| | PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| | 2 * (25/3) | | 16,66 | | |
| | Totale parziale | Cad | 16,66 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 16,66 | | -16,66 | | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA | | | | |
| | 3 * 16,66 | | 49,98 | | |
| | Totale | Cad | 49,98 | 21,54 | 1.076,57 |
| | Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro | | | | 32.791,95 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06D - da P14 a 22 + (n.9 imp. Acc./Cls. 40m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|-------------|--------|------------|
| 50420 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI06 - Pila 14 - incidenza 120 Kg/mc 9 * 32 * ((,75*,75*3,1416)) * 120 - Pila 15 - incidenza 120 Kg/mc 9 * 32 * ((,75*,75*3,1416)) * 120 - Pila 16 - incidenza 120 Kg/mc 9 * 32 * ((,75*,75*3,1416)) * 120 - Pila 17- - incidenza 120 Kg/mc 9 * 32 * ((,75*,75*3,1416)) * 120 - Pila 18 - - incidenza 120 Kg/mc 9 * 32 * ((,75*,75*3,1416)) * 120 - Pila 19 - incidenza 120 Kg/mc 9 * 32 * ((,75*,75*3,1416)) * 120 - Pila 20 - incidenza 120 Kg/mc 9 * 32 * ((,75*,75*3,1416)) * 120 - Pila 21 - incidenza 120 Kg/mc 9 * 32 * ((,75*,75*3,1416)) * 120 - Pila 22 - incidenza 120 Kg/mc 9 * 35 * ((,75*,75*3,1416)) * 120 | | | | |
| | Totale | kg | 555.332,760 | 1,00 | 555.332,76 |
| 50470 BA.DE.A.5 33.A | Rimozione d'opera di elementi strutturali di acciaio comprese le rotaie e i profilati in genere. VIADOTTO VI06 Travi di ripartizione Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 59263,60 | | | | |
| | Totale | kg | 59.263,600 | 0,03 | 1.777,91 |
| 60785 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi VIADOTTO VI06 - Pila 14 - 9 * 32 * ((,75*,75*3,1416)) - Pila 15 - 9 * 32 * ((,75*,75*3,1416)) - Pila 16 - 9 * 32 * ((,75*,75*3,1416)) - Pila 17- 9 * 32 * ((,75*,75*3,1416)) - Pila 18 - 9 * 32 * ((,75*,75*3,1416)) - Pila 19 - 9 * 32 * ((,75*,75*3,1416)) - Pila 20 - 9 * 32 * ((,75*,75*3,1416)) - Pila 21 - 9 * 32 * ((,75*,75*3,1416)) - Pila 22 - 9 * 35 * ((,75*,75*3,1416)) | | | | |
| | Totale | m³ | 4.635,63 | 0,26 | 1.205,26 |
| 50410 BA.PD.A.3 05.D | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro, del diametro non inferiore a 1500 mm VIADOTTO VI06 - Pila 14 9 * 32 - Pila 15 9 * 32 - Pila 16 9 * 32 - Pila 17 9 * 32 - Pila 18 9 * 32 - Pila 19 9 * 32 - Pila 20 9 * 32 - Pila 21 9 * 32 - Pila 22 9 * 35 | | | | |
| | Totale | m | 2.619,00 | 221,96 | 581.313,24 |
| 50450 BA.PD.A.3 16.A | Formazione di palancolati con palancole tipo 'Larssen' VIADOTTO VI06 OPERE PROVVISORIALI - Pila 21 144 * 12 - Pila 22 144 * 19 | | | | |
| | | | 1.728,00 | | |
| | | | 2.736,00 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06D - da P14 a 22 + (n.9 imp. Acc./Cls. 40m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|------------|--------|---------------------|
| | Totale | m ² | 4.464,00 | 38,15 | 170.301,60 |
| 50460 FA.OM.A.1001.B | Acciaio in profilati, della qualità S 275, lavorato per carpenteria metallica in genere. | | | | |
| | VIADOTTO VI06 | | | | |
| | Travi di ripartizione | | | | |
| | travi HEB400 kg/ml 155.00 | | | | |
| | Pila 21 1 * 46,80 * 155 | | 7.254,000 | | |
| | Puntoni diam.mm.254 s.mm.20 kg/ml 115.00 | | | | |
| | Pila 21 4 * 5,66 * 115 | | 2.603,600 | | |
| | Totale parziale | kg | 9.857,600 | | |
| | Travi di ripartizione | | | | |
| | travi HEB400 kg/ml 155.00 | | | | |
| | Pila 22 4 * 54,20 * 155 | | 33.604,000 | | |
| | Puntoni diam.mm.254 s.mm.20 kg/ml 115.00 | | | | |
| | Pila 22 (4*4) * 5,66 * 115 | | 10.414,400 | | |
| | Totale generale | kg | 53.876,000 | | |
| | 10% per pezzi speciali, saldature, bullonature etc etc (10%) * 53876 | | 5.387,600 | | |
| | Totale generale | kg | 59.263,600 | | |
| | Totale | kg | 59.263,600 | 1,80 | 106.674,48 |
| 50465 FA.OM.A.2001.A | Posa in opera di elementi in acciaio di cui alle voci FA.OM.A.1001 - FA.OM.A.1002 | | | | |
| | VIADOTTO VI06 | | | | |
| | Travi di ripartizione | | | | |
| | Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 59263,60 | | 59.263,600 | | |
| | Totale | kg | 59.263,600 | 0,99 | 58.670,96 |
| | Totale VI2 - Pali o pozzi Euro | | | | 1.475.276,21 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06D - da P14 a 22 + (n.9 imp. Acc./Cls. 40m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|-------------------------------------|--------|------------|
| 50530 BA.CZ.A.3 01.A | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C12/15 N/mm2 VIADOTTO VI06 - Pila 14 (12+,4) * 12,4 * ,2 - Pila 15 (12+,4) * (12+,4) * ,2 - Pila 16 (12+,4) * (12+,4) * ,2 - Pila 17 (12+,4) * (12+,4) * ,2 - Pila 18 (12+,4) * (12+,4) * ,2 - Pila 19 (12+,4) * (12+,4) * ,2 - Pila 20 (12+,4) * (12+,4) * ,2 - Pila 21 (12+,4) * (12+,4) * ,2 - Pila 22 (12+,4) * (12+,4) * ,2 | | | | |
| | Totale | m ³ | 276,75 | 80,31 | 22.225,79 |
| 50540 BA.CZ.A.3 01.E | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C28/35 N/mm2 VIADOTTO VI06 - Pila 14 12 * 12 * 3 - Pila 15 12 * 12 * 3 - Pila 16 12 * 12 * 3 - Pila 17 12 * 12 * 3 - Pila 18 12 * 12 * 3 - Pila 19 12 * 12 * 3 - Pila 20 12 * 12 * 3 - Pila 21 12 * 12 * 3 - Pila 22 12 * 12 * 3 | | | | |
| | Totale | m ³ | 3.888,00 | 109,75 | 426.708,00 |
| 50550 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI06 vedi quantità art BA.CZ.A.3 01.E 3888 | | | | |
| | Totale | m ³ | 3.888,00 | 5,39 | 20.956,32 |
| 50570 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e simili VIADOTTO VI06 - Pila 14 2 * (12+12) * 3 - Pila 15 2 * (12+12) * 3 - Pila 16 2 * (12+12) * 3 - Pila 17 2 * (12+12) * 3 - Pila 18 2 * (12+12) * 3 - Pila 19 2 * (12+12) * 3 - Pila 20 2 * (12+12) * 3 - Pila 21 2 * (12+12) * 3 - Pila 22 2 * (12+12) * 3 | | | | |
| | Totale | m ² | 1.296,00 | 10,09 | 13.076,64 |
| 50560 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI06 - PILE incidenza 140 Kg/mc - Pila 14 140 * 12 * 12 * 3 - Pila 15 140 * 12 * 12 * 3 - Pila 16 140 * 12 * 12 * 3 | | | | |
| | | | 60.480,00 60.480,00 60.480,00 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06D - da P14 a 22 + (n.9 imp. Acc./Cls. 40m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|--|--------|------------|
| | - Pila 17 140 * 12 * 12 * 3 | | 60.480,000 | | |
| | - Pila 18 140 * 12 * 12 * 3 | | 60.480,000 | | |
| | - Pila 19 140 * 12 * 12 * 3 | | 60.480,000 | | |
| | - Pila 20 140 * 12 * 12 * 3 | | 60.480,000 | | |
| | - Pila 21 140 * 12 * 12 * 3 | | 60.480,000 | | |
| | - Pila 22 140 * 12 * 12 * 3 | | 60.480,000 | | |
| | Totale | kg | 544.320,000 | 1,00 | 544.320,00 |
| 50520 BA.MT.A.3 29.A | Riempitivi vari e sistemazione superficiale con regolarizzazione delle pendenze, con terre provenienti dagli scavi VIADOTTO VI06 quantità scavi (vedi quantità BA.MT.C.0101.A 15901,88 - a dedurre volume fondazioni interrare - quantità di cui all'art. BA.CZ.A.3 01.A -1 * 276,75 - quantità di cui all'art. BA.CZ.A.3 01.E -1 * 3888 - a dedurre volume elevazioni Pile da 14 a 22 - Pile Ø 4500 -9 * ((2,25*2,25*3,1416)) * 2,35 | | 15.901,88 | | |
| | Totale | m³ | 11.400,84 | 0,90 | 10.260,76 |
| 50480 BA.MT.A.3001.A | Scavo di sbancamento in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi VIADOTTO VI06 - Pila 14 ((616,72+134,56)/2) * 4,31 - Pila 15 ((679,50+134,56)/2) * 4,66 - Pila 16 ((782,35+134,56)/2) * 5,23 - Pila 17 ((598,84+134,56)/2) * 5,65 - Pila 18 ((712,6+134,56)/2) * 5,02 - Pila 19 ((659,99+134,56)/2) * 4,70 - Pila 20 ((670,37+134,56)/2) * 4,92 | | 1.619,01 1.896,76 2.397,75 2.071,86 2.126,37 1.867,22 1.980,15 | | |
| | Totale | m³ | 13.959,12 | 1,80 | 25.126,42 |
| 50490 BA.MT.A.3003.A | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi fino alla profondità di 2 m VIADOTTO VI06 - Pila 21 (scavo tra palancole) 146,3 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 44 * ,22 * 2 - Pila 22 (scavo tra palancole) 146,3 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 44 * ,22 * 2 | | 292,60 19,36 292,60 19,36 | | |
| | Totale | m³ | 623,92 | 3,27 | 2.040,22 |
| 50500 BA.MT.A.3003.B | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 2 m e fino a 4 m VIADOTTO VI06 - Pila 21 (scavo tra palancole) 146,3 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 44 * ,22 * 2 - Pila 22 (scavo tra palancole) 146,3 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 44 * ,22 * 2 | | 292,60 19,36 292,60 19,36 | | |
| | Totale | m³ | 623,92 | 3,76 | 2.345,94 |
| 60025 BA.MT.A.3003.C | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 4 m e fino a 6 m VIADOTTO VI06 - Pila 21 (scavo tra palancole) 146,3 * ,6 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 44 * ,22 * ,6 - Pila 22 (scavo tra palancole) 146,3 * 2 | | 87,78 5,81 292,60 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06D - da P14 a 22 + (n.9 imp. Acc./Cls. 40m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|-----------|--------|---------------------|
| 60035 BA.MT.A.3003.D | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 44 * ,22 * 2 | | 19,36 | 5,14 | 2.084,53 |
| | Totale | m ³ | 405,55 | | |
| 50510 BA.MT.C.0101.A | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 6 m e fino a 8 m | | 270,66 | 5,92 | 1.708,33 |
| | VIADOTTO VI06 - Pila 22 (scavo tra palancole) 146,3 * 1,85 | | 17,91 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 44 * ,22 * 1,85 | | 288,57 | | |
| | Totale | m ³ | 288,57 | | |
| | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi | | 13.959,12 | 0,26 | 4.134,28 |
| | VIADOTTO VI06 | | 623,92 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3001.A 13959,12 | | 623,92 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.A 623,92 | | 405,55 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.B 623,92 | | 288,57 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.C 405,55 | | 288,57 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.D 288,57 | | 15.901,08 | | |
| | Totale | m ³ | 15.901,08 | | |
| | Totale VI3 - Fondazioni Euro | | | | 1.074.987,23 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06D - da P14 a 22 + (n.9 imp. Acc./Cls. 40m)

VI5 - Pile

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|-----------|--------|------------|
| 50580 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 VIADOTTO VI06 - Pila 14 Ø 4500 ((2,25*2,25*3,1416)) * 9,2 - Pila 15 Ø 4500 ((2,25*2,25*3,1416)) * 9,4 - Pila 16 Ø 4500 ((2,25*2,25*3,1416)) * 9,9 - Pila 17 Ø 4500 ((2,25*2,25*3,1416)) * 9,9 - Pila 18 Ø 4500 ((2,25*2,25*3,1416)) * 9,7 - Pila 19 Ø 4500 ((2,25*2,25*3,1416)) * 9,3 - Pila 20 Ø 4500 ((2,25*2,25*3,1416)) * 9,3 - Pila 21 Ø 4500 ((2,25*2,25*3,1416)) * 8,3 - Pila 22 Ø 4500 ((2,25*2,25*3,1416)) * 11,3 | | | | |
| | Totale | m³ | 1.372,17 | 121,28 | 166.416,78 |
| 50590 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI06 Vedi quantità art BA.CZ.A.3 02.F 1372,17 | | | | |
| | Totale | m³ | 1.372,17 | 5,39 | 7.396,00 |
| 50610 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 VIADOTTO VI06 - Pila 14 Ø 4500 1 * (3,1416*4,5) * 4 - Pila 14 Ø 4500 1 * (3,1416*4,5) * 4 - Pila 14 Ø 4500 1 * (3,1416*4,5) * 4 - Pila 14 Ø 4500 1 * (3,1416*4,5) * 4 - Pila 14 Ø 4500 1 * (3,1416*4,5) * 4 - Pila 14 Ø 4500 1 * (3,1416*4,5) * 4 - Pila 14 Ø 4500 1 * (3,1416*4,5) * 4 - Pila 14 Ø 4500 1 * (3,1416*4,5) * 4 - Pila 14 Ø 4500 1 * (3,1416*4,5) * 4 | | | | |
| | Totale | m² | 509,04 | 13,46 | 6.851,68 |
| 50620 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 VIADOTTO VI06 - Pila 14 Ø 4500 1 * (3,1416*4,5) * 4 - Pila 15 Ø 4500 1 * (3,1416*4,5) * 4 - Pila 16 Ø 4500 1 * (3,1416*4,5) * 4 - Pila 17 Ø 4500 1 * (3,1416*4,5) * 4 - Pila 18 Ø 4500 1 * (3,1416*4,5) * 4 - Pila 19 Ø 4500 1 * (3,1416*4,5) * 4 - Pila 20 Ø 4500 1 * (3,1416*4,5) * 4 - Pila 21 Ø 4500 1 * (3,1416*4,5) * 4 - Pila 22 Ø 4500 1 * (3,1416*4,5) * 4 | | | | |
| | Totale | m² | 509,04 | 16,40 | 8.348,26 |
| 50630 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 - Pila 14 Ø 3500 1 * (3,1416*4,50) * (9,2-8) - Pila 15 Ø 4500 1 * (3,1416*4,50) * (9,4-8) - Pila 16 Ø 4500 1 * (3,1416*4,50) * (9,9-8) - Pila 17 Ø 4500 1 * (3,1416*4,50) * (9,9-8) | | | | |
| | | | 16,97 | | |
| | | | 19,80 | | |
| | | | 26,87 | | |
| | | | 26,87 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06D - da P14 a 22 + (n.9 imp. Acc./Cls. 40m)

VI5 - Pile

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------------|---|------|-------------|--------|-------------------|
| 50600 BA.CZ.A.3 09.B | - Pila 18 Ø 4500 1 * (3,1416*4,50) * (9,7-8) | | 24,04 | | |
| | - Pila 19 Ø 4500 1 * (3,1416*4,50) * (9,3-8) | | 18,38 | | |
| | - Pila 20 Ø 4500 1 * (3,1416*4,50) * (9,3-8) | | 18,38 | | |
| | - Pila 21 Ø 4500 1 * (3,1416*4,50) * ,3 | | 4,24 | | |
| | - Pila 22 Ø 4500 1 * (3,1416*4,50) * (11,3-8) | | 46,66 | | |
| | Totale | m² | 202,21 | 18,53 | 3.746,95 |
| | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | | | | |
| | VIADOTTO VI06- incidenza 130 Kg/mc | | | | |
| | - q.tà art. BA.CZ.A.3 02.F 130 * 1372,17 | | 178.382,100 | | |
| | Totale | kg | 178.382,100 | 1,00 | 178.382,10 |
| Totale VI5 - Pile Euro | | | | | 371.141,77 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06D - da P14 a 22 + (n.9 imp. Acc./Cls. 40m)

VI6 - Pulvini

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|-------------|--------|-------------------|
| 50640 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 VIADOTTO VI06 - Numero 9 pile (da Pila 14 a Pila 22) 9 * 6 * 5,3 * 2,2 | | 629,64 | | |
| | Totale | m ³ | 629,64 | 121,28 | 76.362,74 |
| 50650 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI06 vedi quantità art. BA.CZ.A.3 02.F 629,64 | | 629,64 | | |
| | Totale | m ³ | 629,64 | 5,39 | 3.393,76 |
| 50680 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 VIADOTTO VI06 - Pila 14 2 * (6+5,3) * 2,2 - Pila 15 2 * (6+5,3) * 2,2 - Pila 16 2 * (6+5,3) * 2,2 - Pila 17 2 * (6+5,3) * 2,2 - Pila 18 2 * (6+5,3) * 2,2 - Pila 19 2 * (6+5,3) * 2,2 - Pila 20 2 * (6+5,3) * 2,2 - Pila 21 2 * (6+5,3) * 2,2 - Pila 22 2 * (6+5,3) * ,7 | | 49,72 | | |
| | | | 49,72 | | |
| | | | 49,72 | | |
| | | | 49,72 | | |
| | | | 49,72 | | |
| | | | 49,72 | | |
| | | | 49,72 | | |
| | | | 49,72 | | |
| | | | 15,82 | | |
| | Totale | m ² | 413,58 | 18,53 | 7.663,64 |
| 50690 BA.CZ.A.3 05.D | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m.12 e fino a m. 16 VIADOTTO VI06 - Pila 22 2 * (6+5,3) * (2,2-,7) | | 33,90 | | |
| | Totale | m ² | 33,90 | 21,38 | 724,78 |
| 50660 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI06 ELEVAZIONE - 180 kg/mc - q.tà di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 180 * 629,64 | | 113.335,200 | | |
| | Totale | kg | 113.335,200 | 1,00 | 113.335,20 |
| | Totale VI6 - Pulvini Euro | | | | 201.480,12 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06D - da P14 a 22 + (n.9 imp. Acc./Cls. 40m)

VI7 - Apparecchi di appoggio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|---|------|------------------------------------|-----------|-------------------|
| 9530 BA.OP.A.3106.A | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio di tipo multidirezionale in acciaio teflon, per ogni KN di carico nominale verticale APPOGGI MULTIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 7000kN ----- LATO MOBILE (n° app. x n° imp. x kN) 2 * 9 * 7000 Totale | kN | 126.000,00 ----- 126.000,00 | 0,46 | 57.960,00 |
| 9510 VAT.RS3E.A01.0 9.0005 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo VINCOLO MECCANICO, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcati a singolo binario a sez. mista in Acc/Cls. L=40m - Lc=38,0m" IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40m DISPOSITIVO MECCANICO DATI CARICO ORIZZONTALE TRASVERSALE - Ht = 4000kN ----- LATO FISSO (n° app. x n° imp.) 1 * 9 LATO MOBILE (n° app. x n° imp.) 1 * 9 Totale | Cad | 9,00 9,00 ----- 18,00 | 5.412,00 | 97.416,00 |
| 9520 VAT.RS3E.A01.0 9.0006 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo UNIDIREZIONALE, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcati a singolo binario a sez. mista in Acc/Cls. L=40m - Lc=38,0m " IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40m APPOGGI UNIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V =7000kN CARICO ORIZZONTALE TRASVERSALE- Ht =4000kN ----- LATO FISSO (n° app. x n° imp.) 2 * 9 Totale | Cad | 18,00 ----- 18,00 | 14.224,00 | 256.032,00 |
| Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro | | | | | 411.408,00 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06D - da P14 a 22 + (n.9 imp. Acc./Cls. 40m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|--|------|----------------|--------|----------|
| 9540 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | |
| | BAGGIOLI E RITEGNI PILA 14 | | | | |
| | DATI LATO C.A.P. | | | | |
| | 2 BAGGIOLI INTEGRATI | | | | |
| | 2 * 1,25 * 1,28 * 0,25 | | | 0,80 | |
| | 1 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. | | | | |
| | 1 * 1,68 * 0,85 * 0,70 | | | 1,00 | |
| | DATI LATO ACC./CLS. | | | | |
| | 2 BAGGIOLI INTEGRATI | | | | |
| | 2 * 1,50 * 1,35 * 0,25 | | | 1,01 | |
| | 1 RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | |
| | 2 * 6,50 * 0,60 * 0,70 | | | 5,46 | |
| | 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. | | | | |
| | 2 * 1,35 * 0,65 * 0,80 | | | 1,40 | |
| | Totale parziale | | m ³ | 9,67 | |
| ----- | | | | | |
| | CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI PER PILA | | | | |
| | da pila 15 a pila 22 | | | | |
| | DATI LATO ACC./CLS. | | | | |
| | 4 BAGGIOLI INTEGRATI | | | | |
| | 4 * 1,50 * 1,35 * 0,25 | | | 2,03 | |
| | 2 RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | |
| | 2 * 1,50 * ((0,73+0,60)/2) * 0,70 | | | 1,41 | |
| | 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. | | | | |
| | 2 * 3,40 * 0,65 * 0,80 | | | 3,54 | |
| | Totale parziale | | m ³ | 6,98 | |
| | A dedurre | | | | |
| | 6,98 | | | -6,98 | |
| | A sommare | | | | |
| ----- | | | | | |
| | CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI da pila 15 a pila 23 | | | | |
| | 8 * 6,98 | | | 55,84 | |
| | Totale | | m ³ | 65,51 | |
| | | | | 121,28 | 7.945,05 |
| 9550 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. | | | | |
| | ARMATURA ELEVAZIONE BAGGIOLI E RITEGNI PILA | | | | |
| | vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F | | | | |
| | 65,51 | | | 65,51 | |
| | Totale | | m ³ | 65,51 | |
| | | | | 5,39 | 353,10 |
| 9570 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 | | | | |
| | BAGGIOLI E RITEGNI PILA 14 | | | | |
| | DATI LATO C.A.P. | | | | |
| | 2 BAGGIOLI INTEGRATI | | | | |
| | 2 * ((1,25+1,28)) * 0,25 | | | 1,27 | |
| | 1 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. | | | | |
| | 1 * 1,68 * 0,70 | | | 1,18 | |
| | 2 * 2,42 * 0,70 | | | 3,39 | |
| | DATI LATO ACC./CLS. | | | | |
| | 2 BAGGIOLI INTEGRATI | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06D - da P14 a 22 + (n.9 imp. Acc./Cls. 40m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|--|----------------|-----------|--------|----------|
| | 2 * ((1,50+1,35)) * 0,25 | | 1,43 | | |
| | 1 RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | |
| | 2 * 5,20 * 0,70 | | 7,28 | | |
| | 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. | | | | |
| | 2 * 1,95 * 0,80 | | 3,12 | | |
| | 2 * 0,65 * 0,80 | | 1,04 | | |
| | 2 * 1,35 * 0,80 | | 2,16 | | |
| | Totale parziale | m ² | 20,87 | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI PER PILA | | | | |
| | da pila 15 a pila 22 | | | | |
| | DATI LATO ACC./CLS. | | | | |
| | 4 BAGGIOLI INTEGRATI | | | | |
| | 4 * ((1,50+1,35)) * 0,25 | | 2,85 | | |
| | 2 RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | |
| | 2 * 1,50 * 0,70 | | 2,10 | | |
| | 2 * ((0,73+0,60)/2) * 0,70 | | 0,94 | | |
| | 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. | | | | |
| | 2 * 3,40 * 0,65 * 0,80 | | 3,54 | | |
| | 4 * 0,65 * 0,80 | | 2,08 | | |
| | Totale parziale | m ² | 11,51 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 11,51 | | | -11,51 | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI da pila 15 a pila 16 | | | | |
| | P15 | | | | |
| | 1 * 11,51 | | 11,51 | | |
| | P18 | | | | |
| | 1 * 11,51 | | 11,51 | | |
| | P19 | | | | |
| | 1 * 11,51 | | 11,51 | | |
| | P20 | | | | |
| | 1 * 11,51 | | 11,51 | | |
| | P21 | | | | |
| | 1 * 11,51 | | 11,51 | | |
| | Totale | m ² | 78,42 | | |
| 9575 BA.CZ.A.3 05.D | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m.12 e fino a m. 16 | | | 18,53 | 1.453,12 |
| | CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI PER PILA | | | | |
| | da pila 15 a pila 22 | | | | |
| | DATI LATO ACC./CLS. | | | | |
| | 4 BAGGIOLI INTEGRATI | | | | |
| | 4 * ((1,50+1,35)) * 0,25 | | 2,85 | | |
| | 2 RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | |
| | 2 * 1,50 * 0,70 | | 2,10 | | |
| | 2 * ((0,73+0,60)/2) * 0,70 | | 0,94 | | |
| | 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. | | | | |
| | 2 * 3,40 * 0,65 * 0,80 | | 3,54 | | |
| | 4 * 0,65 * 0,80 | | 2,08 | | |
| | Totale parziale | m ² | 11,51 | | |
| | A dedurre | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06D - da P14 a P22 + (n.9 imp. Acc./Cls. 40m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|---|-----------------|------------|--------|-----------|
| | 11,51 A sommare | | -11,51 | | |
| | ----- CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI | | | | |
| | P16 | | | | |
| | 1 * 11,51 | | 11,51 | | |
| | P17 | | | | |
| | 1 * 11,51 | | 11,51 | | |
| | P22 | | | | |
| | 1 * 11,51 | | 11,51 | | |
| | Totale | m ² | 34,53 | 21,38 | 738,25 |
| 9560 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | | | | |
| | ARMATURE BAGGIOLI E RITEGNI PILA - INCIDENZA 300kg/m3 | | | | |
| | ----- vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F 65,51 * 300 | | 19.653,000 | | |
| | Totale | kg | 19.653,000 | 1,00 | 19.653,00 |
| 9590 BA.CZ.A.3 16.A | Fornitura e posa in opera di malte reoplastiche | | | | |
| | INGHISAGGIO | | | | |
| | PILA 14 A 22 | | | | |
| | RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*9) * 0,50 * 0,92 * (1000*0,03) | | 496,80 | | |
| | RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*9) * 0,50 * 1,11 * (1000*0,03) | | 599,40 | | |
| | Totale | dm ³ | 1.096,20 | 0,80 | 876,96 |
| 9580 BA.OP.A.3 06.A | Fornitura e posa in opera dei dispositivi di ancoraggio dei ritegni antisismici | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO PER RITEGNO | | | | |
| | PILA 14 A 22 | | | | |
| | RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*9) * 0,50 * 0,92 * (7850*0,01) | | 1.299,960 | | |
| | RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*9) * 0,50 * 1,11 * (7850*0,01) | | 1.568,430 | | |
| | Totale | kg | 2.868,390 | 3,91 | 11.215,40 |
| 9600 BA.OP.A.3 07.A | Fornitura e posa in opera di cuscinetti di appoggio elastomerici armati | | | | |
| | CUSCINETTI NEOPRENE ARMATO | | | | |
| | PILA 14 A 22 | | | | |
| | RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. | | | | |
| | ((2+2)*9) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 207,90 | | |
| | RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. | | | | |
| | ((2+2)*9) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 207,90 | | |
| | Totale | dm ³ | 415,80 | 62,14 | 25.837,81 |
| 9610 BA.OP.A.3 07.C | Sovrapprezzo per apparecchi d'appoggio elastomerici aventi una dimensione inferiore a 10 dmc. | | | | |
| | CUSCINETTI IN GOMMA ELASTOMERICA ARMATA PER RITEGNO | | | | |
| | Ritegno longitudinale centrale su Spalle e pile | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06D - da P14 a 22 + (n.9 imp. Acc./Cls. 40m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|--|-----------------|-----------|--------|------------------|
| | DATI ----- RIF.ART. BA.OP.A.3 07.A 415,80 | | | | |
| | Totale | dm ³ | 415,80 | 18,64 | 7.750,51 |
| | Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro | | | | 75.823,20 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06D - da P14 a 22 + (n.9 imp. Acc./Cls. 40m)

VI9 - Travi d'impalcato in acciaio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|--|----------------|--|--------|---------------------|
| 9640 PM.MR.A.3 03.A | <p>Grigliato alveolare in acciaio S185 UNI EN 10025:2005 zincato a caldo, in opera.</p> <p>IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40.00</p> <p>Grigliato alveolare in acciaio S185 UNI EN 10025:2005 zincato a caldo, con maglia da mm 30x30, piatto portante da mm 30x3, asta secondaria da mm 20x3, pressato, elettrofuso, elettrosaldato, oppure di altro tipo ma di equivalenti caratteristiche geometriche, nonché di peso e di portata non inferiore a quelli relativi al tipo sopraindicato compresi gli organi di attacco pure in acciaio zincato a caldo, in opera.</p> <p>CAMPATA N°1 L=39.85m</p> <p>1 * 39,85 * 2,5</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 99,63</p> <p>A sommare -----</p> <p>CALCOLO GRIGLIATO IMPALCATI RETICOLARI</p> <p>9 * 99,63</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m ² | <p>99,63</p> <p>99,63</p> <p style="color: red;">-99,63</p> <p>896,67</p> <p>896,67</p> | 109,44 | 98.131,56 |
| 9630 PM.MR.A.3102.C | <p>Acciaio UNI EN 10025 nuovo di ogni specie, fornito e lavorato, in opera, della qualità S275J2 e S275J0 e S355J2 e S355J0.</p> <p>IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40.00</p> <p>TRAVATA METALLICA</p> <p>DATI</p> <p>PORTATA TEORICA 38.00mt</p> <p>PESO TRAVATA RETICOLARE 32 kN/m = 3263.04</p> <p>3263,04 * 40</p> <p>incremento per saldature e bullonature 4%</p> <p>130521,60*4%</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 135742,464</p> <p>A sommare -----</p> <p>CALCOLO TRAVATA</p> <p>9 * 135742,464</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> <p style="text-align: right;">Totale VI9 - Travi d'impalcato in acciaio Euro</p> | kg | <p>130.521,600</p> <p>5.220,864</p> <p>135.742,464</p> <p style="color: red;">-135.742,464</p> <p>1.221.682,176</p> <p>1.221.682,176</p> | 2,22 | 2.712.134,43 |
| | | | | | 2.810.265,99 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06D - da P14 a 22 + (n.9 imp. Acc./Cls. 40m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|--|------|--|--------|------------|
| 9650 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES ----- DATI GENERALI LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE NETTA SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=4.00 m^2 Lunghezza totale Lu=39.85m PREDALLE CENTRALI - La=3.65 sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.80 sp. 5cm ----- GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO 1 * 39,85 * 4,25 PREDALLES 1 * 39,85 * (2,80+3,05+2,80) * 0,05 Totale parziale A dedurre 186,60 A sommare ----- CALCOLO GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES 9 * 186,60 Totale | m³ | 169,36 17,24 186,60 -186,60 1.679,40 1.679,40 | 121,28 | 203.677,63 |
| 9655 BA.CZ.A.3 02.G | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C35/45 N/mm2 VELETTE ----- DATI GENERALI VELETTE - H=1.01m sp. 9cm ----- VELETTE 2 * 39,85 * 0,09 * 1,01 Totale parziale A dedurre 7,24 A sommare ----- CALCOLO VELETTE 9 * 7,24 Totale | m³ | 7,24 7,24 -7,24 65,16 65,16 | 129,90 | 8.464,28 |
| 9670 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE vedi ART.RIF - BA.CZ.A.3 02.F + BA.CZ.A.3 02.G 1744,56 Totale | m³ | 1.744,56 1.744,56 | 5,39 | 9.403,18 |
| 9680 BA.CZ.A.3 05.D | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m.12 e fino a m. 16 IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40.00 CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06D - da P14 a 22 + (n.9 imp. Acc./Cls. 40m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|---|------|-----------|--------|------------|
| | <p>-----</p> <p>DATI GENERALI</p> <p>SEZIONE SOLETTA IN MEZZERIA H=44cm</p> <p>LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m</p> <p>AREA SEZIONE SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=4.25 m²</p> <p>Lunghezza totale Lu=39.85m</p> <p>PREDALLE CENTRALI - La=3.05m sp. 5cm</p> <p>PREDALLE LATERALI - La=2.80 sp. 5cm</p> <p>VELETTE - H=1.01m sp. 9cm</p> <p>-----</p> <p>CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO</p> <p>FRONTALI</p> <p>2 * 4,25 8,50</p> <p>MURETTI PARABALLAST</p> <p>2 * 39,85 * (2*0,75) 119,55</p> <p>PREDALLES</p> <p>1 * 39,85 * ((2,80+3,05+2,80)+(6*0,05)) 356,66</p> <p>VELETTE</p> <p>2 * 39,85 * (2*(0,09+1,01)) 175,34</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale m² 660,05</p> <p>A dedurre 660,05</p> <p>A sommare -660,05</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE</p> <p>P14-P15 1 * 660,05</p> <p>P15-P16 1 * 660,05</p> <p>P16-P17 1 * 660,05</p> <p>P17-P18 1 * 660,05</p> <p>P18-P19 1 * 660,05</p> <p>P19-P120 1 * 660,05</p> <p>P20-P21 1 * 660,05</p> <p>P21-P22 1 * 660,05</p> <p>P22-P23 1 * 660,05</p> <p style="text-align: right;">Totale m² 5.940,45</p> | | | | |
| 9660 | Acciaio in barre ad adherenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | | | 21,38 | 127.006,82 |
| BA.CZ.A.3 09.B | <p>IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40.00</p> <p>ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE</p> <p>-----</p> <p>DATI GENERALI</p> <p>INCIDENZA ARMATURA SOLETTA 200kg/m3</p> <p>INCIDENZA ARMATURA PREDALLES 60kg/m3</p> | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06D - da P14 a 22 + (n.9 imp. Acc./Cls. 40m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISIVE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|---|------|-------------|--------|------------|
| | INCIDENZA ARMATURA VELETA 20kg/m3 ----- | | | | |
| | GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO 200 * 39,85 * 4,00 | | 31.880,000 | | |
| | PREDALLES 60 * 39,85 * (2,80+3,05+2,80) * 0,05 | | 1.034,108 | | |
| | VELETTE 20 * (2*39,85) * 0,09 * 1,01 | | 144,895 | | |
| | Totale parziale | kg | 33.059,003 | | |
| | A dedurre 33059,003 | | -33.059,003 | | |
| | A sommare ----- | | | | |
| | CALCOLO ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE 9 * 33059,003 | | 297.531,027 | | |
| | Totale | kg | 297.531,027 | 1,00 | 297.531,03 |
| 9690 BA.OP.A.3 10.A | Fornitura e posa in opera di coprigiunto trasver sale impermeabile e dielettrico, per escursioni orizzontali fino a 30 mm | | | | |
| | GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse pila vasca FS 9 * 4,50 | | 40,50 | | |
| | Totale | m | 40,50 | 255,89 | 10.363,55 |
| 9700 BA.OP.A.3 10.B | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre i 30 mm | | | | |
| | GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse pila vasca FS 9 * 4,50 * ((130+130-30)) | | 9.315,00 | | |
| | Totale | m | 9.315,00 | 1,62 | 15.090,30 |
| 9710 BA.OP.A.3 11.A | Fornitura e posa in opera di piattabanda dielettrica per muretti laterali paraballast e marciapiedi, per escursioni fino a 30 mm | | | | |
| | PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse pila muretti paraballast ((2)*9) * 1,50 camminamento+cordoli ((2)*9) * ((1,78+0,82)) | | 27,00 | | |
| | | | 46,80 | | |
| | Totale | m | 73,80 | 58,32 | 4.304,02 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06D - da P14 a 22 + (n.9 imp. Acc./Cls. 40m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|---|------|---------------------------|--------|-------------------|
| 9720 BA.OP.A.3 11.B | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre 30 mm PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse pila muretti parballast $((2)*9) * 1,50 * ((130+130-30))$ camminamento+cordoli $((2)*9) * ((1,78+0,82)) * ((130+130-30))$ | | 6.210,00 10.764,00 | | |
| | Totale | m | 16.974,00 | 0,17 | 2.885,58 |
| 9730 BA.OP.A.3 12.A | Fornitura e posa in opera di scossalina , dello spessore non inferiore a 2 mm SCOSSALINA GIUNTI D'IMPALCATO DATI Larghezza Impalcato La=9.70 in asse pila 9 * 9,70 | | 87,30 | | |
| | Totale | m | 87,30 | 35,56 | 3.104,39 |
| Totale VIA - Soletta di completamento Euro | | | | | 681.830,78 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06D - da P14 a 22 + (n.9 imp. Acc./Cls. 40m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|---------------------------------|--|----------------|-----------|-----------|-----------|--|
| 9790 BA.CZ.C.1103.E | Fornitura di cunicoli per la protezione di cavi a due gole da 140 e 180 mm, di profondità interna 400 mm con fondo a spessore maggiorato, per viadotto o g | | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | 1 PER BINARIO AREA SEZIONE CANALETTA A=0.0841m ² | | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=40m | | | | | |
| | 1 * 40 | | | 40,00 | | |
| | Totale parziale | m | | 40,00 | | |
| | A dedurre | | | -40,00 | | |
| | 40 | | | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | | |
| 9 * 40 | | | 360,00 | | | |
| Totale | m | | 360,00 | 31,15 | 11.214,00 | |
| 9800 BA.CZ.C.2101.K | Posa in opera di cunicoli in cemento delle dimensioni di 400x100 mm. | | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | VEDI RIF. ART. BA.CZ.C.1103.E | | | | | |
| 360 | | | 360,00 | | | |
| Totale | m | | 360,00 | 14,20 | 5.112,00 | |
| 9760 BA.OP.A.3 18.A | Strato protettivo in conglomerato bituminoso dello spessore non inferiore a 5 cm | | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE CON STRATO DI CONGLOMERATO BITUMINOSO VASCA (50mm) | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=40.00m | | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =4.60m 1 * 40,0 * 4,60 | | | 184,00 | | |
| | Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 40 * (1,93+1,93) | | | 154,40 | | |
| | Totale parziale | m ² | | 338,40 | | |
| | A dedurre | | | -338,40 | | |
| | 338,40 | | | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA | | | | | | |
| 9 * 338,40 | | | 3.045,60 | | | |
| Totale | m ² | | 3.045,60 | 5,92 | 18.029,95 | |
| 9820 BA.OP.A.3 20.A | Fornitura e posa in opera di profilati di acciaio per parapetti, mensole e simili | | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=40m | | | | | |
| | IPE 100 p=8,1 kg/m, 1 MONTANTE OGNI 1.50m PER LATO (2*8,1) * (40/1,5) * 1,05 | | | 453,606 | | |
| | PIASTRA DI BASE 200x150x10 p=2,36 kg (2*2,36) * (40/1,5) | | | 125,868 | | |
| | PIASTRA DI BASE CON FUNZIONE DI PARAPIEDE 200x5mm p=7,85 kg/m (2*7,85) * 40 | | | 628,000 | | |
| | Totale parziale | kg | | 1.207,474 | | |
| | 10% per bulloni, tirafondi e saldature 1207,474*10% | | | 120,747 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06D - da P14 a 22 + (n.9 imp. Acc./Cls. 40m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|---|------|------------------|--------|-----------|
| | Totale generale | kg | 1.328,221 | | |
| | A dedurre 1328,221 | | -1.328,221 | | |
| | A sommare ----- | | | | |
| | PARAPETTI PER IMPALCATO 9 * 1328,221 | | 11.953,989 | | |
| | Totale | kg | 11.953,989 | 1,95 | 23.310,28 |
| 9830 BA.OP.A.3 21.A | Fornitura e posa in opera di tubi di acciaio doppiamente zincati a caldo per parapetti, mensole e simili PARAPETTO PER IMPALCATO ----- | | | | |
| | DATI Lunghezza Impalcato Lu=40m 4 TUBI D=42,4 sp 2,9 p=2,35 kg/m PER LATO (2*4*2,35) * 40 | | 752,000 | | |
| | Totale parziale | kg | 752,000 | | |
| | 10% per bulloni, e saldature 752*10% | | 75,200 | | |
| | Totale generale | kg | 827,200 | | |
| | A dedurre 827,20 | | -827,200 | | |
| | A sommare ----- | | | | |
| | PARAPETTI PER IMPALCATO 9 * 827,20 | | 7.444,800 | | |
| | Totale | kg | 7.444,800 | 2,11 | 15.708,53 |
| 9740 BA.OP.A.3107.A | Impermeabilizzazione di impalcati a mezzo di manto impermeabile sintetico eseguito con membrana : per 3 mm di spessore IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm ----- | | | | |
| | DATI Lunghezza Impalcato Lu=40.00m Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =4.60m 40 * 4,60 Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 40 * (1,93+1,93) | | 184,00 154,40 | | |
| | Totale parziale | m² | 338,40 | | |
| | A dedurre 338,40 | | -338,40 | | |
| | A sommare ----- | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm 9 * 338,40 | | 3.045,60 | | |
| | Totale | m² | 3.045,60 | 20,45 | 62.282,52 |
| 9750 BA.OP.A.3107.B | Sovraprezzo alla precedente sottovoce A per ogni mm in più richiesto rispetto allo spessore di 3 mm IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm ----- | | | | |
| | DATI Lunghezza Impalcato Lu=40.00m Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =4.60m 1 * 40,0 * 4,60 Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 40 * (1,93+1,93) | | 184,00 154,40 | | |
| | Totale parziale | m² | 338,40 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06D - da P14 a 22 + (n.9 imp. Acc./Cls. 40m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|---|------|-----------|--------|-----------|
| 9860 BA.PS.A.3 33.A | A dedurre 338,40 A sommare ----- IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm 9 * 338,40 | | -338,40 | | |
| | Totale | m² | 3.045,60 | 3,84 | 11.695,10 |
| 9780 IT.TU.E.3002.E | Fornitura e posa in opera di grigliato metallico, in acciaio zincato, per copertura di pozzetti, cunicoli e simili ISPEZIONABILITA' SU PULVINO GRIGLIATO PER PIANEROTTOLO PER DISCESA DELLA SCALA OGNI 3 CAMPATE STANDARD 190x120cm Grigliato tipo keller da 35kg/mq (2*4) * 1,90 * 1,20 * 35 | | 638,400 | | |
| | Totale | kg | 638,400 | 2,18 | 1.391,71 |
| 9840 OM.ME.C.3 25.A | Fornitura e posa in opera di tubazione in PVC -U conforme alla norma UNI EN 1401-1 - diametro esterno 250 mm. TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 ----- DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI Lunghezza Impalcato Lu=40m SOTTO SOLETTA - DN250 2 * 40 DISCENDENTE SULLE PILE - DN250 2 * 10 | | 80,00 | | |
| | Totale parziale | m | 100,00 | | |
| 9850 OM.ME.C.3 25.B | A dedurre 100 A sommare ----- TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 9 * 100 | | -100,00 | | |
| | Totale | m | 900,00 | 25,65 | 23.085,00 |
| 9810 SS.CE.C.3102.B | Fornitura e posa in opera di scala in ferro ISPEZIONABILITA' SU PULVINO SCALE DI DISCESA OGNI 3 CAMPATE- COMPRESO TELAIO COMPLETO AL PULVINO E BOTOLA IN METALLO - 180 kg/ml ALTEZZA STANDARD DI DISCESA H=3.10m (2*4) * 180 * 3,10 | | 4.464,000 | | |
| | Totale | kg | 4.464,000 | 3,98 | 17.766,72 |
| 9810 SS.CE.C.3102.B | Sovrapprezzo alla voce quando anziché la verniciatura è richiesta la zincatura ISPEZIONABILITA' SU PULVINO SCALE DI DISCESA OGNI 3 CAMPATE- COMPRESO TELAIO COMPLETO AL PULVINO E BOTOLA IN METALLO - 180 kg/ml ALTEZZA STANDARD DI DISCESA H=3.10m (2*4) * 180 * 3,10 | | 4.464,000 | | |
| | Totale | kg | 4.464,000 | 0,22 | 982,08 |
| 9810 SS.CE.C.3102.B | Fornitura e posa in opera in corrispondenza dei muretti paraballast di tubo 140x140 sp. 3 mm provvisto di griglia e rete in acciaio keller. TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT ----- | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06D - da P14 a 22 + (n.9 imp. Acc./Cls. 40m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|---|--|--------|-----------|----------|-------------------|--|
| 9770 VAT.RS3E.A01.0 9.0017 | DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=40m 2 * (40/3) | | 26,66 | | | |
| | Totale parziale | Cad | 26,66 | | | |
| | A dedurre 26,66 | | -26,66 | | | |
| | A sommare | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT 9 * 26,66 | | 239,94 | | | |
| | Totale | Cad | 239,94 | 16,14 | 3.872,63 | |
| | Fornitura e posa in opera pluviale flangiato in PVC DN160 (L=0,50 m) grigliato metallico zincato a caldo (250x250mm) controtelaio speciale zincato costituito da: controtelaio e di manicotto flangiato - Tipo "mexicano" per innesto del pluviale PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=40m 2 * (40/3) | | 26,66 | | | |
| Totale parziale | Cad | 26,66 | | | | |
| A dedurre 26,66 | | -26,66 | | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA 9 * 26,66 | | 239,94 | | | | |
| Totale | Cad | 239,94 | 21,54 | 5.168,31 | | |
| Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro | | | | | 199.618,83 | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06E - da P23 a P24 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|--------------------------|--------|------------|
| 50710 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI06 - Pila 23 - incidenza 120 Kg/mc 12 * 30 * ((,75*,75*3,1416)) * 120 - Pila 24 - incidenza 120 Kg/mc 12 * 30 * ((,75*,75*3,1416)) * 120 | | 76.334,400 76.334,400 | | |
| | Totale | kg | 152.668,800 | 1,00 | 152.668,80 |
| 60046 BA.DE.A.5 33.A | Rimozione d'opera di elementi strutturali di acciaio comprese le rotaie e i profilati in genere. VIADOTTO VI06 Travi di ripartizione Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 112525,49 | | 112.525,490 | | |
| | Totale | kg | 112.525,490 | 0,03 | 3.375,76 |
| 60795 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi VIADOTTO VI06 - Pila 23 - 12 * 30 * ((,75*,75*3,1416)) - Pila 24 - 12 * 30 * ((,75*,75*3,1416)) | | 637,20 637,20 | | |
| | Totale | m ³ | 1.274,40 | 0,26 | 331,34 |
| 50700 BA.PD.A.3 05.D | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro, del diametro non inferiore a 1500 mm VIADOTTO VI06 - Pila 23 12 * 30 - Pila 24 12 * 30 | | 360,00 360,00 | | |
| | Totale | m | 720,00 | 221,96 | 159.811,20 |
| 50740 BA.PD.A.3 16.A | Formazione di palancolati con palancole tipo 'Larssen' VIADOTTO VI06 OPERE PROVVISORIALI - Pila 23 57,35 * 19 - Pila 24 57,35 * 19 | | 1.089,65 1.089,65 | | |
| | Totale | m ² | 2.179,30 | 38,15 | 83.140,30 |
| 60040 FA.OM.A.1001.B | Acciaio in profilati, della qualità S 275, lavorato per carpenteria metallica in genere. VIADOTTO VI06 Travi di ripartizione travi HEB400 kg/ml 155.00 Pila 23 4 * 54,20 * 155 Puntoni diam.mm.254 s.mm.20 kg/ml 115.00 Pila 23 (4*4) * 5,66 * 115 | | 33.604,000 10.414,400 | | |
| | Totale parziale | kg | 44.018,400 | | |
| | Travi di ripartizione travi HEB400 kg/ml 155.00 Pila 24 5 * 54,20 * 155 Puntoni diam.mm.254 s.mm.20 kg/ml 115.00 Pila 24 (5*5) * 5,66 * 115 | | 42.005,000 16.272,500 | | |
| | Totale generale | kg | 102.295,900 | | |
| | 10% per pezzi speciali, saldature, bullonature etc etc (10%) * 102295,9 | | 10.229,590 | | |
| | Totale generale | kg | 112.525,490 | | |
| | Totale | kg | 112.525,490 | 1,80 | 202.545,88 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06E - da P23 a P24 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|-------------|--------|-------------------|
| 60045 FA.OM.A.2001.A | Posa in opera di elementi in acciaio di cui alle voci FA.OM.A.1001 - FA.OM.A.1002 | | | | |
| | VIADOTTO VI06 | | | | |
| | Travi di ripartizione | | | | |
| | Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 112525,49 | | | | |
| | Totale | kg | 112.525,490 | 0,99 | 111.400,24 |
| | Totale VI2 - Pali o pozzi Euro | | 112.525,490 | | 713.273,52 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06E - da P23 a P24 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|------------|--------|------------|
| 50820 BA.CZ.A.3 01.A | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C12/15 N/mm2 VIADOTTO VI06 - Pila 23 (16,5+,4) * (12+,4) * ,2 - Pila 24 (16,5+,4) * (12+,4) * ,2 | | | | |
| | Totale | m ³ | 83,82 | 80,31 | 6.731,58 |
| 50830 BA.CZ.A.3 01.E | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C28/35 N/mm2 VIADOTTO VI06 - Pila 23 16,5 * 12 * 3 - Pila 24 16,5 * 12 * 3 | | | | |
| | Totale | m ³ | 1.188,00 | 109,75 | 130.383,00 |
| 50840 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI06 vedi quantità art BA.CZ.A.3 01.E 1188 | | | | |
| | Totale | m ³ | 1.188,00 | 5,39 | 6.403,32 |
| 50860 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e simili VIADOTTO VI06 - Pila 23 2 * (16,5+12) * 3 - Pila 24 2 * (16,5+12) * 3 | | | | |
| | Totale | m ² | 342,00 | 10,09 | 3.450,78 |
| 50850 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI06 - PILE incidenza 140 Kg/mc - Pila 23 140 * 16,5 * 12 * 3 - Pila 24 140 * 16,5 * 12 * 3 | | | | |
| | Totale | kg | 166.320,00 | 1,00 | 166.320,00 |
| 50810 BA.MT.A.3 29.A | Riempitivi vari e sistemazione superficiale con regolarizzazione delle pendenze, con terre provenienti dagli scavi VIADOTTO VI06 quantità scavi (vedi quantità BA.MT.A.3001.A) 3289,85 - a dedurre volume fondazioni interrante - quantità di cui all'art. BA.CZ.A.3 01.A -1 * 83,82 - quantità di cui all'art. BA.CZ.A.3 01.E -1 * 1188 - a dedurre volume elevazioni Pile da 23 a 24 - Pile Ø 4500 -2 * ((2,25*2,25*3,1416)) * 2,35 | | | | |
| | Totale | m ³ | 1.943,30 | 0,90 | 1.748,97 |
| 50780 BA.MT.A.3003.A | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi fino alla profondità di 2 m VIADOTTO VI06 - Pila 23 (scavo tra palancole) 201,75 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 44 * ,22 * 2 - Pila 24 (scavo tra palancole) 201,75 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 44 * ,22 * 2 | | | | |
| | Totale | m ³ | 845,72 | 3,27 | 2.765,50 |
| 50790 | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06E - da P23 a P24 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------------------|---|----------------|---|--------|-------------------|
| BA.MT.A.3003.B | litoidi da oltre 2 m e fino a 4 m VIADOTTO VI06 - Pila 23 (scavo tra palancole) 201,75 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 44 * ,22 * 2 - Pila 24 (scavo tra palancole) 201,75 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 44 * ,22 * 2 Totale | m ³ | 403,50 19,36 403,50 19,36 <u>845,72</u> | 3,76 | 3.179,91 |
| 60055 BA.MT.A.3003.C | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 4 m e fino a 6 m VIADOTTO VI06 - Pila 23 (scavo tra palancole) 201,75 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 44 * ,22 * 2 - Pila 24 (scavo tra palancole) 201,75 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 44 * ,22 * 2 Totale | m ³ | 403,50 19,36 403,50 19,36 <u>845,72</u> | 5,14 | 4.347,00 |
| 60065 BA.MT.A.3003.D | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 6 m e fino a 8 m VIADOTTO VI06 - Pila 23 (scavo tra palancole) 201,75 * 1,68 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 44 * ,22 * 1,68 - Pila 24 (scavo tra palancole) 201,75 * 1,88 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 44 * ,22 * 1,88 Totale | m ³ | 338,94 16,26 379,29 18,20 <u>752,69</u> | 5,92 | 4.455,92 |
| 50800 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi VIADOTTO VI06 vedi quantità art BA.MT.A.3003.A 845,72 vedi quantità art BA.MT.A.3003.B 845,72 vedi quantità art BA.MT.A.3003.C 845,72 vedi quantità art BA.MT.A.3003.D 752,69 Totale | m ³ | 845,72 845,72 845,72 752,69 <u>3.289,85</u> | 0,26 | 855,36 |
| Totale VI3 - Fondazioni Euro | | | | | 330.641,34 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06E - da P23 a P24 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VI5 - Pile

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|------------------|--------|------------------|
| 50870 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 VIADOTTO VI06 - Pila 23 Ø 4500 ((2,25*2,25*3,1416)) * 9,8 - Pila 23 Ø 4500 ((2,25*2,25*3,1416)) * 9,40 | | 155,82 149,46 | | |
| | Totale | m³ | 305,28 | 121,28 | 37.024,36 |
| 50880 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI06 Vedi quantità art BA.CZ.A.3 02.F 305,28 | | 305,28 | | |
| | Totale | m³ | 305,28 | 5,39 | 1.645,46 |
| 50900 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 VIADOTTO VI06 - Pila 23 Ø 4500 1 * (3,1416*4,5) * 4 - Pila 23 Ø 4500 1 * (3,1416*4,5) * 4 | | 56,56 56,56 | | |
| | Totale | m² | 113,12 | 13,46 | 1.522,60 |
| 50910 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 VIADOTTO VI06 - Pila 23 Ø 4500 1 * (3,1416*4,5) * 4 - Pila 23 Ø 4500 1 * (3,1416*4,5) * 4 | | 56,56 56,56 | | |
| | Totale | m² | 113,12 | 16,40 | 1.855,17 |
| 50920 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 VIADOTTO VI06 - Pila 23 Ø 4500 1 * (3,1416*4,5) * 1,8 - Pila 23 Ø 4500 1 * (3,1416*4,5) * 2,4 | | 25,45 33,94 | | |
| | Totale | m² | 59,39 | 18,53 | 1.100,50 |
| 50890 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI06- incidenza 130 Kg/mc - q.tà art. BA.CZ.A.3 02.F 130 * 305,28 | | 39.686,400 | | |
| | Totale | kg | 39.686,400 | 1,00 | 39.686,40 |
| | Totale VI5 - Pile Euro | | | | 82.834,49 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06E - da P23 a P24 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VI6 - Pulvini

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|------------|--------|------------------|
| 50930 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 VIADOTTO VI06 - Numero 2 pile (da Pila 23 a Pila 24) 2 * 6 * 5,3 * 2,2 | | | | |
| | Totale | m ³ | 139,92 | 121,28 | 16.969,50 |
| 50940 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI06 vedi quantità art. BA.CZ.A.3 02.F 139,92 | | | | |
| | Totale | m ³ | 139,92 | 5,39 | 754,17 |
| 50970 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 VIADOTTO VI06 - Pila 23 2 * (6+5,3) * 2,2 - Pila 24 2 * (6+5,3) * ,6 | | | | |
| | Totale | m ² | 63,28 | 18,53 | 1.172,58 |
| 50980 BA.CZ.A.3 05.D | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m.12 e fino a m. 16 VIADOTTO VI06 - Pila 24 2 * (6+5,3) * (2,2-,6) | | | | |
| | Totale | m ² | 36,16 | 21,38 | 773,10 |
| 50950 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI06 ELEVAZIONE - 180 kg/mc - q.tà di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 180 * 139,92 | | | | |
| | Totale | kg | 25.185,600 | 1,00 | 25.185,60 |
| | Totale VI6 - Pulvini Euro | | | | 44.854,95 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06E - da P23 a P24 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VI7 - Apparecchi di appoggio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------------------------|---|------|-----------|-----------|------------------|
| 9890 BA.OP.A.3106.A | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio di tipo multidirezionale in acciaio teflon, per ogni KN di carico nominale verticale APPOGGI MULTIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 10200kN ----- LATO MOBILE (n° app. x n° imp. x kN) 2 * 1 * 10200 | | | | |
| | Totale | kN | 20.400,00 | | |
| | | | 20.400,00 | 0,46 | 9.384,00 |
| 9870 VAT.RS3E.A01.0 9.0015 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo VINCOLO MECCANICO, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcati a singolo binario a sez. mista in Acc/Cls. L=50m - Lc=48,0m" IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=50m DISPOSITIVO MECCANICO DATI CARICO ORIZZONTALE TRASVERSALE - HT = 5200kN ----- LATO FISSO (n° app. x n° imp.) 1 * 1 LATO MOBILE (n° app. x n° imp.) 1 * 1 | | | | |
| | Totale | Cad | 2,00 | 6.864,00 | 13.728,00 |
| 9880 VAT.RS3E.A01.0 9.0016 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo UNIDIREZIONALE , marcati CE, in acciaio teflon per "impalcati a singolo binario a sez. mista in Acc/Cls. L=50m - Lc=48,0m " IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=50m APPOGGI UNIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V =10200kN CARICO ORIZZONTALE TRASVERSALE- H =5200kN ----- LATO FISSO (n° app. x n° imp.) 2 * 1 | | | | |
| | Totale | Cad | 2,00 | 20.726,40 | 41.452,80 |
| | Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro | | | | 64.564,80 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06E - da P23 a P24 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|--|----------------|-----------|--------|----------|
| 9900 BA.CZ.A.3 02.F | <p>Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2</p> <p>CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI PER PILA da pila 23 a pila 24</p> <p>DATI LATO ACC./CLS.</p> <p>4 BAGGIOLI INTEGRATI 4 * 1,50 * 1,35 * 0,25</p> <p>2 RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. 2 * 1,50 * ((0,73+0,60)/2) * 0,70</p> <p>2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. 2 * 3,40 * 0,65 * 0,80</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 6,98</p> <p>A sommare</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI da pila 23 a pila 24 2 * 6,98</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m ³ | 6,98 | | |
| | | | 2,03 | | |
| | | | 1,41 | | |
| | | | 3,54 | | |
| | | | 6,98 | | |
| | | | -6,98 | | |
| | | | 13,96 | | |
| | | | 13,96 | 121,28 | 1.693,07 |
| 9910 BA.CZ.A.3 03.B | <p>Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3.</p> <p>ARMATURA ELEVAZIONE BAGGIOLI E RITEGNI PILA vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F</p> <p>13,96</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m ³ | 13,96 | | |
| | | | 13,96 | 5,39 | 75,24 |
| 9930 BA.CZ.A.3 05.D | <p>Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m.12 e fino a m. 16</p> <p>CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI PER PILA da pila 23 a pila 24</p> <p>DATI LATO ACC./CLS.</p> <p>4 BAGGIOLI INTEGRATI 4 * ((1,50+1,35)) * 0,25</p> <p>2 RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. 2 * 1,50 * 0,70</p> <p>2 * ((0,73+0,60)/2) * 0,70</p> <p>2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. 2 * 3,40 * 0,65 * 0,80</p> <p>4 * 0,65 * 0,80</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 11,51</p> <p>A sommare</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI da pila 23 a pila 24 2 * 11,51</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m ² | 11,51 | | |
| | | | 2,85 | | |
| | | | 2,10 | | |
| | | | 0,94 | | |
| | | | 3,54 | | |
| | | | 2,08 | | |
| | | | 11,51 | | |
| | | | -11,51 | | |
| | | | 23,02 | | |
| | | | 23,02 | 21,38 | 492,17 |
| 9920 BA.CZ.A.3 09.B | <p>Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C.</p> <p>ARMATURE BAGGIOLI E RITEGNI PILA - INCIDENZA 300kg/m3</p> <p>-----</p> | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06E - da P23 a P24 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|--|--|---------------|-----------|--------|------------------|
| 9950 BA.CZ.A.3 16.A | vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F 13,96 * 300 Fornitura e posa in opera di malte reoplastiche INGHISAGGIO PILA 23 A 24 RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*2) * 0,50 * 0,92 * (1000*0,03) RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*2) * 0,50 * 1,11 * (1000*0,03) | Totale kg | 4.188,000 | 1,00 | 4.188,00 |
| | | | 4.188,000 | | |
| 9940 BA.OP.A.3 06.A | Fornitura e posa in opera dei dispositivi di ancoraggio dei ritegni antisismici LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO PER RITEGNO PILA 23 A 24 RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*2) * 0,50 * 0,92 * (7850*0,01) RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*2) * 0,50 * 1,11 * (7850*0,01) | Totale dm³ | 110,40 | 0,80 | 194,88 |
| | | | 133,20 | | |
| 9960 BA.OP.A.3 07.A | Fornitura e posa in opera di cuscinetti di appoggio elastomerici armati CUSCINETTI NEOPRENE ARMATO PILA 23 A 24 RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. ((2+2)*2) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. ((2+2)*2) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | Totale kg | 288,880 | 3,91 | 2.492,31 |
| | | | 348,540 | | |
| 9970 BA.OP.A.3 07.C | Sovrapprezzo per apparecchi d'appoggio elastomerici aventi una dimensione inferiore a 10 dmc. CUSCINETTI IN GOMMA ELASTOMERICA ARMATA PER RITEGNO Ritegno longitudinale centrale su Spalle e pile DATI ----- RIF.ART. BA.OP.A.3 07.A 92,40 | Totale dm³ | 92,40 | 62,14 | 5.741,74 |
| | | | 92,40 | | |
| Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro | | | | | 16.599,75 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06E - da P23 a P24 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VI9 - Travi d'impalcato in acciaio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|--|----------------|--|--------|-------------------|
| 10000 PM.MR.A.3 03.A | <p>Grigliato alveolare in acciaio S185 UNI EN 10025:2005 zincato a caldo, in opera.</p> <p>IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=50.00</p> <p>Grigliato alveolare in acciaio S185 UNI EN 10025:2005 zincato a caldo, con maglia da mm 30x30, piatto portante da mm 30x3, asta secondaria da mm 20x3, pressato, elettrofuso, elettrosaldato, oppure di altro tipo ma di equivalenti caratteristiche geometriche, nonché di peso e di portata non inferiore a quelli relativi al tipo sopraindicato compresi gli organi di attacco pure in acciaio zincato a caldo, in opera.</p> <p>CAMPATA N°1 L=49.85m</p> <p>1 * 49,85 * 2,5</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 124,63</p> <p>A sommare -----</p> <p>CALCOLO GRIGLIATO IMPALCATI RETICOLARI</p> <p>1 * 124,63</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m ² | <p>124,63</p> <p>124,63</p> <p>-124,63</p> <p>124,63</p> <p>124,63</p> | 109,44 | 13.639,51 |
| 9980 PM.MR.A.3102.C | <p>Acciaio UNI EN 10025 nuovo di ogni specie, fornito e lavorato, in opera, della qualità S275J2 e S275J0 e S355J2 e S355J0.</p> <p>IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=50.00</p> <p>TRAVATA METALLICA</p> <p>DATI</p> <p>PORTATA TEORICA 48.00mt</p> <p>PESO TRAVATA RETICOLARE 35 kN/m = 3568.95</p> <p>3568,95 * 50</p> <p>incremento per saldature e bullonature 4%</p> <p>178447,50*4%</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 185585,40</p> <p>A sommare -----</p> <p>CALCOLO TRAVATA</p> <p>1 * 185585,40</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | kg | <p>178.447,500</p> <p>7.137,900</p> <p>185.585,400</p> <p>-185.585,400</p> <p>185.585,400</p> <p>185.585,400</p> | 2,22 | 411.999,59 |
| 9990 PM.MR.A.3102.D | <p>Sovrapprezzo alla voce PM.MR.A.3102.C per vari eseguiti di punta con avanbecco ed eventuale retrobecco.</p> <p>VARO TRAVATA METALLICA</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO TRAVATA L=50.00m</p> <p>1 * 185585,40</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | kg | <p>185.585,400</p> <p>185.585,400</p> | 0,15 | 27.837,81 |
| Totale VI9 - Travi d'impalcato in acciaio Euro | | | | | 453.476,91 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06E - da P23 a P24 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|---|--------|-----------|
| 10010 BA.CZ.A.3 02.F | <p>Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2</p> <p>GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE</p> <p>-----</p> <p>DATI GENERALI LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE NETTA SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=4.00 m^2 Lunghezza totale Lu=49.85m PREDALLE CENTRALI - La=3.05 sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.80 sp. 5cm</p> <p>-----</p> <p>GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO 1 * 49,85 * 4,25 PREDALLES 1 * 49,85 * (2,80+3,05+2,80) * 0,05</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 233,42 A sommare</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES 1 * 233,42</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m³ | <p>211,86</p> <p>21,56</p> <p>233,42</p> <p>-233,42</p> <p>233,42</p> <p>233,42</p> | 121,28 | 28.309,18 |
| 10015 BA.CZ.A.3 02.G | <p>Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C35/45 N/mm2</p> <p>VELETTE</p> <p>-----</p> <p>DATI GENERALI VELETTE - H=1.01m sp. 9cm</p> <p>-----</p> <p>VELETTE 2 * 49,85 * 0,09 * 1,01</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 9,06 A sommare</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO VELETTE 1 * 9,06</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m³ | <p>9,06</p> <p>9,06</p> <p>-9,06</p> <p>9,06</p> <p>9,06</p> | 129,90 | 1.176,89 |
| 10030 BA.CZ.A.3 03.B | <p>Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3.</p> <p>ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE vedi ART.RIF - BA.CZ.A.3 02.F + BA.CZ.A.3 02.G 242,48</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m³ | <p>242,48</p> <p>242,48</p> | 5,39 | 1.306,97 |
| 10040 BA.CZ.A.3 05.D | <p>Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m.12 e fino a m. 16</p> <p>IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=50.00</p> <p>CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE</p> <p>-----</p> | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06E - da P23 a P24 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|------------------------------------|--------|-----------|
| | DATI GENERALI SEZIONE SOLETTA IN MEZZERIA H=44cm LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=4.25 m^2 Lunghezza totale Lu=49.85m PREDALLE CENTRALI - La=3.05m sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.80 sp. 5cm VELETTE - H=1.01m sp. 9cm | | | | |
| | ----- CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO FRONTALI 2 * 4,25 MURETTI PARABALLAST 2 * 49,85 * (2*0,75) PREDALLES 1 * 49,85 * ((2,80+3,05+2,80)+(6*0,05)) VELETTE 2 * 49,85 * (2*(0,09+1,01)) | | 8,50 149,55 446,16 219,34 | | |
| | Totale parziale | m² | 823,55 | | |
| | A dedurre 823,55 A sommare | | -823,55 | | |
| | ----- CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE P23-P24 1 * 823,55 | | 823,55 | | |
| | Totale | m² | 823,55 | 21,38 | 17.607,50 |
| 10020 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=50.00 ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE | | | | |
| | DATI GENERALI INCIDENZA ARMATURA SOLETTA 200kg/m3 INCIDENZA ARMATURA PREDALLES 60kg/m3 INCIDENZA ARMATURA VELETTA 20kg/m3 | | | | |
| | ----- GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO 200 * 49,85 * 4,00 PREDALLES 60 * 49,85 * (2,80+3,05+2,80) * 0,05 VELETTE 20 * (2*49,85) * 0,09 * 1,01 | | 39.880,000 1.293,608 181,255 | | |
| | Totale parziale | kg | 41.354,863 | | |
| | A dedurre 41354,863 A sommare | | -41.354,863 | | |
| | ----- CALCOLO ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE 1 * 41354,863 | | 41.354,863 | | |
| | Totale | kg | 41.354,863 | 1,00 | 41.354,86 |
| 10050 | Fornitura e posa in opera di coprigiunto trasver sale impermeabile e dielettrico, per escursioni | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06E - da P23 a P24 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|---|--------|-----------|----------|---------|
| BA.OP.A.3 10.A | orizzontali fino a 30 mm GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse pila vasca FS 2 * 4,50 | | 9,00 | | |
| | | Totale | m | 9,00 | 255,89 |
| 10060 | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre i 30 mm | | | | |
| BA.OP.A.3 10.B | GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse pila vasca FS 2 * 4,50 * ((130+130-30)) | | 2.070,00 | | |
| | | Totale | m | 2.070,00 | 1,62 |
| 10070 | Fornitura e posa in opera di piattabanda dielettrica per muretti laterali paraballast e marciapiedi, per escursioni fino a 30 mm | | | | |
| BA.OP.A.3 11.A | PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse spalla e/o pila muretti paraballast ((2)*2) * 1,50 camminamento+cordoli ((2)*2) * ((1,78+0,82)) | | 6,00 | | |
| | | | | | |
| | | Totale | m | 10,40 | |
| | | | | | |
| | | Totale | m | 16,40 | 58,32 |
| 10080 | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre 30 mm | | | | |
| BA.OP.A.3 11.B | PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse pila muretti paraballast ((2)*2) * 1,50 * ((130+130-30)) camminamento+cordoli ((2)*2) * ((1,78+0,82)) * ((130+130-30)) | | 1.380,00 | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | Totale | m | 2.392,00 | |
| | | | | | |
| | | Totale | m | 3.772,00 | 0,17 |
| 10090 | Fornitura e posa in opera di scossalina , dello spessore non inferiore a 2 mm | | | | |
| BA.OP.A.3 12.A | SCOSSALINA GIUNTI D'IMPALCATO DATI Larghezza Impalcato La=9.70 | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06E - da P23 a P24 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|---|------|-----------|--------|------------------|
| | in asse pila 2 * 9,70 | | 19,40 | | |
| | Totale | m | 19,40 | 35,56 | 689,86 |
| | Totale VIA - Soletta di completamento Euro | | | | 97.699,36 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06E - da P23 a P24 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|---|--|----------------|----------------|---------|----------|--|
| 10150 BA.CZ.C.1103.E | Fornitura di cunicoli per la protezione di cavi a due gole da 140 e 180 mm, di profondità interna 400 mm con fondo a spessore maggiorato, per viadotto o g | | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | 1 PER BINARIO AREA SEZIONE CANALETTA A=0.0841m ² | | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=50m | | | | | |
| | 1 * 50 | | | 50,00 | | |
| | Totale parziale | | m | 50,00 | | |
| | A dedurre | | | -50,00 | | |
| | 50 | | | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | | |
| 1 * 50 | | | 50,00 | | | |
| Totale | | m | 50,00 | 31,15 | 1.557,50 | |
| 10160 BA.CZ.C.2101.K | Posa in opera di cunicoli in cemento delle dimensioni di 400x100 mm. | | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | VEDI RIF. ART. BA.CZ.C.1103.E | | | | | |
| 50 | | | 50,00 | | | |
| Totale | | m | 50,00 | 14,20 | 710,00 | |
| 10120 BA.OP.A.3 18.A | Strato protettivo in conglomerato bituminoso dello spessore non inferiore a 5 cm | | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE CON STRATO DI CONGLOMERATO BITUMINOSO VASCA (50mm) | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=50.00m | | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =4.60m 1 * 50 * 4,60 | | | 230,00 | | |
| | Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 50 * (1,93+1,93) | | | 193,00 | | |
| | Totale parziale | | m ² | 423,00 | | |
| | A dedurre | | | -423,00 | | |
| | 423,0 | | | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA | | | | | | |
| 1 * 423,0 | | | 423,00 | | | |
| Totale | | m ² | 423,00 | 5,92 | 2.504,16 | |
| 10180 BA.OP.A.3 20.A | Fornitura e posa in opera di profilati di acciaio per parapetti, mensole e simili | | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=50m | | | | | |
| | IPE 100 p=8,1 kg/m, 1 MONTANTE OGNI 1.50m PER LATO (2*8,1) * (50/1,5) * 1,05 | | | 566,994 | | |
| | PIASTRA DI BASE 200x150x10 p=2,36 kg (2*2,36) * (50/1,5) | | | 157,332 | | |
| | PIASTRA DI BASE CON FUNZIONE DI PARAPIEDE 200x5mm p=7,85 kg/m (2*7,85) * 50 | | | 785,000 | | |
| Totale parziale | | kg | 1.509,326 | | | |
| 10% per bulloni, tirafondi e saldature 1509,326*10% | | | 150,933 | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06E - da P23 a P24 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|-----------|------------|----------|
| | Totale generale | kg | 1.660,259 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 1660,259 | | | -1.660,259 | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | PARAPETTI PER IMPALCATO | | | | |
| | 1 * 1660,259 | | 1.660,259 | | |
| | Totale | kg | 1.660,259 | 1,95 | 3.237,51 |
| 10190 BA.OP.A.3 21.A | Fornitura e posa in opera di tubi di acciaio doppiamente zincati a caldo per parapetti, mensole e simili | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=50m | | | | |
| | 4 TUBI D=42,4 sp 2,9 p=2,35 kg/m PER LATO (2*4*2,35) * 50 | | 940,000 | | |
| | Totale parziale | kg | 940,000 | | |
| | 10% per bulloni, e saldature 940*10% | | 94,000 | | |
| | Totale generale | kg | 1.034,000 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 1034 | | | -1.034,000 | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | PARAPETTI PER IMPALCATO | | | | |
| | 1 * 1034 | | 1.034,000 | | |
| | Totale | kg | 1.034,000 | 2,11 | 2.181,74 |
| 10100 BA.OP.A.3107.A | Impermeabilizzazione di impalcati a mezzo di manto impermeabile sintetico eseguito con membrana : per 3 mm di spessore | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=50.00m | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =4.60m 50 * 4,60 | | 230,00 | | |
| | Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 50 * (1,93+1,93) | | 193,00 | | |
| | Totale parziale | m² | 423,00 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 423,0 | | | -423,00 | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm | | | | |
| | 1 * 423,0 | | 423,00 | | |
| | Totale | m² | 423,00 | 20,45 | 8.650,35 |
| 10110 BA.OP.A.3107.B | Sovraprezzo alla precedente sottovoce A per ogni mm in più richiesto rispetto allo spessore di 3 mm | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=50.00m | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =4.60m 1 * 50 * 4,60 | | 230,00 | | |
| | Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 50 * (1,93+1,93) | | 193,00 | | |
| | Totale parziale | m² | 423,00 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06E - da P23 a P24 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|-------------------|--------|----------|
| 10220 BA.PS.A.3 33.A | A dedurre 423,0 A sommare ----- IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm 1 * 423,0 | m ² | -423,00 | 3,84 | 1.624,32 |
| | Totale | | 423,00 423,00 | | |
| 10140 IT.TU.E.3002.E | Fornitura e posa in opera di grigliato metallico, in acciaio zincato, per copertura di pozzetti, cunicoli e simili ISPEZIONABILITA' SU PULVINO GRIGLIATO PER PIANEROTTOLO PER DISCESA DELLA SCALA OGNI 3 CAMPATE STANDARD 190x120cm Grigliato tipo keller da 35kg/mq (2*1) * 1,90 * 1,20 * 35 | kg | 159,600 | 2,18 | 347,93 |
| | Totale | | 159,600 | | |
| 10200 OM.ME.C.3 25.A | Fornitura e posa in opera di tubazione in PVC -U conforme alla norma UNI EN 1401-1 - diametro esterno 250 mm. TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 ----- DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI Lunghezza Impalcato Lu=50m SOTTO SOLETTA - DN250 2 * 50 DISCENDENTE SULLE PILE - DN250 2 * 10 | m | 100,00 20,00 | 25,65 | 6.156,00 |
| | Totale parziale | | 120,00 | | |
| 10210 OM.ME.C.3 25.B | A dedurre 120 A sommare ----- TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 2 * 120 | m | -120,00 240,00 | 3,98 | 4.441,68 |
| | Totale | | 240,00 | | |
| 10170 SS.CE.C.3102.B | Fornitura e posa in opera di scala in ferro ISPEZIONABILITA' SU PULVINO SCALE DI DISCESA OGNI 3 CAMPATE- COMPRESO TELAIO COMPLETO AL PULVINO E BOTOLA IN METALLO - 180 kg/ml ALTEZZA STANDARD DI DISCESA H=3.10m (2*1) * 180 * 3,10 | kg | 1.116,000 | 0,22 | 245,52 |
| | Totale | | 1.116,000 | | |
| 10170 SS.CE.C.3102.B | Sovrapprezzo alla voce quando anziché la verniciatura è richiesta la zincatura ISPEZIONABILITA' SU PULVINO SCALE DI DISCESA OGNI 3 CAMPATE- COMPRESO TELAIO COMPLETO AL PULVINO E BOTOLA IN METALLO - 180 kg/ml ALTEZZA STANDARD DI DISCESA H=3.10m (2*1) * 180 * 3,10 | kg | 1.116,000 | 0,22 | 245,52 |
| | Totale | | 1.116,000 | | |
| 10170 SS.CE.C.3102.B | Fornitura e posa in opera in corrispondenza dei muretti paraballast di tubo 140x140 sp. 3 mm provvisto di griglia e rete in acciaio keller. TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT ----- DATI | | | | |
| | Totale | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06E - da P23 a P24 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|---|--|--------|-----------|--------|------------------|--|
| 10130 VAT.RS3E.A01.0 9.0017 | 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=50m 2 * (50/3) | | 33,34 | | | |
| | Totale parziale | Cad | 33,34 | | | |
| | A dedurre 33,34 | | -33,34 | | | |
| | A sommare | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT 1 * 33,34 | | 33,34 | | | |
| | Totale | Cad | 33,34 | 16,14 | 538,11 | |
| | Fornitura e posa in opera pluviale flangiato in PVC DN160 (L=0,50 m) grigliato metallico zincato a caldo (250x250mm) controtelaio speciale zincato costituito da: controtelaio e di manicotto flangiato - Tipo "mexicano" per innesto del pluviale PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=50m 2 * (50/3) | | 33,34 | | | |
| Totale parziale | Cad | 33,34 | | | | |
| A dedurre 33,34 | | -33,34 | | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA 1 * 33,34 | | 33,34 | | | | |
| Totale | Cad | 33,34 | 21,54 | 718,14 | | |
| Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro | | | | | 32.912,96 | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06F - da P25 a SPB + (n.5 imp. Acc./Cls. 40m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|--|--------|------------|
| 51000 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI06 - Spalla B - incidenza 110 Kg/mc 9 * 27 * ((,75*,75*3,1416)) * 110 - Pila 25 - incidenza 120 Kg/mc 9 * 35 * ((,75*,75*3,1416)) * 120 - Pila 26 - incidenza 120 Kg/mc 9 * 35 * ((,75*,75*3,1416)) * 120 - Pila 27 - incidenza 120 Kg/mc 9 * 35 * ((,75*,75*3,1416)) * 120 - Pila 28 - incidenza 120 Kg/mc 9 * 35 * ((,75*,75*3,1416)) * 120 | | 47.231,910 66.792,600 66.792,600 66.792,600 66.792,600 | | |
| | Totale | kg | 314.402,310 | 1,00 | 314.402,31 |
| 51050 BA.DE.A.5 33.A | Rimozione d'opera di elementi strutturali di acciaio comprese le rotaie e i profilati in genere. VIADOTTO VI06 Travi di ripartizione Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 107478,69 | | 107.478,690 | | |
| | Totale | kg | 107.478,690 | 0,03 | 3.224,36 |
| 60805 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi VIADOTTO VI06 - Spalla B - 9 * 27 * ((,75*,75*3,1416)) - Pila 25 - 9 * 35 * ((,75*,75*3,1416)) - Pila 26 - 9 * 35 * ((,75*,75*3,1416)) - Pila 27 - 9 * 35 * ((,75*,75*3,1416)) - Pila 28 - 9 * 35 * ((,75*,75*3,1416)) | | 430,11 557,55 557,55 557,55 557,55 | | |
| | Totale | m³ | 2.660,31 | 0,26 | 691,68 |
| 50990 BA.PD.A.3 05.D | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro, del diametro non inferiore a 1500 mm VIADOTTO VI06 - Spalla B 9 * 27 - Pila 25 9 * 35 - Pila 26 9 * 35 - Pila 27 9 * 35 - Pila 28 9 * 35 | | 243,00 315,00 315,00 315,00 315,00 | | |
| | Totale | m | 1.503,00 | 221,96 | 333.605,88 |
| 51030 BA.PD.A.3 16.A | Formazione di palancolati con palancole tipo 'Larssen' VIADOTTO VI06 OPERE PROVVISORIALI - Pila 25 19 - Pila 26 12 - Pila 27 14 - Pila 28 14 - Spalla B 12 | | 19,00 12,00 14,00 14,00 12,00 | | |
| | Totale | m² | 71,00 | 38,15 | 2.708,65 |
| 51040 FA.OM.A.1001.B | Acciaio in profilati, della qualità S 275, lavorato per carpenteria metallica in genere. VIADOTTO VI06 Travi di ripartizione travi HEB400 kg/ml 155.00 Pila 25 (5*1) * 54,20 * 155 Puntoni diam.mm.254 s.mm.20 kg/ml 115.00 Pila 25 (5*5*1) * 5,66 * 115 | | 42.005,000 16.272,500 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06F - da P25 a SPB + (n.5 imp. Acc./Cls. 40m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|-------------|--------|-------------------|
| | Totale parziale | kg | 58.277,500 | | |
| | Travi di ripartizione travi HEB400 kg/ml 155.00 | | | | |
| | Pila 26-27-28 (1*3) * 46,80 * 155 | | 21.762,000 | | |
| | Spalla B 1 * 46,80 * 155 | | 7.254,000 | | |
| | Puntoni diam.mm.254 s.mm.20 kg/ml 115.00 | | | | |
| | Pila 26-27-28 (4*3) * 5,66 * 115 | | 7.810,800 | | |
| | Spalla B 4 * 5,66 * 115 | | 2.603,600 | | |
| | Totale generale | kg | 97.707,900 | | |
| | 10% per pezzi speciali, saldature, bullonature etc etc (10%) * 97707,9 | | 9.770,790 | | |
| | Totale | kg | 107.478,690 | 1,80 | 193.461,64 |
| 51041 FA.OM.A.2001.A | Posa in opera di elementi in acciaio di cui alle voci FA.OM.A.1001 - FA.OM.A.1002 | | | | |
| | VIADOTTO VI06 | | | | |
| | Travi di ripartizione | | | | |
| | Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 107478,69 | | 107.478,690 | | |
| | Totale | kg | 107.478,690 | 0,99 | 106.403,90 |
| | Totale VI2 - Pali o pozzi Euro | | | | 954.498,42 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06F - da P25 a SPB + (n.5 imp. Acc./Cls. 40m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|-------------|--------|------------|
| 51110 BA.CZ.A.3 01.A | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C12/15 N/mm2 VIADOTTO VI06 - Pila 25 (12+,4) * (12+,4) * ,2 - Pila 26 (12+,4) * (12+,4) * ,2 - Pila 27 (12+,4) * (12+,4) * ,2 - Pila 28 (12+,4) * (12+,4) * ,2 - Spalla B (11,5+,4) * (11,5+,4) * ,2 | | | | |
| | Totale | m³ | 151,32 | 80,31 | 12.152,51 |
| 51120 BA.CZ.A.3 01.E | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C28/35 N/mm2 VIADOTTO VI06 - Pila 25 12 * 12 * 3 - Pila 26 12 * 12 * 3 - Pila 27 12 * 12 * 3 - Pila 28 12 * 12 * 3 - Spalla B 12 * 12 * 2 | | | | |
| | Totale | m³ | 2.016,00 | 109,75 | 221.256,00 |
| 51130 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI06 vedi quantità art BA.CZ.A.3 01.E 2016 | | | | |
| | Totale | m³ | 2.016,00 | 5,39 | 10.866,24 |
| 51150 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e simili VIADOTTO VI06 - Spalla A 2 * (11,5+11,50) * 2 - Pila 25 2 * (12+12) * 3 - Pila 26 2 * (12+12) * 3 - Pila 27 2 * (12+12) * 3 - Pila 28 2 * (12+12) * 3 - Spalla B 2 * (11,5+11,5) * 2 | | | | |
| | Totale | m² | 760,00 | 10,09 | 7.668,40 |
| 51140 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI06 - PILE incidenza 140 Kg/mc - Pila 25 140 * 12 * 12 * 3 - Pila 26 140 * 12 * 12 * 3 - Pila 27 140 * 12 * 12 * 3 - Pila 28 140 * 12 * 12 * 3 - Spalla B- incidenza 110 Kg/mc 110 * 12 * 12 * 2 | | | | |
| | Totale | kg | 273.600,000 | 1,00 | 273.600,00 |
| 51100 BA.MT.A.3 29.A | Riempitivi vari e sistemazione superficiale con regolarizzazione delle pendenze, con terre provenienti dagli scavi VIADOTTO VI06 quantità scavi (vedi quantità BA.MT.C.0101.A 3593,77 - a dedurre volume fondazioni interraste - quantità di cui all'art. BA.CZ.A.3 01.A -1 * 151,32 - quantità di cui all'art. BA.CZ.A.3 01.E -1 * 2016 | | | | |
| | | | 3.593,77 | | |
| | | | -151,32 | | |
| | | | -2.016,00 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06F - da P25 a SPB + (n.5 imp. Acc./Cls. 40m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | | | | | | | | | | | | |
|-------------------------|--|------|--|--------|----------|----|--|------|----------|----|--|------|----------|----|---|------|----------|
| 51070 BA.MT.A.3003.A | Spalla B - muro frontale+ ringrosso -1 * 12 * 2,7 * 1,95 Pila da 25 a 28 - Pile Ø 4500 -4 * ((2,25*2,25*3,1416)) * 2,35 | m³ | -63,18 | 0,90 | 1.092,43 | | | | | | | | | | | | |
| | Totale | | -149,46 | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | 1.213,81 | | | | | | | | | | | | | | |
| 51080 BA.MT.A.3003.B | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi fino alla profondità di 2 m VIADOTTO VI06 - Pila 25 (scavo tra palancole) 146,3 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 44 * ,22 * 2 - Pila 26 (scavo tra palancole) 146,3 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 44 * ,22 * 2 - Pila 27 (scavo tra palancole) 146,3 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 44 * ,22 * 2 - Pila 28 (scavo tra palancole) 146,3 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 44 * ,22 * 2 - Spalla B(scavo tra palancole) 146,3 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 44 * ,22 * 2 | m³ | 292,60 19,36 292,60 19,36 292,60 19,36 292,60 19,36 292,60 19,36 | 3,27 | 5.100,55 | | | | | | | | | | | | |
| | Totale | | 1.559,80 | | | | | | | | | | | | | | |
| | 51080 BA.MT.A.3003.B | | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 2 m e fino a 4 m VIADOTTO VI06 - Pila 25 (scavo tra palancole) 146,3 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 44 * ,22 * 2 - Pila 26 (scavo tra palancole) 146,3 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 44 * ,22 * 2 - Pila 27 (scavo tra palancole) 146,3 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 44 * ,22 * 2 - Pila 28 (scavo tra palancole) 146,3 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 44 * ,22 * 2 - Spalla B(scavo tra palancole) 146,3 * ,96 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 44 * ,22 * ,96 | | | m³ | 292,60 19,36 292,60 19,36 292,60 19,36 292,60 19,36 140,45 9,29 | 3,76 | 5.254,90 | | | | | | | | |
| | | | Totale | | | | 1.397,58 | | | | | | | | | | |
| | | | 60085 BA.MT.A.3003.C | | | | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 4 m e fino a 6 m VIADOTTO VI06 - Pila 26 (scavo tra palancole) 146,3 * ,5 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 44 * ,22 * ,5 - Pila 27 (scavo tra palancole) 146,3 * ,74 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 44 * ,22 * ,74 - Pila 28 (scavo tra palancole) 146,3 * ,8 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 44 * ,22 * ,8 | | | m³ | 73,15 4,84 108,26 7,16 117,04 7,74 | 5,14 | 1.635,50 | | | | |
| | | | | | | | Totale | | | | 318,19 | | | | | | |
| | | | | | | | 60095 BA.MT.A.3003.D | | | | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 6 m e fino a 8 m VIADOTTO VI06 - Pila 25 (scavo tra palancole) 146,3 * 2,04 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 44 * ,22 * 2,04 | | | m³ | 298,45 19,75 | 5,92 | 1.883,74 |
| | | | | | | | | | | | Totale | | | | 318,20 | | |
| | | | | | | | | | | | 51090 BA.MT.C.0101.A | | | | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06F - da P25 a SPB + (n.5 imp. Acc./Cls. 40m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|--|----------------|-----------|--------|-------------------|
| | VIADOTTO VI06 | | | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.A 1559,8 | | 1.559,80 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.B 1397,58 | | 1.397,58 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.C 318,19 | | 318,19 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.D 318,20 | | 318,20 | | |
| | Totale | m ³ | 3.593,77 | 0,26 | 934,38 |
| | Totale VI3 - Fondazioni Euro | | | | 541.444,65 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06F - da P25 a SPB + (n.5 imp. Acc./Cls. 40m)

VI4 - Spalle

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---------------------------------|--|----------------|---|--------|------------------|
| 51160 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 VIADOTTO VI06 SPALLA B - muro frontale 9,70 * 1,2 * 6,2 - ringrosso muro frontale area da dwg 11,15 * 6,2 - muri d'ala 2 * 6,65 * 1,2 * 6,2 2 * 6,65 * ,8 * (9,66-6,2) - soletta di ripartizione 6,65 * 9,7 * ,5 - paraghiaia 9,70 * 0,50 * (4,25-,7) - ringrosso paraghiaia (area da sez. dwg) 9,7 * ,51 2 * 6,65 * ,17 Totale | m ³ | 72,17 69,13 98,95 36,81 32,25 17,22 4,95 2,26 333,74 | 121,28 | 40.475,99 |
| 51170 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI06 - quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 333,74 Totale | m ³ | 333,74 333,74 | 5,39 | 1.798,86 |
| 51190 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 VIADOTTO VI06 SPALLA B - muro frontale 2 * (9,7+1,2) * 4 - ringrosso muro frontale perimetro da dwg 9,96 * 4 - muri d'ala (2*2) * (6,65+1,2) * 4 Totale | m ² | 87,20 39,84 125,60 252,64 | 13,46 | 3.400,53 |
| 51200 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 VIADOTTO VI06 SPALLA B - muro frontale 2 * (9,7+1,2) * 2,2 - ringrosso muro perimetro da dwg 9,96 * 2,2 - muri d'ala (2*2) * (6,65+1,2) * 2,2 (2*2) * (6,65+,8) * (9,66-6,2) - soletta di ripartizione 2 * (6,65+9,7) * ,5 - paraghiaia 2 * (9,7+,5) * (4,25-,7) - ringrosso paraghiaia (perim. da sez. dwg) 1,89 * ,51 2 * 2,82 * ,17 Totale | m ² | 47,96 21,91 69,08 103,11 16,35 72,42 0,96 0,96 332,75 | 16,40 | 5.457,10 |
| 51180 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI06 ELEVAZIONE - 120 kg/mc 333,74 Totale | kg | 333,740 333,740 | 1,00 | 333,74 |
| Totale VI4 - Spalle Euro | | | | | 51.466,22 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06F - da P25 a SPB + (n.5 imp. Acc./Cls. 40m)

VI5 - Pile

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|-----------------------------------|--------|-------------------|
| 51210 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 VIADOTTO VI06 - Pila 25 Ø 4500 1 * ((2,25*2,25*3,1416)) * 10,15 - Pila 26 Ø 4500 1 * ((2,25*2,25*3,1416)) * 6 - Pila 27 Ø 4500 1 * ((2,25*2,25*3,1416)) * 5,5 - Pila 28 Ø 4500 1 * ((2,25*2,25*3,1416)) * 5,3 | | 161,39 95,40 87,45 84,27 | | |
| | Totale | m³ | 428,51 | 121,28 | 51.969,69 |
| 51220 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI06 Vedi quantità art BA.CZ.A.3 02.F 428,51 | | 428,51 | | |
| | Totale | m³ | 428,51 | 5,39 | 2.309,67 |
| 51240 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 VIADOTTO VI06 - Pila 25 Ø 3500 (3,1416*4,5) * 4 - Pila 26 Ø 3500 (3,1416*4,5) * 4 - Pila 27 Ø 3500 (3,1416*4,5) * 4 - Pila 28 Ø 3500 (3,1416*4,5) * 4 | | 56,56 56,56 56,56 56,56 | | |
| | Totale | m² | 226,24 | 13,46 | 3.045,19 |
| 51250 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 VIADOTTO VI06 - Pila 25 Ø 3500 (3,1416*4,5) * 4 - Pila 26 Ø 3500 (3,1416*4,5) * (6-4) - Pila 27 Ø 3500 (3,1416*4,5) * (5,5-4) - Pila 28 Ø 3500 (3,1416*4,5) * (5-4) | | 56,56 28,28 21,21 14,14 | | |
| | Totale | m² | 120,19 | 16,40 | 1.971,12 |
| 51260 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 - Pila 25 Ø 3500 (3,1416*4,5) * (10,1-8) | | 29,69 | | |
| | Totale | m² | 29,69 | 18,53 | 550,16 |
| 51230 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI06- incidenza 100 Kg/mc - q.tà art. BA.CZ.A.3 02.F 100 * 428,51 | | 42.851,000 | | |
| | Totale | kg | 42.851,000 | 1,00 | 42.851,00 |
| | Totale VI5 - Pile Euro | | | | 102.696,83 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06F - da P25 a SPB + (n.5 imp. Acc./Cls. 40m)

VI6 - Pulvini

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|------------|--------|------------------|
| 51270 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 VIADOTTO VI06 - Numero 4 pile (da Pila 25 a Pila 28) 4 * 6 * 5,3 * 2,2 | | 279,84 | | |
| | Totale | m ³ | 279,84 | 121,28 | 33.939,00 |
| 51280 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI06 vedi quantità art. BA.CZ.A.3 02.F 279,84 | | 279,84 | | |
| | Totale | m ³ | 279,84 | 5,39 | 1.508,34 |
| 51300 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 VIADOTTO VI06 - Pila 26 2 * (6+5,3) * 2 - Pila 27 2 * (6+5,3) * 2,2 - Pila 28 2 * (6+5,3) * 2,2 | | 45,20 | | |
| | | | 49,72 | | |
| | | | 49,72 | | |
| | Totale | m ² | 144,64 | 16,40 | 2.372,10 |
| 51310 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 VIADOTTO VI06 - Pila 25 2 * (6+5,3) * 1,9 - Pila 26 2 * (6+5,3) * ,2 | | 42,94 | | |
| | | | 4,52 | | |
| | Totale | m ² | 47,46 | 18,53 | 879,43 |
| 51320 BA.CZ.A.3 05.D | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m.12 e fino a m. 16 VIADOTTO VI06 - Pila 25 2 * (6+5,3) * (2,2-1,9) | | 6,78 | | |
| | Totale | m ² | 6,78 | 21,38 | 144,96 |
| 51290 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI06 ELEVAZIONE - 180 kg/mc - q.tà di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 180 * 279,84 | | 50.371,200 | | |
| | Totale | kg | 50.371,200 | 1,00 | 50.371,20 |
| | Totale VI6 - Pulvini Euro | | | | 89.215,03 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06F - da P25 a SPB + (n.5 imp. Acc./Cls. 40m)

VI7 - Apparecchi di appoggio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|---|------|-----------------------------------|-----------|-------------------|
| 10250 BA.OP.A.3106.A | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio di tipo multidirezionale in acciaio teflon, per ogni KN di carico nominale verticale APPOGGI MULTIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 7000kN ----- LATO MOBILE (n° app. x n° imp. x kN) 2 * 5 * 7000 <div style="text-align: right;">Totale</div> | kN | 70.000,00 <hr/> 70.000,00 | 0,46 | 32.200,00 |
| 10230 VAT.RS3E.A01.0 9.0005 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo VINCOLO MECCANICO, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcati a singolo binario a sez. mista in Acc/Cls. L=40m - Lc=38,0m" IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40m DISPOSITIVO MECCANICO DATI CARICO ORIZZONTALE TRASVERSALE - Ht = 4000kN ----- LATO FISSO (n° app. x n° imp.) 1 * 5 LATO MOBILE (n° app. x n° imp.) 1 * 5 <div style="text-align: right;">Totale</div> | Cad | 5,00 <hr/> 5,00 <hr/> 10,00 | 5.412,00 | 54.120,00 |
| 10240 VAT.RS3E.A01.0 9.0006 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo UNIDIREZIONALE, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcati a singolo binario a sez. mista in Acc/Cls. L=40m - Lc=38,0m " IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40m APPOGGI UNIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V =7000kN CARICO ORIZZONTALE TRASVERSALE- Ht =4100kN ----- LATO FISSO (n° app. x n° imp.) 2 * 5 <div style="text-align: right;">Totale</div> | Cad | 10,00 <hr/> 10,00 | 14.224,00 | 142.240,00 |
| Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro | | | | | 228.560,00 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06F - da P25 a SPB + (n.5 imp. Acc./Cls. 40m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|--|--------|----------|
| 10260 BA.CZ.A.3 02.F | <p>Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2</p> <p>CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI PER PILA da pila 25 a pila 28</p> <p>DATI LATO ACC./CLS.</p> <p>4 BAGGIOLI INTEGRATI 4 * 1,50 * 1,35 * 0,25</p> <p>2 RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. 2 * 1,50 * ((0,73+0,60)/2) * 0,70</p> <p>2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. 2 * 3,40 * 0,65 * 0,80</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 6,98</p> <p>A sommare</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI da pila 25 a pila 28 4 * 6,98</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m ³ | <p>2,03</p> <p>1,41</p> <p>3,54</p> <p>6,98</p> <p style="color: red;">-6,98</p> <p>27,92</p> <p>27,92</p> | 121,28 | 3.386,14 |
| 10340 BA.CZ.A.3 02.F | <p>Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2</p> <p>BAGGIOLI INTEGRATO AL RITEGNO TRASVERSALE IN C.A.</p> <p>SPALLA "B"</p> <p>2 * 1,23 * 1,36 * 0,25</p> <p>2 * (1,20+0,65) * 1,18 * 0,70</p> <p>RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A.</p> <p>SPALLA "B"</p> <p>2 * 2,84 * 0,50 * 0,70</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m ³ | <p>0,84</p> <p>3,06</p> <p>1,99</p> <p>5,89</p> | 121,28 | 714,34 |
| 10270 BA.CZ.A.3 03.B | <p>Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3.</p> <p>ARMATURA ELEVAZIONE BAGGIOLI E RITEGNI PILA vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F</p> <p>27,92</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m ³ | <p>27,92</p> <p>27,92</p> | 5,39 | 150,49 |
| 10350 BA.CZ.A.3 03.B | <p>Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3.</p> <p>ARMATURE ELEVAZIONE BAGGIOLI E RITEGNI SPALLE vedi RIF.ART - BA.CZ.A.3 02.F</p> <p>5,89</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m ³ | <p>5,89</p> <p>5,89</p> | 5,39 | 31,75 |
| 10290 BA.CZ.A.3 05.B | <p>Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8</p> <p>CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI PER PILA</p> <p>DATI LATO ACC./CLS.</p> <p>4 BAGGIOLI INTEGRATI 4 * ((1,50+1,35)) * 0,25</p> <p>2 RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. 2 * 1,50 * 0,70</p> <p>2 * ((0,73+0,60)/2) * 0,70</p> | | <p>2,85</p> <p>2,10</p> <p>0,94</p> | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06F - da P25 a SPB + (n.5 imp. Acc./Cls. 40m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|-------------------------|--|----------------|----------------------|--------|---------|--|
| 10370 BA.CZ.A.3 05.B | 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. 2 * 3,40 * 0,65 * 0,80 4 * 0,65 * 0,80 | | 3,54 2,08 | | | |
| | Totale parziale | m ² | 11,51 | | | |
| | A dedurre 11,51 | | -11,51 | | | |
| | A sommare | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI P27-P28 2 * 11,51 | | 23,02 | | | |
| | Totale | m ² | 23,02 | 16,40 | 377,53 | |
| | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 | | | | | |
| | BAGGIOLI INTEGRATO AL RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. SPALLA "B" 2 * (1,23+1,36) * 0,25 2 * (1,20+0,65) * 0,70 2 * 1,18 * 0,70 | | 1,30 2,59 1,65 | | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "B" 2 * (0,50+2,84+0,50) * 0,70 | | 5,38 | | | |
| Totale | m ² | 10,92 | 16,40 | 179,09 | | |
| 10291 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 | | | | | |
| | CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI PER PILA DATI LATO ACC./CLS. 4 BAGGIOLI INTEGRATI 4 * ((1,50+1,35)) * 0,25 | | 2,85 | | | |
| | 2 RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. 2 * 1,50 * 0,70 2 * ((0,73+0,60)/2) * 0,70 | | 2,10 0,94 | | | |
| | 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. 2 * 3,40 * 0,65 * 0,80 4 * 0,65 * 0,80 | | 3,54 2,08 | | | |
| | Totale parziale | m ² | 11,51 | | | |
| | A dedurre 11,51 | | -11,51 | | | |
| | A sommare | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI P26 1 * 11,51 | | 11,51 | | | |
| | Totale | m ² | 11,51 | 18,53 | 213,28 | |
| 10295 BA.CZ.A.3 05.D | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m.12 e fino a m. 16 | | | | | |
| | CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI PER PILA DATI LATO ACC./CLS. 4 BAGGIOLI INTEGRATI 4 * ((1,50+1,35)) * 0,25 | | 2,85 | | | |
| | | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06F - da P25 a SPB + (n.5 imp. Acc./Cls. 40m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|-------------------------|---|------|-----------|--------|----------|--|
| | 2 RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | | |
| | 2 * 1,50 * 0,70 | | 2,10 | | | |
| | 2 * ((0,73+0,60)/2) * 0,70 | | 0,94 | | | |
| | 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. | | | | | |
| | 2 * 3,40 * 0,65 * 0,80 | | 3,54 | | | |
| | 4 * 0,65 * 0,80 | | 2,08 | | | |
| | Totale parziale | m² | 11,51 | | | |
| | A dedurre | | | | | |
| | 11,51 | | | -11,51 | | |
| | A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| | CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI | | | | | |
| | P25 | | | | | |
| | 1 * 11,51 | | 11,51 | | | |
| | Totale | m² | 11,51 | 21,38 | 246,08 | |
| 10280 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | | | | | |
| | ARMATURE BAGGIOLI E RITEGNI PILA | | | | | |
| | - INCIDENZA 300kg/m3 | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F | | | | | |
| | 27,92 * 300 | | 8.376,000 | | | |
| | Totale | kg | 8.376,000 | 1,00 | 8.376,00 | |
| 10360 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | | | | | |
| | ARMATURE BAGGIOLI E RITEGNI SPALLA | | | | | |
| | - INCIDENZA 300kg/m3 | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | SPALLA "B" | | | | | |
| | 5,89 * 300 | | 1.767,000 | | | |
| | Totale | kg | 1.767,000 | 1,00 | 1.767,00 | |
| 10310 BA.CZ.A.3 16.A | Fornitura e posa in opera di malte reoplastiche | | | | | |
| | INGHISAGGIO | | | | | |
| | PILA 25 A 28 | | | | | |
| | RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. | | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*4) * 0,50 * 0,92 * (1000*0,03) | | 220,80 | | | |
| | RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. | | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*4) * 0,50 * 1,11 * (1000*0,03) | | 266,40 | | | |
| | Totale | dm³ | 487,20 | 0,80 | 389,76 | |
| 10300 BA.OP.A.3 06.A | Fornitura e posa in opera dei dispositivi di ancoraggio dei ritegni antisismici | | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO PER RITEGNO | | | | | |
| | PILA 25 A 28 | | | | | |
| | RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. | | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*4) * 0,50 * 0,92 * (7850*0,01) | | 577,760 | | | |
| | RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. | | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*4) * 0,50 * 1,11 * (7850*0,01) | | 697,080 | | | |
| | Totale | kg | 1.274,840 | 3,91 | 4.984,62 | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06F - da P25 a SPB + (n.5 imp. Acc./Cls. 40m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|--|---|-----------------|--------------------|--------|------------------|
| 10320 BA.OP.A.3 07.A | Fornitura e posa in opera di cuscinetti di appoggio elastomerici armati CUSCINETTI NEOPRENE ARMATO PILA 25 A 28 RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. ((2+2)*4) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. ((2+2)*4) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 92,40 92,40 | | |
| | Totale | dm ³ | 184,80 | 62,14 | 11.483,47 |
| 10330 BA.OP.A.3 07.C | Sovrapprezzo per apparecchi d'appoggio elastomerici aventi una dimensione inferiore a 10 dmc. CUSCINETTI IN GOMMA ELASTOMERICA ARMATA PER RITEGNO Ritegno longitudinale centrale su Spalle e pile DATI ----- RIF.ART. BA.OP.A.3 07.A 184,80 | | 184,80 | | |
| | Totale | dm ³ | 184,80 | 18,64 | 3.444,67 |
| Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro | | | | | 35.744,22 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06F - da P25 a SPB + (n.5 imp. Acc./Cls. 40m)

VI9 - Travi d'impalcato in acciaio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|---|--------------|---------------------|
| 10390 PM.MR.A.3 03.A | <p>Grigliato alveolare in acciaio S185 UNI EN 10025:2005 zincato a caldo, in opera.</p> <p>IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40.00</p> <p>Grigliato alveolare in acciaio S185 UNI EN 10025:2005 zincato a caldo, con maglia da mm 30x30, piatto portante da mm 30x3, asta secondaria da mm 20x3, pressato, elettrofuso, elettrosaldato, oppure di altro tipo ma di equivalenti caratteristiche geometriche, nonché di peso e di portata non inferiore a quelli relativi al tipo sopraindicato compresi gli organi di attacco pure in acciaio zincato a caldo, in opera.</p> <p>CAMPATA N°1 L=39.85m</p> <p>1 * 39,85 * 2,5</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 99,63</p> <p>A sommare -----</p> <p>CALCOLO GRIGLIATO IMPALCATI RETICOLARI</p> <p>5 * 99,63</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m ² | 99,63 99,63 | | |
| | | | | -99,63 | |
| | | | 498,15 | | |
| | | | 498,15 | 109,44 | 54.517,54 |
| 10380 PM.MR.A.3102.C | <p>Acciaio UNI EN 10025 nuovo di ogni specie, fornito e lavorato, in opera, della qualità S275J2 e S275J0 e S355J2 e S355J0.</p> <p>IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40.00</p> <p>TRAVATA METALLICA</p> <p>DATI</p> <p>PORTATA TEORICA 38.00mt</p> <p>PESO TRAVATA RETICOLARE 32 kN/m = 3263.04</p> <p>3263,04 * 40</p> <p>incremento per saldature e bullonature 4%</p> <p>130521,60*4%</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 135742,464</p> <p>A sommare -----</p> <p>CALCOLO TRAVATA</p> <p>5 * 135742,464</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> <p style="text-align: right;">Totale VI9 - Travi d'impalcato in acciaio Euro</p> | kg | 130.521,600 5.220,864 135.742,464 | | |
| | | | 135.742,464 | -135.742,464 | |
| | | | 678.712,320 | | |
| | | | 678.712,320 | 2,22 | 1.506.741,35 |
| | | | | | 1.561.258,89 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06F - da P25 a SPB + (n.5 imp. Acc./Cls. 40m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|---|--------|------------|
| 10400 BA.CZ.A.3 02.F | <p>Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2</p> <p>GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES</p> <p>-----</p> <p>DATI GENERALI LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE NETTA SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=4.00 m^2 Lunghezza totale Lu=39.85m PREDALLE CENTRALI - La=3.65 sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.80 sp. 5cm</p> <p>-----</p> <p>GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO 1 * 39,85 * 4,25 PREDALLES 1 * 39,85 * (2,80+3,05+2,80) * 0,05</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 186,60 A sommare</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES 5 * 186,60</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m ³ | <p>169,36</p> <p>17,24</p> <p>186,60</p> <p>-186,60</p> <p>933,00</p> <p>933,00</p> | 121,28 | 113.154,24 |
| 10405 BA.CZ.A.3 02.G | <p>Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C35/45 N/mm2</p> <p>VELETTE</p> <p>-----</p> <p>DATI GENERALI VELETTE - H=1.01m sp. 9cm</p> <p>-----</p> <p>VELETTE 2 * 39,85 * 0,09 * 1,01</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 7,24 A sommare</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO VELETTE 5 * 7,24</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m ³ | <p>7,24</p> <p>7,24</p> <p>-7,24</p> <p>36,20</p> <p>36,20</p> | 129,90 | 4.702,38 |
| 10420 BA.CZ.A.3 03.B | <p>Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3.</p> <p>ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE vedi ART.RIF - BA.CZ.A.3 02.F + BA.CZ.A.3 02.G 969,20</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m ³ | <p>969,20</p> <p>969,20</p> | 5,39 | 5.223,99 |
| 10435 BA.CZ.A.3 05.C | <p>Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12</p> <p>IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40.00 CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE</p> | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06F - da P25 a SPB + (n.5 imp. Acc./Cls. 40m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|-----------|--------|-----------|
| | ----- DATI GENERALI SEZIONE SOLETTA IN MEZZERIA H=44cm LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=4.25 m^2 Lunghezza totale Lu=39.85m PREDALLE CENTRALI - La=3.05m sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.80 sp. 5cm VELETTE - H=1.01m sp. 9cm ----- | | | | |
| | CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO FRONTALI 2 * 4,25 | | 8,50 | | |
| | MURETTI PARABALLAST 2 * 39,85 * (2*0,75) | | 119,55 | | |
| | PREDALLES 1 * 39,85 * ((2,80+3,05+2,80)+(6*0,05)) | | 356,66 | | |
| | VELETTE 2 * 39,85 * (2*(0,09+1,01)) | | 175,34 | | |
| | Totale parziale | m ² | 660,05 | | |
| | A dedurre 660,05 | | -660,05 | | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE P26-P27 1 * 660,05 | | 660,05 | | |
| | P27-P28 1 * 660,05 | | 660,05 | | |
| | P28-SPB 1 * 660,05 | | 660,05 | | |
| | Totale | m ² | 1.980,15 | 18,53 | 36.692,18 |
| 10430 BA.CZ.A.3 05.D | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m.12 e fino a m. 16 IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40.00 CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE ----- DATI GENERALI SEZIONE SOLETTA IN MEZZERIA H=44cm LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=4.25 m^2 Lunghezza totale Lu=39.85m PREDALLE CENTRALI - La=3.05m sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.80 sp. 5cm VELETTE - H=1.01m sp. 9cm ----- CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO FRONTALI 2 * 4,25 | | 8,50 | | |
| | MURETTI PARABALLAST 2 * 39,85 * (2*0,75) | | 119,55 | | |
| | PREDALLES | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06F - da P25 a SPB + (n.5 imp. Acc./Cls. 40m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|--|---|-------------|-------------|------------|-----------|--|
| 10410 BA.CZ.A.3 09.B | 1 * 39,85 * ((2,80+3,05+2,80)+(6*0,05)) VELETTE | | 356,66 | | | |
| | 2 * 39,85 * (2*(0,09+1,01)) | | 175,34 | | | |
| | Totale parziale | m² | 660,05 | | | |
| | A dedurre 660,05 | | -660,05 | | | |
| | A sommare | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE | | | | | |
| | P24-P25 | | | 660,05 | | |
| | P25-P26 | | | 660,05 | | |
| | Totale | m² | 1.320,10 | 21,38 | 28.223,74 | |
| 10440 BA.OP.A.3 10.A | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | | | | | |
| | IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40.00 | | | | | |
| | ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI GENERALI | | | | | |
| | INCIDENZA ARMATURA SOLETTA 200kg/m3 | | | | | |
| | INCIDENZA ARMATURA PREDALLES 60kg/m3 | | | | | |
| | INCIDENZA ARMATURA VELETTA 20kg/m3 | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO | | | 31.880,000 | | |
| PREDALLES | | | 1.034,108 | | | |
| VELETTE | | | 144,895 | | | |
| 20 * (2*39,85) * 0,09 * 1,01 | | | | | | |
| Totale parziale | kg | 33.059,003 | | | | |
| A dedurre 33059,003 | | -33.059,003 | | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| CALCOLO ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE | | | | | | |
| 5 * 33059,003 | | | 165.295,015 | | | |
| Totale | kg | 165.295,015 | 1,00 | 165.295,02 | | |
| 10450 | Fornitura e posa in opera di coprigiunto trasver sale impermeabile e dielettrico, per escursioni orizzontali fino a 30 mm | | | | | |
| | GIUNTI D'IMPALCATO | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm | | | | | |
| Larghezza Impalcato La=9.70 | | | | | | |
| vasca FS | | | | | | |
| in asse spalla | | | 4,50 | | | |
| 1 * 4,50 | | | | | | |
| in asse pila | | | 18,00 | | | |
| 4 * 4,50 | | | | | | |
| Totale | m | 22,50 | 255,89 | 5.757,53 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06F - da P25 a SPB + (n.5 imp. Acc./Cls. 40m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISIVE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|-----------|--------|----------|
| BA.OP.A.3 10.B | GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 vasca FS in asse spalla 1 * 4,50 * ((130+130-30)) in asse pila 4 * 4,50 * ((130+130-30)) | | 1.035,00 | | |
| | | | 4.140,00 | | |
| | Totale | m | 5.175,00 | 1,62 | 8.383,50 |
| 10460 BA.OP.A.3 11.A | Fornitura e posa in opera di piattabanda dielettrica per muretti laterali paraballast e marciapiedi, per escursioni fino a 30 mm PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse spalla muretti paraballast ((2)*1) * 1,50 camminamento+cordoli ((2)*1) * ((1,78+0,82)) in asse pila muretti paraballast ((2)*4) * 1,50 camminamento+cordoli ((2)*4) * ((1,78+0,82)) | | 3,00 | | |
| | | | 5,20 | | |
| | | | 12,00 | | |
| | | | 20,80 | | |
| | Totale | m | 41,00 | 58,32 | 2.391,12 |
| 10470 BA.OP.A.3 11.B | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre 30 mm PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse spalla muretti paraballast ((2)*1) * 1,50 * ((130+130-30)) camminamento+cordoli ((2)*1) * ((1,78+0,82)) * ((130+130-30)) in asse pila muretti paraballast ((2)*4) * 1,50 * ((130+130-30)) camminamento+cordoli ((2)*4) * ((1,78+0,82)) * ((130+130-30)) | | 690,00 | | |
| | | | 1.196,00 | | |
| | | | 2.760,00 | | |
| | | | 4.784,00 | | |
| | Totale | m | 9.430,00 | 0,17 | 1.603,10 |
| 10480 BA.OP.A.3 12.A | Fornitura e posa in opera di scossalina , dello spessore non inferiore a 2 mm SCOSSALINA GIUNTI D'IMPALCATO | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06F - da P25 a SPB + (n.5 imp. Acc./Cls. 40m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|---|------|-----------|--------|-------------------|
| | DATI | | | | |
| | Larghezza Impalcato La=9.70 | | | | |
| | in asse spalla | | | | |
| | 1 * 9,70 | | 9,70 | | |
| | in asse pila | | | | |
| | 4 * 9,70 | | 38,80 | | |
| | Totale | m | 48,50 | 35,56 | 1.724,66 |
| | Totale VIA - Soletta di completamento Euro | | | | 373.151,46 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06F - da P25 a SPB + (n.5 imp. Acc./Cls. 40m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|---------------------------------|--|----------------|-----------|-----------|-----------|--|
| 10540 BA.CZ.C.1103.E | Fornitura di cunicoli per la protezione di cavi a due gole da 140 e 180 mm, di profondità interna 400 mm con fondo a spessore maggiorato, per viadotto o g | | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | 1 PER BINARIO AREA SEZIONE CANALETTA A=0.0841m ² | | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=40m | | | | | |
| | 1 * 40 | | | 40,00 | | |
| | Totale parziale | m | | 40,00 | | |
| | A dedurre | | | -40,00 | | |
| | 40 | | | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | | |
| 5 * 40 | | | 200,00 | | | |
| Totale | m | | 200,00 | 31,15 | 6.230,00 | |
| 10550 BA.CZ.C.2101.K | Posa in opera di cunicoli in cemento delle dimensioni di 400x100 mm. | | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | VEDI RIF. ART. BA.CZ.C.1103.E | | | | | |
| 200 | | | 200,00 | | | |
| Totale | m | | 200,00 | 14,20 | 2.840,00 | |
| 10510 BA.OP.A.3 18.A | Strato protettivo in conglomerato bituminoso dello spessore non inferiore a 5 cm | | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE CON STRATO DI CONGLOMERATO BITUMINOSO VASCA (50mm) | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=40.00m | | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =4.60m 1 * 40,0 * 4,60 | | | 184,00 | | |
| | Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 40 * (1,93+1,93) | | | 154,40 | | |
| | Totale parziale | m ² | | 338,40 | | |
| | A dedurre | | | -338,40 | | |
| | 338,40 | | | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA | | | | | | |
| 5 * 338,40 | | | 1.692,00 | | | |
| Totale | m ² | | 1.692,00 | 5,92 | 10.016,64 | |
| 10570 BA.OP.A.3 20.A | Fornitura e posa in opera di profilati di acciaio per parapetti, mensole e simili | | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=40m | | | | | |
| | IPE 100 p=8,1 kg/m, 1 MONTANTE OGNI 1.50m PER LATO (2*8,1) * (40/1,5) * 1,05 | | | 453,606 | | |
| | PIASTRA DI BASE 200x150x10 p=2,36 kg (2*2,36) * (40/1,5) | | | 125,868 | | |
| | PIASTRA DI BASE CON FUNZIONE DI PARAPIEDE 200x5mm p=7,85 kg/m (2*7,85) * 40 | | | 628,000 | | |
| | Totale parziale | kg | | 1.207,474 | | |
| | 10% per bulloni, tirafondi e saldature 1207,474*10% | | | 120,747 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06F - da P25 a SPB + (n.5 imp. Acc./Cls. 40m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|------------|--------|-----------|
| | Totale generale | kg | 1.328,221 | | |
| | A dedurre 1328,221 | | -1.328,221 | | |
| | A sommare ----- | | | | |
| | PARAPETTI PER IMPALCATO 5 * 1328,221 | | 6.641,105 | | |
| | Totale | kg | 6.641,105 | 1,95 | 12.950,15 |
| 10580 BA.OP.A.3 21.A | Fornitura e posa in opera di tubi di acciaio doppiamente zincati a caldo per parapetti, mensole e simili PARAPETTO PER IMPALCATO ----- DATI Lunghezza Impalcato Lu=40m 4 TUBI D=42,4 sp 2,9 p=2,35 kg/m PER LATO (2*4*2,35) * 40 | | 752,000 | | |
| | Totale parziale | kg | 752,000 | | |
| | 10% per bulloni, e saldature 752*10% | | 75,200 | | |
| | Totale generale | kg | 827,200 | | |
| | A dedurre 827,20 | | -827,200 | | |
| | A sommare ----- | | | | |
| | PARAPETTI PER IMPALCATO 5 * 827,20 | | 4.136,000 | | |
| | Totale | kg | 4.136,000 | 2,11 | 8.726,96 |
| 10490 BA.OP.A.3107.A | Impermeabilizzazione di impalcati a mezzo di manto impermeabile sintetico eseguito con membrana : per 3 mm di spessore IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm ----- DATI Lunghezza Impalcato Lu=40.00m Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =4.60m 40 * 4,60 Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 40 * (1,93+1,93) | | 184,00 | | |
| | Totale parziale | m² | 338,40 | | |
| | A dedurre 338,40 | | -338,40 | | |
| | A sommare ----- | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm 5 * 338,40 | | 1.692,00 | | |
| | Totale | m² | 1.692,00 | 20,45 | 34.601,40 |
| 10500 BA.OP.A.3107.B | Sovraprezzo alla precedente sottovoce A per ogni mm in più richiesto rispetto allo spessore di 3 mm IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm ----- DATI Lunghezza Impalcato Lu=40.00m Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =4.60m 1 * 40,0 * 4,60 Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 40 * (1,93+1,93) | | 184,00 | | |
| | Totale parziale | m² | 338,40 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06F - da P25 a SPB + (n.5 imp. Acc./Cls. 40m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|----------------|--------|-----------|
| 10610 BA.PS.A.3 33.A | A dedurre 338,40 A sommare ----- IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm 5 * 338,40 | | -338,40 | | |
| | Totale | m² | 1.692,00 | 3,84 | 6.497,28 |
| 10530 IT.TU.E.3002.E | Fornitura e posa in opera di grigliato metallico, in acciaio zincato, per copertura di pozzetti, cunicoli e simili ISPEZIONABILITA' SU PULVINO GRIGLIATO PER PIANEROTTOLO PER DISCESA DELLA SCALA OGNI 3 CAMPATE STANDARD 190x120cm Grigliato tipo keller da 35kg/mq (2*2) * 1,90 * 1,20 * 35 | | 319,200 | | |
| | Totale | kg | 319,200 | 2,18 | 695,86 |
| 10590 OM.ME.C.3 25.A | Fornitura e posa in opera di tubazione in PVC -U conforme alla norma UNI EN 1401-1 - diametro esterno 250 mm. TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI Lunghezza Impalcato Lu=40m SOTTO SOLETTA - DN250 2 * 40 DISCENDENTE SULLE PILE - DN250 2 * 10 | | 80,00 20,00 | | |
| | Totale parziale | m | 100,00 | | |
| 10600 OM.ME.C.3 25.B | A dedurre 100 A sommare ----- TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 5 * 100 | | -100,00 | | |
| | Totale | m | 500,00 | 25,65 | 12.825,00 |
| 10560 SS.CE.C.3102.B | Fornitura e posa in opera di scala in ferro ISPEZIONABILITA' SU PULVINO SCALE DI DISCESA OGNI 3 CAMPATE- COMPRESO TELAIO COMPLETO AL PULVINO E BOTOLA IN METALLO - 180 kg/ml ALTEZZA STANDARD DI DISCESA H=3.10m (2*2) * 180 * 3,10 | | 2.232,000 | | |
| | Totale | kg | 2.232,000 | 3,98 | 8.883,36 |
| 10600 OM.ME.C.3 25.B | Sovrapprezzo alla voce quando anziché la verniciatura è richiesta la zincatura ISPEZIONABILITA' SU PULVINO SCALE DI DISCESA OGNI 3 CAMPATE- COMPRESO TELAIO COMPLETO AL PULVINO E BOTOLA IN METALLO - 180 kg/ml ALTEZZA STANDARD DI DISCESA H=3.10m (2*2) * 180 * 3,10 | | 2.232,000 | | |
| | Totale | kg | 2.232,000 | 0,22 | 491,04 |
| 10560 SS.CE.C.3102.B | Fornitura e posa in opera in corrispondenza dei muretti paraballast di tubo 140x140 sp. 3 mm provvisto di griglia e rete in acciaio keller. TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT ----- | | | | |
| | Totale | kg | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI06 - VI06 - Singolo Binario

VI06F - da P25 a SPB + (n.5 imp. Acc./Cls. 40m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|---|--|--------|-----------|----------|-------------------|--|
| 10520 VAT.RS3E.A01.0 9.0017 | DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=40m 2 * (40/3) | | 26,66 | | | |
| | Totale parziale | Cad | 26,66 | | | |
| | A dedurre 26,66 | | -26,66 | | | |
| | A sommare | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT 5 * 26,66 | | 133,30 | | | |
| | Totale | Cad | 133,30 | 16,14 | 2.151,46 | |
| | Fornitura e posa in opera pluviale flangiato in PVC DN160 (L=0,50 m) grigliato metallico zincato a caldo (250x250mm) controtelaio speciale zincato costituito da: controtelaio e di manicotto flangiato - Tipo "mexicano" per innesto del pluviale | | | | | |
| | PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=40m 2 * (40/3) | | 26,66 | | | | |
| Totale parziale | Cad | 26,66 | | | | |
| A dedurre 26,66 | | -26,66 | | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA 5 * 26,66 | | 133,30 | | | | |
| Totale | Cad | 133,30 | 21,54 | 2.871,28 | | |
| Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro | | | | | 109.780,43 | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI07 - VI07 - Singolo Binario

VI070 - Sistemazione Idraulica - VI07

VIC - Interferenze

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|-----------|--------|------------------|
| 59485 BA.DE.C.0106.A | Compenso per il trasporto dei rifiuti in discarica o impianti di recupero dai luoghi di produzione (cantiere o impianto ferroviario). TRSPORTO A DISCARICA 50 KM peso terre 1.9 Ton/mc - vedi quantità di cui alla voce BA.MT.A.3001.A 1,90 * 50 * 462,66 | | 43.952,70 | | |
| | Totale | tkm | 43.952,70 | 0,11 | 4.834,80 |
| 59495 BA.GG.A.3004.E | Fornitura e posa in opera di geotessile tessuto a trama ordito in poliestere resistenza a trazione MD CD non inferiore a 130 kN/m; allungamento a rottura GEOTESSUTO 400 g/mq sup. intervento ≈1561mq 1561 A dedurre FUSTO PILE CIRCOLARI A≈9.40mq DA P2 A P3 2 * 9,40 A sommare | | 1.561,00 | | |
| | Totale | m ² | 1.542,20 | 4,69 | 7.232,92 |
| 59465 BA.MT.A.3001.A | Scavo di sbancamento in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi Scavo per posa dei massi sciolti diametro 30cm sup. intervento ≈1561mq 1561 * 0,30 A dedurre FUSTO PILE CIRCOLARI A≈9.40mq DA P2 A P3 2 * 9,40 * 0,30 A sommare | | 468,30 | | |
| | Totale | m ³ | 462,66 | 1,80 | 832,79 |
| 12020 DC.DS.D.3 07.A | SCOGLIERA RADENTE CON MASSI E MASSOTTI DELLA MASSA SUPERIORE A KG. 50 E FINO A KG. 100. ZONA DEI MASSI NON LEGATI D=40cm P.S.= peso specifico calcarenite =2400kc/mc sup. intervento ≈1561mq masso singolo (D30cm= 0.30m) Vol.teorico=0.01mc*2400kg/mc≈24kg N°.tot Massi = (sup.tot./Diam./Diam.) (1561/0,3/0,3) * (24/1000) A dedurre FUSTO PILE CIRCOLARI A≈9.40mq DA P2 A P3 ((2*9,40)/0,3/0,3) * (24/1000) A sommare | | 346,89 | | |
| | Totale | to | 342,71 | 16,21 | 5.555,33 |
| | Totale VIC - Interferenze Euro | | | | 18.455,84 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI07 - VI07 - Singolo Binario

VI07A - da SPA a P1 + (n.2 imp. Acc./Cls. 40m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|--|--------|-------------------|
| 51340 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI07 - Spalla A - incidenza 110 Kg/mc 9 * 31 * ((,75*,75*3,1416)) * 110 - Pila 1 - incidenza 120 Kg/mc 9 * 32 * ((,75*,75*3,1416)) * 120 | | | | |
| | Totale | kg | 54.229,230 61.067,520 <u>115.296,750</u> | 1,00 | 115.296,75 |
| 60815 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi VIADOTTO VI07 - Spalla A - 9 * 31 * ((,75*,75*3,1416)) - Pila 1 - 9 * 32 * ((,75*,75*3,1416)) | | | | |
| | Totale | m ³ | 493,83 509,76 <u>1.003,59</u> | 0,26 | 260,93 |
| 51330 BA.PD.A.3 05.D | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro, del diametro non inferiore a 1500 mm VIADOTTO VI07 - Spalla A 9 * 31 - Pila 1 9 * 32 | | | | |
| | Totale | m | 279,00 288,00 <u>567,00</u> | 221,96 | 125.851,32 |
| | Totale VI2 - Pali o pozzi Euro | | | | 241.409,00 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI07 - VI07 - Singolo Binario

VI07A - da SPA a P1 + (n.2 imp. Acc./Cls. 40m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|------------|--------|-----------|
| 51460 BA.CZ.A.3 01.A | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C12/15 N/mm2 VIADOTTO VI07 - Spalla A (12+,4) * 12,4 * ,2 - Pila 1 12,4 * 12,4 * ,2 | | | | |
| | Totale | m ³ | 61,50 | 80,31 | 4.939,07 |
| 51470 BA.CZ.A.3 01.E | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C28/35 N/mm2 VIADOTTO VI07 - Spalla A 12 * 12 * 2 - Pila 1 12 * 12 * 3 | | | | |
| | Totale | m ³ | 720,00 | 109,75 | 79.020,00 |
| 51480 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI07 vedi quantità art BA.CZ.A.3 01.E 720 | | | | |
| | Totale | m ³ | 720,00 | 5,39 | 3.880,80 |
| 51500 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e simili VIADOTTO VI07 - Spalla A 2 * (12+12) * 2 - Pila 1 2 * (12+12) * 3 | | | | |
| | Totale | m ² | 240,00 | 10,09 | 2.421,60 |
| 51490 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI07 - Spalla A - incidenza 110 Kg/mc 110 * 12 * 12 * 2 - Pila 1 - incidenza 140 Kg/mc 140 * 12 * 12 * 3 | | | | |
| | Totale | kg | 92.160,000 | 1,00 | 92.160,00 |
| 51450 BA.MT.A.3 29.A | Riempitivi vari e sistemazione superficiale con regolarizzazione delle pendenze, con terre provenienti dagli scavi VIADOTTO VI07 quantità scavi (vedi quantità BA.MT.A.3001.A) 2730,91 - a dedurre volume fondazioni interrato - quantità di cui all'art. BA.CZ.A.3 01.A -1 * 61,50 - quantità di cui all'art. BA.CZ.A.3 01.E -1 * 720 - a dedurre volume elevazioni Spalla A - muro frontale+ ringrosso -1 * 12 * 2,7 * 1,95 Pile da 1 - Pile Ø 3500 -1 * ((1,75*1,75*3,1416)) * 2,15 | | | | |
| | Totale | m ³ | 1.865,55 | 0,90 | 1.679,00 |
| 51410 BA.MT.A.3001.A | Scavo di sbancamento in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi VIADOTTO VI07 - Spalla A ((475,68+196)/2) * 2,76 - Pila 1 ((639,17+196)/2) * 4,32 | | | | |
| | Totale | m ³ | 2.730,91 | 1,80 | 4.915,64 |
| 51440 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI07 - VI07 - Singolo Binario

VI07A - da SPA a P1 + (n.2 imp. Acc./Cls. 40m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|---|----------------|-----------|--------|-------------------|
| | VIADOTTO VI07 vedi quantità art BA.MT.A.3001.A 2730,91 | | 2.730,91 | | |
| | Totale | m ³ | 2.730,91 | 0,26 | 710,04 |
| | Totale VI3 - Fondazioni Euro | | | | 189.726,15 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI07 - VI07 - Singolo Binario

VI07A - da SPA a P1 + (n.2 imp. Acc./Cls. 40m)

VI4 - Spalle

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---------------------------------|---|----------------|------------|--------|------------------|
| 51510 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 VIADOTTO VI07 SPALLA A - muro frontale 9,70 * 1,2 * 8 - ringrosso muro frontale area da pln dwg (13.43 mq) 13,43 * 8 - muri d'ala 2 * 6,65 * 1,2 * 6 - soletta di ripartizione 6,65 * 9,7 * ,5 - paraghiaia 9,70 * 0,50 * 2,63 - ringrosso paraghiaia 9,7 * ((,67+,5)/2) * ,17 9,7 * ,53 * ,67 2 * (6,65+,5) * ,15 | | | | |
| | Totale | m ³ | 347,89 | 121,28 | 42.192,10 |
| 51520 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI07 vedi quantità art BA.CZ.A.3 02.F 347,89 | | | | |
| | Totale | m ³ | 347,89 | 5,39 | 1.875,13 |
| 51540 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 VIADOTTO VI07 SPALLA A - muro frontale 2 * (9,7+1,2) * 4 - ringrosso muro frontale area da pln dwg (13.43 mq) 13,43 * 4 - muri d'ala (2*2) * (6,45+1,2) * 4 | | | | |
| | Totale | m ² | 263,32 | 13,46 | 3.544,29 |
| 51550 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 VIADOTTO VI07 SPALLA A - muro frontale 2 * (9,7+1,2) * 3 - ringrosso muro frontale area da pln dwg (13.43 mq) 13,43 * 3 - muri d'ala (2*2) * (6,45+1,2) * 4 - soletta di ripartizione 2 * (6,65+9,7) * ,5 - paraghiaia 2 * (9,7+,5) * (4,25-,7) - ringrosso paraghiaia 2 * (9,7+,31) * ,2 2 * 1,86 * ,15 | | | | |
| | Totale | m ² | 321,42 | 16,40 | 5.271,29 |
| 51530 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI07 ELEVAZIONE - 110 kg/mc 120 * 347,89 | | | | |
| | Totale | kg | 41.746,800 | 1,00 | 41.746,80 |
| Totale VI4 - Spalle Euro | | | | | 94.629,61 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI07 - VI07 - Singolo Binario

VI07A - da SPA a P1 + (n.2 imp. Acc./Cls. 40m)

VI5 - Pile

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|-----------|--------|------------------|
| 51560 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 VIADOTTO VI07 - Pila 1 Ø 4500 ((2,25*2,25*3,1416)) * 5,5 | | 87,45 | | |
| | Totale | m ³ | 87,45 | 121,28 | 10.605,94 |
| 51570 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI07 Vedi quantità art BA.CZ.A.3 02.F 87,45 | | 87,45 | | |
| | Totale | m ³ | 87,45 | 5,39 | 471,36 |
| 51580 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 VIADOTTO VI07 - Pila 1 Ø 3500 1 * (3,1416*3,5) * 4 | | 44,00 | | |
| | Totale | m ² | 44,00 | 13,46 | 592,24 |
| 51590 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 VIADOTTO VI07 - Pila 1 Ø 3500 1 * (3,1416*3,5) * (5,5-4) | | 16,50 | | |
| | Totale | m ² | 16,50 | 16,40 | 270,60 |
| 48910 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI07- incidenza 100 Kg/mc - q.tà art. BA.CZ.A.3 02.F 100 * 87,45 | | 8.745,000 | | |
| | Totale | kg | 8.745,000 | 1,00 | 8.745,00 |
| | Totale VI5 - Pile Euro | | | | 20.685,14 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI07 - VI07 - Singolo Binario

VI07A - da SPA a P1 + (n.2 imp. Acc./Cls. 40m)

VI6 - Pulvini

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|-----------|--------|------------------|
| 51600 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 VIADOTTO VI07 - Pila 1 6,5 * 4,9 * 2,2 | | | | |
| | Totale | m ³ | 70,07 | 121,28 | 8.498,09 |
| 51610 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI07 vedi quantità art. BA.CZ.A.3 02.F 70,07 | | | | |
| | Totale | m ³ | 70,07 | 5,39 | 377,68 |
| 51630 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 VIADOTTO VI07 - Pila 1 2 * (8+5,3) * 2,2 | | | | |
| | Totale | m ² | 58,52 | 16,40 | 959,73 |
| 51620 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI07 ELEVAZIONE - 100 kg/mc - q.tà di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 100 * 70,07 | | | | |
| | Totale | kg | 7.007,000 | 1,00 | 7.007,00 |
| | Totale VI6 - Pulvini Euro | | | | 16.842,50 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI07 - VI07 - Singolo Binario
VI07A - da SPA a P1 + (n.2 imp. Acc./Cls. 40m)
VI7 - Apparecchi di appoggio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-----------------------------------|---|------|--|-----------|------------------|
| 10670 BA.OP.A.3106.A | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio di tipo multidirezionale in acciaio teflon, per ogni KN di carico nominale verticale APPOGGI MULTIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 7000kN ----- LATO MOBILE (n° app. x n° imp. x kN) 2 * 2 * 7000 <div style="text-align: right;">Totale</div> | kN | <div style="text-align: right;">28.000,00</div> <hr/> <div style="text-align: right;">28.000,00</div> | 0,46 | 12.880,00 |
| 10650 VAT.RS3E.A01.0 9.0005 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo VINCOLO MECCANICO, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcato a singolo binario a sez. mista in Acc/Cls. L=40m - Lc=38,0m" IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40m DISPOSITIVO MECCANICO DATI CARICO ORIZZONTALE TRASVERSALE - Ht = 4000kN ----- LATO FISSO (n° app. x n° imp.) 1 * 2 LATO MOBILE (n° app. x n° imp.) 1 * 2 <div style="text-align: right;">Totale</div> | Cad | <div style="text-align: right;">2,00</div> <hr/> <div style="text-align: right;">2,00</div> <hr/> <div style="text-align: right;">4,00</div> | 5.412,00 | 21.648,00 |
| 10660 VAT.RS3E.A01.0 9.0006 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo UNIDIREZIONALE, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcato a singolo binario a sez. mista in Acc/Cls. L=40m - Lc=38,0m " IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40m APPOGGI UNIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V =7000kN CARICO ORIZZONTALE TRASVERSALE- Ht =4000kN ----- LATO FISSO (n° app. x n° imp.) 2 * 2 <div style="text-align: right;">Totale</div> | Cad | <div style="text-align: right;">4,00</div> <hr/> <div style="text-align: right;">4,00</div> | 14.224,00 | 56.896,00 |
| | Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro | | | | 91.424,00 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI07 - VI07 - Singolo Binario

VI07A - da SPA a P1 + (n.2 imp. Acc./Cls. 40m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|------------------------------|--------|---------|
| 10680 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI PER PILA DATI LATO ACC./CLS. 4 BAGGIOLI INTEGRATI 4 * 1,50 * 1,35 * 0,25 2 RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. 2 * 1,50 * ((0,73+0,60)/2) * 0,70 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. 2 * 3,40 * 0,65 * 0,80 | | | | |
| | Totale parziale | m ³ | 2,03 1,41 3,54 6,98 | | |
| | A dedurre 6,98 | | | -6,98 | |
| | A sommare ----- CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI da pila 1 1 * 6,98 | | | | |
| | Totale | m ³ | 6,98 6,98 | 121,28 | 846,53 |
| 58645 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 BAGGIOLI INTEGRATO AL RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. SPALLA "A" 2 * 1,23 * 1,36 * 0,25 2 * (1,20+0,65) * 1,18 * 0,70 RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "A" 2 * 2,84 * 0,50 * 0,70 | | | | |
| | Totale | m ³ | 0,84 3,06 1,99 5,89 | 121,28 | 714,34 |
| 10690 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURA ELEVAZIONE BAGGIOLI E RITEGNI PILA vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F 6,98 | | | | |
| | Totale | m ³ | 6,98 6,98 | 5,39 | 37,62 |
| 58655 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURE ELEVAZIONE BAGGIOLI E RITEGNI SPALLE vedi RIF.ART - BA.CZ.A.3 02.F 5,89 | | | | |
| | Totale | m ³ | 5,89 5,89 | 5,39 | 31,75 |
| 10710 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI PER PILA DATI LATO ACC./CLS. 4 BAGGIOLI INTEGRATI 4 * ((1,50+1,35)) * 0,25 2 RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. 2 * 1,50 * 0,70 2 * ((0,73+0,60)/2) * 0,70 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. | | | | |
| | | | 2,85 2,10 0,94 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI07 - VI07 - Singolo Binario

VI07A - da SPA a P1 + (n.2 imp. Acc./Cls. 40m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|-----------|--------|----------|
| | 2 * 3,40 * 0,65 * 0,80 | | 3,54 | | |
| | 4 * 0,65 * 0,80 | | 2,08 | | |
| | Totale parziale | m² | 11,51 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 11,51 | | -11,51 | | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI da pila 15 a pila 16 | | | | |
| | P1 | | | | |
| | 1 * 11,51 | | 11,51 | | |
| | Totale | m² | 11,51 | 16,40 | 188,76 |
| 58675 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 | | | | |
| | BAGGIOLI INTEGRATO AL RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | |
| | 2 * (1,23+1,36) * 0,25 | | 1,30 | | |
| | 2 * (1,20+0,65) * 0,70 | | 2,59 | | |
| | 2 * 1,18 * 0,70 | | 1,65 | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | |
| | 2 * (0,50+2,84+0,50) * 0,70 | | 5,38 | | |
| | Totale | m² | 10,92 | 16,40 | 179,09 |
| 10700 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | | | | |
| | ARMATURE BAGGIOLI E RITEGNI PILA | | | | |
| | - INCIDENZA 300kg/m3 | | | | |
| | ----- | | | | |
| | vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F | | | | |
| | 6,98 * 300 | | 2.094,000 | | |
| | Totale | kg | 2.094,000 | 1,00 | 2.094,00 |
| 58665 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | | | | |
| | ARMATURE BAGGIOLI E RITEGNI SPALLA | | | | |
| | - INCIDENZA 300kg/m3 | | | | |
| | ----- | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | |
| | 5,89 * 300 | | 1.767,000 | | |
| | Totale | kg | 1.767,000 | 1,00 | 1.767,00 |
| 10730 BA.CZ.A.3 16.A | Fornitura e posa in opera di malte reoplastiche | | | | |
| | INGHISAGGIO | | | | |
| | RITEGNO TRASVERSALE IN C.A | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (1000*0,03) | | 12,60 | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 1 * (1000*0,03) | | 30,00 | | |
| | PILA 1 | | | | |
| | RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*1) * 0,50 * 0,92 * (1000*0,03) | | 55,20 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI07 - VI07 - Singolo Binario

VI07A - da SPA a P1 + (n.2 imp. Acc./Cls. 40m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISIVE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|--|---|-----------------|-----------|--------|------------------|
| 10720 BA.OP.A.3 06.A | RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*1) * 0,50 * 1,11 * (1000*0,03) | | 66,60 | | |
| | Totale | dm ³ | 164,40 | 0,80 | 131,52 |
| 10740 BA.OP.A.3 07.A | Fornitura e posa in opera dei dispositivi di ancoraggio dei ritegni antisismici | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO PER RITEGNO RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. SPALLA "A" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (7850*0,01) | | 32,970 | | |
| 10740 BA.OP.A.3 07.A | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "A" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 1 * (7850*0,01) | | 78,500 | | |
| | PILA 1 RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*1) * 0,50 * 0,92 * (7850*0,01) | | 144,440 | | |
| 10740 BA.OP.A.3 07.A | RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*1) * 0,50 * 1,11 * (7850*0,01) | | 174,270 | | |
| | Totale | kg | 430,180 | 3,91 | 1.682,00 |
| 10750 BA.OP.A.3 07.C | Fornitura e posa in opera di cuscinetti di appoggio elastomerici armati | | | | |
| | CUSCINETTI NEOPRENE ARMATO SPALLA "A" 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 11,55 | | |
| 10750 BA.OP.A.3 07.C | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "A" 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 11,55 | | |
| | PILA 1 RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. ((2+2)*1) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 23,10 | | |
| 10750 BA.OP.A.3 07.C | RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. ((2+2)*1) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 23,10 | | |
| | Totale | dm ³ | 69,30 | 62,14 | 4.306,30 |
| 10750 BA.OP.A.3 07.C | Sovrapprezzo per apparecchi d'appoggio elastomerici aventi una dimensione inferiore a 10 dmc. | | | | |
| | CUSCINETTI IN GOMMA ELASTOMERICA ARMATA PER RITEGNO Ritegno longitudinale centrale su Spalle e pile DATI ----- RIF.ART. BA.OP.A.3 07.A 69,30 | | 69,30 | | |
| | Totale | dm ³ | 69,30 | 18,64 | 1.291,75 |
| Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro | | | | | 13.270,66 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI07 - VI07 - Singolo Binario

VI07A - da SPA a P1 + (n.2 imp. Acc./Cls. 40m)

VI9 - Travi d'impalcato in acciaio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|--|--------|-------------------|
| 10780 PM.MR.A.3 03.A | <p>Grigliato alveolare in acciaio S185 UNI EN 10025:2005 zincato a caldo, in opera.</p> <p>IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40.00</p> <p>Grigliato alveolare in acciaio S185 UNI EN 10025:2005 zincato a caldo, con maglia da mm 30x30, piatto portante da mm 30x3, asta secondaria da mm 20x3, pressato, elettrofuso, elettrosaldato, oppure di altro tipo ma di equivalenti caratteristiche geometriche, nonché di peso e di portata non inferiore a quelli relativi al tipo sopraindicato compresi gli organi di attacco pure in acciaio zincato a caldo, in opera.</p> <p>CAMPATA N°1 L=39.85m</p> <p>1 * 39,85 * 2,5</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 99,63</p> <p>A sommare -----</p> <p>CALCOLO GRIGLIATO IMPALCATI RETICOLARI</p> <p>2 * 99,63</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m ² | <p>99,63</p> <p>99,63</p> <p style="color: red;">-99,63</p> <p>199,26</p> <p>199,26</p> | 109,44 | 21.807,01 |
| 10770 PM.MR.A.3102.C | <p>Acciaio UNI EN 10025 nuovo di ogni specie, fornito e lavorato, in opera, della qualità S275J2 e S275J0 e S355J2 e S355J0.</p> <p>IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40.00</p> <p>TRAVATA METALLICA</p> <p>DATI</p> <p>PORTATA TEORICA 38.00mt</p> <p>PESO TRAVATA RETICOLARE 32 kN/m = 3263.04</p> <p>3263,04 * 40</p> <p>incremento per saldature e bullonature 4%</p> <p>130521,60*4%</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 135742,464</p> <p>A sommare -----</p> <p>CALCOLO TRAVATA</p> <p>2 * 135742,464</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> <p style="text-align: center;">Totale VI9 - Travi d'impalcato in acciaio Euro</p> | kg | <p>130.521,600</p> <p>5.220,864</p> <p>135.742,464</p> <p style="color: red;">-135.742,464</p> <p>271.484,928</p> <p>271.484,928</p> | 2,22 | 602.696,54 |
| | | | | | 624.503,55 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI07 - VI07 - Singolo Binario

VI07A - da SPA a P1 + (n.2 imp. Acc./Cls. 40m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|---|--------|-----------|
| 10790 BA.CZ.A.3 02.F | <p>Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2</p> <p>GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES</p> <p>-----</p> <p>DATI GENERALI LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE NETTA SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=4.00 m^2 Lunghezza totale Lu=39.85m PREDALLE CENTRALI - La=3.65 sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.80 sp. 5cm</p> <p>-----</p> <p>GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO 1 * 39,85 * 4,25 PREDALLES 1 * 39,85 * (2,80+3,05+2,80) * 0,05</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 186,60 A sommare</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES 2 * 186,60</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m³ | <p>169,36</p> <p>17,24</p> <p>186,60</p> <p>-186,60</p> <p>373,20</p> <p>373,20</p> | 121,28 | 45.261,70 |
| 10795 BA.CZ.A.3 02.G | <p>Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C35/45 N/mm2</p> <p>VELETTE</p> <p>-----</p> <p>DATI GENERALI VELETTE - H=1.01m sp. 9cm</p> <p>-----</p> <p>VELETTE 2 * 39,85 * 0,09 * 1,01</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 7,24 A sommare</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO VELETTE 2 * 7,24</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m³ | <p>7,24</p> <p>7,24</p> <p>-7,24</p> <p>14,48</p> <p>14,48</p> | 129,90 | 1.880,95 |
| 10810 BA.CZ.A.3 03.B | <p>Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3.</p> <p>ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE vedi ART.RIF - BA.CZ.A.3 02.F + BA.CZ.A.3 02.G 387,68</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m³ | <p>387,68</p> <p>387,68</p> | 5,39 | 2.089,60 |
| 10820 BA.CZ.A.3 05.C | <p>Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12</p> <p>IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40.00 CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE</p> | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI07 - VI07 - Singolo Binario

VI07A - da SPA a P1 + (n.2 imp. Acc./Cls. 40m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|-------------|--------|-----------|
| | <p>-----</p> <p>DATI GENERALI SEZIONE SOLETTA IN MEZZERIA H=44cm LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=4.25 m^2 Lunghezza totale Lu=39.85m PREDALLE CENTRALI - La=3.05m sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.80 sp. 5cm VELETTE - H=1.01m sp. 9cm</p> <p>-----</p> <p>CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO FRONTALI 2 * 4,25 MURETTI PARABALLAST 2 * 39,85 * (2*0,75) PREDALLES 1 * 39,85 * ((2,80+3,05+2,80)+(6*0,05)) VELETTE 2 * 39,85 * (2*(0,09+1,01))</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 660,05 A sommare</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE SPA-P1 1 * 660,05 P1-P2 1 * 660,05</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | | | | |
| | | m² | 8,50 | | |
| | | | 119,55 | | |
| | | | 356,66 | | |
| | | | 175,34 | | |
| | | | 660,05 | | |
| | | | -660,05 | | |
| | | | 660,05 | | |
| | | | 660,05 | | |
| | | m² | 1.320,10 | 18,53 | 24.461,45 |
| 10800 BA.CZ.A.3 09.B | <p>Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C.</p> <p>IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40.00 ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE</p> <p>-----</p> <p>DATI GENERALI INCIDENZA ARMATURA SOLETTA 200kg/m3 INCIDENZA ARMATURA PREDALLES 60kg/m3 INCIDENZA ARMATURA VELETTA 20kg/m3</p> <p>-----</p> <p>GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO 200 * 39,85 * 4,00 PREDALLES 60 * 39,85 * (2,80+3,05+2,80) * 0,05 VELETTE 20 * (2*39,85) * 0,09 * 1,01</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 33059,003 A sommare</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE</p> | | | | |
| | | kg | 31.880,000 | | |
| | | | 1.034,108 | | |
| | | | 144,895 | | |
| | | | 33.059,003 | | |
| | | | -33.059,003 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI07 - VI07 - Singolo Binario

VI07A - da SPA a P1 + (n.2 imp. Acc./Cls. 40m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|-------------------------|---|--------|-----------|------------|---------|-----------|
| 10830 BA.OP.A.3 10.A | 2 * 33059,003 Fornitura e posa in opera di coprigiunto trasver sale impermeabile e dielettrico, per escursioni orizzontali fino a 30 mm GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 vasca FS in asse spalla 1 * 4,50 in asse pila 1 * 4,50 | Totale | kg | 66.118,006 | 1,00 | 66.118,01 |
| | | | kg | 66.118,006 | | |
| | | Totale | m | 9,00 | 255,89 | 2.303,01 |
| | | | | | | |
| 10840 BA.OP.A.3 10.B | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre i 30 mm GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 vasca FS in asse spalla 1 * 4,50 * ((130+130-30)) in asse pila 1 * 4,50 * ((130+130-30)) | Totale | m | 1.035,00 | 1,62 | 3.353,40 |
| | | | m | 1.035,00 | | |
| | | Totale | m | 2.070,00 | 58,32 | 8.608,03 |
| | | | | | | |
| 10850 BA.OP.A.3 11.A | Fornitura e posa in opera di piattabanda dielettrica per muretti laterali paraballast e marciapiedi, per escursioni fino a 30 mm PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse spalla muretti paraballast ((2)*9) * 1,50 camminamento+cordoli ((2)*9) * ((1,78+0,82)) in asse pila muretti paraballast ((2)*9) * 1,50 camminamento+cordoli ((2)*9) * ((1,78+0,82)) | Totale | m | 27,00 | 58,32 | 8.608,03 |
| | | | m | 46,80 | | |
| | | Totale | m | 27,00 | 58,32 | 8.608,03 |
| | | | m | 46,80 | 58,32 | 8.608,03 |
| 10860 BA.OP.A.3 11.B | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre 30 mm PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm | Totale | m | 147,60 | | |
| | | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI07 - VI07 - Singolo Binario

VI07A - da SPA a P1 + (n.2 imp. Acc./Cls. 40m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|--|---|----------|-----------|--------|-------------------|
| 10870 BA.OP.A.3 12.A | Larghezza Impalcato La=9.70 | | | | |
| | in asse spalla | | | | |
| | muretti paraballast | | | | |
| | ((2)*1) * 1,50 * ((130+130-30)) | | 690,00 | | |
| | camminamento+cordoli | | | | |
| | ((2)*1) * ((1,78+0,82)) * ((130+130-30)) | | 1.196,00 | | |
| | in asse pila | | | | |
| | muretti paraballast | | | | |
| | ((2)*1) * 1,50 * ((130+130-30)) | | 690,00 | | |
| | camminamento+cordoli | | | | |
| ((2)*1) * ((1,78+0,82)) * ((130+130-30)) | | 1.196,00 | | | |
| | Totale | m | 3.772,00 | 0,17 | 641,24 |
| | Fornitura e posa in opera di scossalina , dello spessore non inferiore a 2 mm | | | | |
| | SCOSSALINA GIUNTI D'IMPALCATO | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Larghezza Impalcato La=9.70 | | | | |
| | in asse spalla | | | | |
| | 1 * 9,70 | | 9,70 | | |
| | in asse pila | | | | |
| | 1 * 9,70 | | 9,70 | | |
| | Totale | m | 19,40 | 35,56 | 689,86 |
| | Totale VIA - Soletta di completamento Euro | | | | 155.407,25 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI07 - VI07 - Singolo Binario

VI07A - da SPA a P1 + (n.2 imp. Acc./Cls. 40m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|---------------------------------|--|----------------|-----------|-----------|----------|--|
| 10930 BA.CZ.C.1103.E | Fornitura di cunicoli per la protezione di cavi a due gole da 140 e 180 mm, di profondità interna 400 mm con fondo a spessore maggiorato, per viadotto o g | | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | 1 PER BINARIO AREA SEZIONE CANALETTA A=0.0841m ² | | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=40m | | | | | |
| | 1 * 40 | | | 40,00 | | |
| | Totale parziale | m | | 40,00 | | |
| | A dedurre | | | | | |
| | 40 | | | -40,00 | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | | |
| 2 * 40 | | | 80,00 | | | |
| Totale | m | | 80,00 | 31,15 | 2.492,00 | |
| 10940 BA.CZ.C.2101.K | Posa in opera di cunicoli in cemento delle dimensioni di 400x100 mm. | | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | VEDI RIF. ART. BA.CZ.C.1103.E | | | | | |
| 80 | | | 80,00 | | | |
| Totale | m | | 80,00 | 14,20 | 1.136,00 | |
| 10900 BA.OP.A.3 18.A | Strato protettivo in conglomerato bituminoso dello spessore non inferiore a 5 cm | | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE CON STRATO DI CONGLOMERATO BITUMINOSO VASCA (50mm) | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=40.00m | | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =4.60m 1 * 40,0 * 4,60 | | | 184,00 | | |
| | Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 40 * (1,93+1,93) | | | 154,40 | | |
| | Totale parziale | m ² | | 338,40 | | |
| | A dedurre | | | | | |
| | 338,40 | | | -338,40 | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA | | | | | | |
| 2 * 338,40 | | | 676,80 | | | |
| Totale | m ² | | 676,80 | 5,92 | 4.006,66 | |
| 10960 BA.OP.A.3 20.A | Fornitura e posa in opera di profilati di acciaio per parapetti, mensole e simili | | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=40m | | | | | |
| | IPE 100 p=8,1 kg/m, 1 MONTANTE OGNI 1.50m PER LATO (2*8,1) * (40/1,5) * 1,05 | | | 453,606 | | |
| | PIASTRA DI BASE 200x150x10 p=2,36 kg (2*2,36) * (40/1,5) | | | 125,868 | | |
| | PIASTRA DI BASE CON FUNZIONE DI PARAPIEDE 200x5mm p=7,85 kg/m (2*7,85) * 40 | | | 628,000 | | |
| | Totale parziale | kg | | 1.207,474 | | |
| | 10% per bulloni, tirafondi e saldature 1207,474*10% | | | 120,747 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI07 - VI07 - Singolo Binario

VI07A - da SPA a P1 + (n.2 imp. Acc./Cls. 40m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|------------|--------|-----------|
| | Totale generale | kg | 1.328,221 | | |
| | A dedurre 1328,221 | | -1.328,221 | | |
| | A sommare ----- | | | | |
| | PARAPETTI PER IMPALCATO 2 * 1328,221 | | 2.656,442 | | |
| | Totale | kg | 2.656,442 | 1,95 | 5.180,06 |
| 10970 BA.OP.A.3 21.A | Fornitura e posa in opera di tubi di acciaio doppiamente zincati a caldo per parapetti, mensole e simili PARAPETTO PER IMPALCATO ----- DATI Lunghezza Impalcato Lu=40m 4 TUBI D=42,4 sp 2,9 p=2,35 kg/m PER LATO (2*4*2,35) * 40 | | 752,000 | | |
| | Totale parziale | kg | 752,000 | | |
| | 10% per bulloni, e saldature 752*10% | | 75,200 | | |
| | Totale generale | kg | 827,200 | | |
| | A dedurre 827,20 | | -827,200 | | |
| | A sommare ----- | | | | |
| | PARAPETTI PER IMPALCATO 2 * 827,20 | | 1.654,400 | | |
| | Totale | kg | 1.654,400 | 2,11 | 3.490,78 |
| 10880 BA.OP.A.3107.A | Impermeabilizzazione di impalcati a mezzo di manto impermeabile sintetico eseguito con membrana : per 3 mm di spessore IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm ----- DATI Lunghezza Impalcato Lu=40.00m Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =4.60m 40 * 4,60 Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 40 * (1,93+1,93) | | 184,00 | | |
| | Totale parziale | m² | 338,40 | | |
| | A dedurre 338,40 | | -338,40 | | |
| | A sommare ----- | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm 2 * 338,40 | | 676,80 | | |
| | Totale | m² | 676,80 | 20,45 | 13.840,56 |
| 10890 BA.OP.A.3107.B | Sovraprezzo alla precedente sottovoce A per ogni mm in più richiesto rispetto allo spessore di 3 mm IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm ----- DATI Lunghezza Impalcato Lu=40.00m Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =4.60m 1 * 40,0 * 4,60 Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 40 * (1,93+1,93) | | 184,00 | | |
| | Totale parziale | m² | 338,40 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI07 - VI07 - Singolo Binario

VI07A - da SPA a P1 + (n.2 imp. Acc./Cls. 40m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-----------------------------------|--|----------------|-------------------|--------|----------|
| 10920 IT.TU.E.3002.E | A dedurre 338,40 A sommare ----- IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm 2 * 338,40 | m ² | -338,40 | 3,84 | 2.598,91 |
| | Totale | | 676,80 | | |
| 10950 SS.CE.C.3102.B | Fornitura e posa in opera di tubazione in PVC -U conforme alla norma UNI EN 1401-1 - diametro esterno 250 mm. TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 ----- DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI Lunghezza Impalcato Lu=40m SOTTO SOLETTA - DN250 2 * 40 DISCENDENTE SULLE PILE - DN250 2 * 10 | m | 80,00 20,00 | 25,65 | 5.130,00 |
| | Totale parziale | | 100,00 | | |
| 10910 VAT.RS3E.A01.0 9.0017 | A dedurre 100 A sommare ----- TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 2 * 100 | m | -100,00 200,00 | 16,14 | 860,58 |
| | Totale | | 200,00 | | |
| 10910 VAT.RS3E.A01.0 9.0017 | Fornitura e posa in opera in corrispondenza dei muretti paraballast di tubo 140x140 sp. 3 mm provvisto di griglia e rete in acciaio keller. TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT ----- DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=40m 2 * (40/3) | Cad | 26,66 26,66 | 16,14 | 860,58 |
| | Totale parziale | | 26,66 | | |
| 10910 VAT.RS3E.A01.0 9.0017 | A dedurre 26,66 A sommare ----- TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT 2 * 26,66 | Cad | -26,66 53,32 | 16,14 | 860,58 |
| | Totale | | 53,32 | | |
| 10910 VAT.RS3E.A01.0 9.0017 | Fornitura e posa in opera pluviale flangiato in PVC DN160 (L=0,50 m) grigliato metallico zincato a caldo (250x250mm) controtelaio speciale zincato costituito da: controtelaio e di manicotto flangiato - Tipo "mexicano" per innesto del pluviale PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA ----- DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=40m 2 * (40/3) | Cad | 26,66 26,66 | 16,14 | 860,58 |
| | Totale parziale | | 26,66 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI07 - VI07 - Singolo Binario

VI07A - da SPA a P1 + (n.2 imp. Acc./Cls. 40m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|---|------|-----------|--------|------------------|
| | A dedurre 26,66 | | -26,66 | | |
| | A sommare ----- | | | | |
| | PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA 2 * 26,66 | | 53,32 | | |
| | Totale | Cad | 53,32 | 21,54 | 1.148,51 |
| | Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro | | | | 39.884,06 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI07 - VI07 - Singolo Binario

VI07B - da P2 a P3 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISIVE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|--|--------|------------|
| 59965 BA.CZ.A.3 01.E | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C28/35 N/mm2 VIADOTTO VI07 CORDOLO PARATIE 80x40 PILA 2 58 * 0,8 * 0,40 PILA 3 58 * 0,8 * 0,40 | | 18,56 18,56 | | |
| | Totale | m³ | 37,12 | 109,75 | 4.073,92 |
| 53945 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI07 vedi quantità art. BA.CZ.A.3 01.E 37,12 | | 37,12 | | |
| | Totale | m³ | 37,12 | 5,39 | 200,08 |
| 51650 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI07 - Pila 2 - incidenza 120 Kg/mc 12 * 39 * ((,75*,75*3,1416)) * 120 - Pila 3 - incidenza 120 Kg/mc 12 * 39 * ((,75*,75*3,1416)) * 120 OPERE PROVVISORIALI - Pila 2 - incidenza 120 Kg/mc 98 * 23,50 * (0,25*0,25*3,1416) * 120 - Pila 2 - incidenza 120 Kg/mc 98 * 23,50 * (0,25*0,25*3,1416) * 120 | | 99.234,720 99.234,720 54.166,560 54.166,560 | | |
| | Totale | kg | 306.802,560 | 1,00 | 306.802,56 |
| 53955 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI07 CORDOLO PARATIE 80x40- 100 kg/mc vedi quantità art. BA.CZ.A.3 01.E 100 * 37,12 | | 3.712,000 | | |
| | Totale | kg | 3.712,000 | 1,00 | 3.712,00 |
| 51710 BA.DE.A.5 33.A | Rimozione d'opera di elementi strutturali di acciaio comprese le rotaie e i profilati in genere. VIADOTTO VI07 Travi di ripartizione Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 89270,72 | | 89.270,720 | | |
| | Totale | kg | 89.270,720 | 0,03 | 2.678,12 |
| 60825 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi VIADOTTO VI07 - Pila 2 - 12 * 39 * ((,75*,75*3,1416)) - Pila 3 - 12 * 39 * ((,75*,75*3,1416)) OPERE PROVVISORIALI - Pila 2 - 98 * 23,50 * (0,25*0,25*3,1416) - Pila 2 - 98 * 23,50 * (0,25*0,25*3,1416) | | 828,36 828,36 460,60 460,60 | | |
| | Totale | m³ | 2.577,92 | 0,26 | 670,26 |
| 53925 BA.PD.A.3 03.B | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro del diametro est. non inferiore a 500 mm OPERE PROVVISORIALI VIADOTTO VI07 - Pila 2 98 * 23,50 - Pila 3 98 * 23,50 | | 2.303,00 2.303,00 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI07 - VI07 - Singolo Binario

VI07B - da P2 a P3 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|--------------------------|--------|---------------------|
| | Totale | m | 4.606,00 | 55,88 | 257.383,28 |
| 51640 BA.PD.A.3 05.D | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro, del diametro non inferiore a 1500 mm VIADOTTO VI07 - Pila 2 12 * 39 - Pila 3 12 * 39 | | 468,00 468,00 | | |
| | Totale | m | 936,00 | 221,96 | 207.754,56 |
| 51690 FA.OM.A.1001.B | Acciaio in profilati, della qualità S 275, lavorato per carpenteria metallica in genere. VIADOTTO VI07 Travi di ripartizione travi HEB400 kg/ml 155.00 Pila 2 - 3 7 * 58 * 155 Puntoni diam.mm.254 s.mm.20 kg/ml 115.00 Pila 2 - 3 (4*7) * 5,66 * 115 | | 62.930,000 18.225,200 | | |
| | Totale parziale | kg | 81.155,200 | | |
| | 10% per pezzi speciali, saldature, bullonature etc etc (10%) * 81155,2 | | 8.115,520 | | |
| | Totale generale | kg | 89.270,720 | | |
| | Totale | kg | 89.270,720 | 1,80 | 160.687,30 |
| 51700 FA.OM.A.2001.A | Posa in opera di elementi in acciaio di cui alle voci FA.OM.A.1001 - FA.OM.A.1002 VIADOTTO VI07 Travi di ripartizione Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 89270,72 | | 89.270,720 | | |
| | Totale | kg | 89.270,720 | 0,99 | 88.378,01 |
| | Totale VI2 - Pali o pozzi Euro | | | | 1.032.340,09 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI07 - VI07 - Singolo Binario

VI07B - da P2 a P3 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|-------------|--------|------------|
| 51770 BA.CZ.A.3 01.A | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C12/15 N/mm2 VIADOTTO VI07 - Pila 2 12,4 * 12,4 * ,2 - Pila 3 12,4 * 12,4 * ,2 | | | | |
| | | | 30,75 | | |
| | | | 30,75 | | |
| | Totale | m ³ | 61,50 | 80,31 | 4.939,07 |
| 51780 BA.CZ.A.3 01.E | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C28/35 N/mm2 VIADOTTO VI07 VIADOTTO VI07 - Pila 2 12 * 12 * 3 - Pila 3 12 * 12 * 3 | | | | |
| | | | 432,00 | | |
| | | | 432,00 | | |
| | Totale | m ³ | 864,00 | 109,75 | 94.824,00 |
| 51790 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI07 vedi quantità art BA.CZ.A.3 01.E 864 | | | | |
| | | | 864,00 | | |
| | Totale | m ³ | 864,00 | 5,39 | 4.656,96 |
| 51810 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e simili VIADOTTO VI07 - Pila 2 2 * (12+12) * 3 - Pila 3 2 * (12+12) * 3 | | | | |
| | | | 144,00 | | |
| | | | 144,00 | | |
| | Totale | m ² | 288,00 | 10,09 | 2.905,92 |
| 51800 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI07 - Pila 2 - incidenza 140 Kg/mc 140 * 12 * 12 * 3 - Pila 3 - incidenza 140 Kg/mc 140 * 12 * 12 * 3 | | | | |
| | | | 60.480,000 | | |
| | | | 60.480,000 | | |
| | Totale | kg | 120.960,000 | 1,00 | 120.960,00 |
| 51760 BA.MT.A.3 29.A | Riempitivi vari e sistemazione superficiale con regolarizzazione delle pendenze, con terre provenienti dagli scavi VIADOTTO VI07 quantità scavi (vedi quantità BA.MT.C.0101.A) 3177,61 - a dedurre volume fondazioni interrante - quantità di cui all'art. BA.CZ.A.3 01.A -1 * 61,5 - quantità di cui all'art. BA.CZ.A.3 01.E -1 * 864 - a dedurre volume elevazioni Pile da 2 a 3 - Pile Ø 4500 -2 * ((2,25*2,25*3,1416)) * 2,15 | | | | |
| | | | 3.177,61 | | |
| | | | -61,50 | | |
| | | | -864,00 | | |
| | | | -68,37 | | |
| | Totale | m ³ | 2.183,74 | 0,90 | 1.965,37 |
| 51730 BA.MT.A.3003.A | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi fino alla profondità di 2 m VIADOTTO VI07 - Pila 2 (scavo tra palancole) 197 * 2 - Pila 3 (scavo tra palancole) 197 * 2 | | | | |
| | | | 394,00 | | |
| | | | 394,00 | | |
| | Totale | m ³ | 788,00 | 3,27 | 2.576,76 |
| 51740 BA.MT.A.3003.B | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 2 m e fino a 4 m | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI07 - VI07 - Singolo Binario

VI07B - da P2 a P3 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------------------|--|----------------|-----------|--------|-------------------|
| 53965 BA.MT.A.3003.C | VIADOTTO VI07 - Pila 2 (scavo tra palancole) 197 * 2 - Pila 3 (scavo tra palancole) 197 * 2 | m ³ | 394,00 | 3,76 | 2.962,88 |
| | Totale | | 394,00 | | |
| | | | 788,00 | | |
| 53975 BA.MT.A.3003.D | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 4 m e fino a 6 m VIADOTTO VI07 - Pila 2 (scavo tra palancole) 197 * 2 - Pila 3 (scavo tra palancole) 197 * 2 | m ³ | 394,00 | 5,14 | 4.050,32 |
| | Totale | | 394,00 | | |
| | | | 788,00 | | |
| 51750 BA.MT.C.0101.A | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 6 m e fino a 8 m VIADOTTO VI07 - Pila 2 (scavo tra palancole) 197 * 1,53 - Pila 3 (scavo tra palancole) 197 * 2,6 | m ³ | 301,41 | 5,92 | 4.816,57 |
| | Totale | | 512,20 | | |
| | | | 813,61 | | |
| 51750 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi | m ³ | | 0,26 | 826,18 |
| | VIADOTTO VI07 vedi quantità art BA.MT.A.3003.A 788 | | 788,00 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.B 788 | | 788,00 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.C 788 | | 788,00 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.D 813,61 | | 813,61 | | |
| Totale | 3.177,61 | | | | |
| Totale VI3 - Fondazioni Euro | | | | | 245.484,03 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI07 - VI07 - Singolo Binario

VI07B - da P2 a P3 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VI5 - Pile

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|-------------------------------|---|----------------|------------------|--------|------------------|--|
| 51830 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 VIADOTTO VI07 - Pila 2 Ø 4500 ((2,25*2,25*3,1416)) * 10 - Pila 2 Ø 4500 ((2,25*2,25*3,1416)) * 10 | | 159,00 159,00 | | | |
| Totale | | m ³ | 318,00 | 121,28 | 38.567,04 | |
| 51840 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI07 Vedi quantità art BA.CZ.A.3 02.F 318 | | 318,00 | | | |
| Totale | | m ³ | 318,00 | 5,39 | 1.714,02 | |
| 51860 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 VIADOTTO VI07 - Pila 2 Ø 4500 (3,1416*4,5) * 4 - Pila 3 Ø 4500 (3,1416*4,5) * 4 | | 56,56 56,56 | | | |
| Totale | | m ² | 113,12 | 13,46 | 1.522,60 | |
| 51870 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 VIADOTTO VI07 - Pila 2 Ø 4500 (3,1416*4,5) * 4 - Pila 3 Ø 4500 (3,1416*4,5) * 4 | | 56,56 56,56 | | | |
| Totale | | m ² | 113,12 | 16,40 | 1.855,17 | |
| 51880 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 VIADOTTO VI07 - Pila 2 Ø 4500 (3,1416*4,5) * 2 - Pila 3 Ø 4500 (3,1416*4,5) * 2 | | 28,28 28,28 | | | |
| Totale | | m ² | 56,56 | 18,53 | 1.048,06 | |
| 51850 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI07- incidenza 110 Kg/mc - q.tà art. BA.CZ.A.3 02.F 110 * 318 | | 34.980,000 | | | |
| Totale | | kg | 34.980,000 | 1,00 | 34.980,00 | |
| Totale VI5 - Pile Euro | | | | | 79.686,89 | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI07 - VI07 - Singolo Binario

VI07B - da P2 a P3 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VI6 - Pulvini

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|------------|--------|------------------|
| 51890 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 VIADOTTO VI07 - Pila 2 6,5 * 4,9 * 2,2 - Pila 3 6,5 * 4,9 * 2,2 | | | | |
| | | | 70,07 | | |
| | | | 70,07 | | |
| | Totale | m ³ | 140,14 | 121,28 | 16.996,18 |
| 51900 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI07 vedi quantità art. BA.CZ.A.3 02.F 140,14 | | | | |
| | | | 140,14 | | |
| | Totale | m ³ | 140,14 | 5,39 | 755,35 |
| 51930 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 VIADOTTO VI07 - Pila 2 2 * (6,5+4,9) * 2 - Pila 3 2 * (6,5+4,9) * 2 | | | | |
| | | | 45,60 | | |
| | | | 45,60 | | |
| | Totale | m ² | 91,20 | 18,53 | 1.689,94 |
| 51910 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI07 ELEVAZIONE - 180 kg/mc - q.tà di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 180 * 140,14 | | | | |
| | | | 25.225,200 | | |
| | Totale | kg | 25.225,200 | 1,00 | 25.225,20 |
| | Totale VI6 - Pulvini Euro | | | | 44.666,67 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI07 - VI07 - Singolo Binario

VI07B - da P2 a P3 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VI7 - Apparecchi di appoggio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|---|------|-----------|-----------|------------------|
| 58705 BA.OP.A.3106.A | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio di tipo multidirezionale in acciaio teflon, per ogni KN di carico nominale verticale APPOGGI MULTIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 10200kN ----- LATO MOBILE (n° app. x n° imp. x kN) 2 * 1 * 10200 <div style="text-align: right;">Totale</div> | kN | 20.400,00 | 0,46 | 9.384,00 |
| 58685 VAT.RS3E.A01.0 9.0015 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo VINCOLO MECCANICO, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcati a singolo binario a sez. mista in Acc/Cls. L=50m - Lc=48,0m" IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=50m DISPOSITIVO MECCANICO DATI CARICO ORIZZONTALE TRASVERSALE - HT = 5200kN ----- LATO FISSO (n° app. x n° imp.) 1 * 1 LATO MOBILE (n° app. x n° imp.) 1 * 1 <div style="text-align: right;">Totale</div> | Cad | 2,00 | 6.864,00 | 13.728,00 |
| 58695 VAT.RS3E.A01.0 9.0016 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo UNIDIREZIONALE, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcati a singolo binario a sez. mista in Acc/Cls. L=50m - Lc=48,0m " IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=50m APPOGGI UNIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V =10200kN CARICO ORIZZONTALE TRASVERSALE- H =5200kN ----- LATO FISSO (n° app. x n° imp.) 2 * 1 <div style="text-align: right;">Totale</div> | Cad | 2,00 | 20.726,40 | 41.452,80 |
| Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro | | | | | 64.564,80 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI07 - VI07 - Singolo Binario

VI07B - da P2 a P3 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|--|--------|----------|
| 58715 BA.CZ.A.3 02.F | <p>Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2</p> <p>CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI PER PILA</p> <p>DATI LATO ACC./CLS.</p> <p>4 BAGGIOLI INTEGRATI 4 * 1,50 * 1,35 * 0,25</p> <p>2 RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. 2 * 1,50 * ((0,73+0,60)/2) * 0,70</p> <p>2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. 2 * 3,40 * 0,65 * 0,80</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 6,98</p> <p>A sommare</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI da pila 2 a pila 3 2 * 6,98</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m ³ | <p>2,03</p> <p>1,41</p> <p>3,54</p> <p>6,98</p> <p>-6,98</p> <p>13,96</p> <p>13,96</p> | 121,28 | 1.693,07 |
| 58725 BA.CZ.A.3 03.B | <p>Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3.</p> <p>ARMATURA ELEVAZIONE BAGGIOLI E RITEGNI PILA vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F</p> <p>13,96</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m ³ | <p>13,96</p> <p>13,96</p> | 5,39 | 75,24 |
| 58745 BA.CZ.A.3 05.D | <p>Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m.12 e fino a m. 16</p> <p>CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI PER PILA</p> <p>DATI LATO ACC./CLS.</p> <p>4 BAGGIOLI INTEGRATI 4 * ((1,50+1,35)) * 0,25</p> <p>2 RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. 2 * 1,50 * 0,70</p> <p>2 * ((0,73+0,60)/2) * 0,70</p> <p>2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. 2 * 3,40 * 0,65 * 0,80</p> <p>4 * 0,65 * 0,80</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 11,51</p> <p>A sommare</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI da pila 2 a pila 3 2 * 11,51</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m ² | <p>2,85</p> <p>2,10</p> <p>0,94</p> <p>3,54</p> <p>2,08</p> <p>11,51</p> <p>-11,51</p> <p>23,02</p> <p>23,02</p> | 21,38 | 492,17 |
| 58735 BA.CZ.A.3 09.B | <p>Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C.</p> <p>ARMATURE BAGGIOLI E RITEGNI PILA - INCIDENZA 300kg/m3</p> <p>-----</p> <p>vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F 13,96 * 300</p> | | 4.188,000 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI07 - VI07 - Singolo Binario

VI07B - da P2 a P3 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|-------------------------|---|-----------------|-----------|-----------|----------|------------------|
| | | Totale | kg | 4.188,000 | 1,00 | 4.188,00 |
| 58765 BA.CZ.A.3 16.A | Fornitura e posa in opera di malte reoplastiche | | | | | |
| | INGHISAGGIO | | | | | |
| | PILA 2 A 3 | | | | | |
| | RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. | | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*2) * 0,50 * 0,92 * (1000*0,03) | | 110,40 | | | |
| | RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. | | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*2) * 0,50 * 1,11 * (1000*0,03) | | 133,20 | | | |
| | Totale | dm ³ | 243,60 | 0,80 | 194,88 | |
| 58755 BA.OP.A.3 06.A | Fornitura e posa in opera dei dispositivi di ancoraggio dei ritegni antisismici | | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO PER RITEGNO | | | | | |
| | PILA 2 A 3 | | | | | |
| | RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. | | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*2) * 0,50 * 0,92 * (7850*0,01) | | 288,880 | | | |
| | RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. | | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*2) * 0,50 * 1,11 * (7850*0,01) | | 348,540 | | | |
| | Totale | kg | 637,420 | 3,91 | 2.492,31 | |
| 58775 BA.OP.A.3 07.A | Fornitura e posa in opera di cuscinetti di appoggio elastomerici armati | | | | | |
| | CUSCINETTI NEOPRENE ARMATO | | | | | |
| | PILA 2 A 3 | | | | | |
| | RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. | | | | | |
| | ((2+2)*2) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 46,20 | | | |
| | RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. | | | | | |
| | ((2+2)*2) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 46,20 | | | |
| | Totale | dm ³ | 92,40 | 62,14 | 5.741,74 | |
| 58785 BA.OP.A.3 07.C | Sovrapprezzo per apparecchi d'appoggio elastomerici aventi una dimensione inferiore a 10 dmc. | | | | | |
| | CUSCINETTI IN GOMMA ELASTOMERICA ARMATA PER RITEGNO | | | | | |
| | Ritegno longitudinale centrale su Spalle e pile | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | RIF.ART. BA.OP.A.3 07.A | | | | | |
| | 92,40 | | 92,40 | | | |
| | Totale | dm ³ | 92,40 | 18,64 | 1.722,34 | |
| | Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro | | | | | 16.599,75 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI07 - VI07 - Singolo Binario

VI07B - da P2 a P3 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VI9 - Travi d'impalcato in acciaio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|--|----------------|--|--------|-------------------|
| 58815 PM.MR.A.3 03.A | <p>Grigliato alveolare in acciaio S185 UNI EN 10025:2005 zincato a caldo, in opera.</p> <p>IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=50.00</p> <p>Grigliato alveolare in acciaio S185 UNI EN 10025:2005 zincato a caldo, con maglia da mm 30x30, piatto portante da mm 30x3, asta secondaria da mm 20x3, pressato, elettrofuso, elettrosaldato, oppure di altro tipo ma di equivalenti caratteristiche geometriche, nonché di peso e di portata non inferiore a quelli relativi al tipo sopraindicato compresi gli organi di attacco pure in acciaio zincato a caldo, in opera.</p> <p>CAMPATA N°1 L=49.85m</p> <p>1 * 49,85 * 2,5</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 124,63</p> <p>A sommare -----</p> <p>CALCOLO GRIGLIATO IMPALCATI RETICOLARI</p> <p>1 * 124,63</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m ² | <p>124,63</p> <p>124,63</p> <p>-124,63</p> <p>124,63</p> <p>124,63</p> | 109,44 | 13.639,51 |
| 58795 PM.MR.A.3102.C | <p>Acciaio UNI EN 10025 nuovo di ogni specie, fornito e lavorato, in opera, della qualità S275J2 e S275J0 e S355J2 e S355J0.</p> <p>IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=50.00</p> <p>TRAVATA METALLICA</p> <p>DATI</p> <p>PORTATA TEORICA 48.00mt</p> <p>PESO TRAVATA RETICOLARE 35 kN/m = 3568.95</p> <p>3568,95 * 50</p> <p>incremento per saldature e bullonature 4%</p> <p>178447,50*4%</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 185585,40</p> <p>A sommare -----</p> <p>CALCOLO TRAVATA</p> <p>1 * 185585,40</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | kg | <p>178.447,500</p> <p>7.137,900</p> <p>185.585,400</p> <p>-185.585,400</p> <p>185.585,400</p> <p>185.585,400</p> | 2,22 | 411.999,59 |
| 58805 PM.MR.A.3102.D | <p>Sovrapprezzo alla voce PM.MR.A.3102.C per vari eseguiti di punta con avanbecco ed eventuale retrobecco.</p> <p>VARO TRAVATA METALLICA</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO TRAVATA L=50.00m</p> <p>1 * 185585,40</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | kg | <p>185.585,400</p> <p>185.585,400</p> | 0,15 | 27.837,81 |
| Totale VI9 - Travi d'impalcato in acciaio Euro | | | | | 453.476,91 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI07 - VI07 - Singolo Binario

VI07B - da P2 a P3 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|---|--|------|-----------|--------|-----------|--|
| 58820 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | | |
| | GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI GENERALI | | | | | |
| | LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m | | | | | |
| | AREA SEZIONE NETTA SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=4.00 m^2 | | | | | |
| | Lunghezza totale Lu=49.85m | | | | | |
| | PREDALLE CENTRALI - La=3.05 sp. 5cm | | | | | |
| | PREDALLE LATERALI - La=2.80 sp. 5cm | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO | | | | | | |
| 1 * 49,85 * 4,25 | | | 211,86 | | | |
| PREDALLES | | | | | | |
| 1 * 49,85 * (2,80+3,05+2,80) * 0,05 | | | 21,56 | | | |
| Totale parziale | | m³ | 233,42 | | | |
| A dedurre | | | | | | |
| 233,42 | | | -233,42 | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| CALCOLO GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES | | | | | | |
| 1 * 233,42 | | | 233,42 | | | |
| Totale | | m³ | 233,42 | 121,28 | 28.309,18 | |
| 58825 BA.CZ.A.3 02.G | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C35/45 N/mm2 | | | | | |
| | VELETTE | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI GENERALI | | | | | |
| | VELETTE - H=1.01m sp. 9cm | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | VELETTE | | | | | |
| | 2 * 49,85 * 0,09 * 1,01 | | | 9,06 | | |
| | Totale parziale | | m³ | 9,06 | | |
| | A dedurre | | | | | |
| 9,06 | | | -9,06 | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| CALCOLO VELETTE | | | | | | |
| 1 * 9,06 | | | 9,06 | | | |
| Totale | | m³ | 9,06 | 129,90 | 1.176,89 | |
| 58845 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. | | | | | |
| | ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE vedi ART.RIF - BA.CZ.A.3 02.F + BA.CZ.A.3 02.G | | | | | |
| | 242,48 | | 242,48 | | | |
| Totale | | m³ | 242,48 | 5,39 | 1.306,97 | |
| 58855 BA.CZ.A.3 05.D | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m.12 e fino a m. 16 | | | | | |
| | IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=50.00 CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI07 - VI07 - Singolo Binario

VI07B - da P2 a P3 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|------------------------------------|--------|-----------|
| | DATI GENERALI SEZIONE SOLETTA IN MEZZERIA H=44cm LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=4.25 m ² Lunghezza totale Lu=49.85m PREDALLE CENTRALI - La=3.05m sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.80 sp. 5cm VELETTE - H=1.01m sp. 9cm | | | | |
| | ----- CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO FRONTALI 2 * 4,25 MURETTI PARABALLAST 2 * 49,85 * (2*0,75) PREDALLES 1 * 49,85 * ((2,80+3,05+2,80)+(6*0,05)) VELETTE 2 * 49,85 * (2*(0,09+1,01)) | | 8,50 149,55 446,16 219,34 | | |
| | Totale parziale | m ² | 823,55 | | |
| | A dedurre 823,55 A sommare | | -823,55 | | |
| | ----- CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE P2-P3 1 * 823,55 | | 823,55 | | |
| | Totale | m ² | 823,55 | 21,38 | 17.607,50 |
| 58835 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=50.00 ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE | | | | |
| | ----- DATI GENERALI INCIDENZA ARMATURA SOLETTA 200kg/m3 INCIDENZA ARMATURA PREDALLES 60kg/m3 INCIDENZA ARMATURA VELETTA 20kg/m3 | | | | |
| | ----- GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO 200 * 49,85 * 4,00 PREDALLES 60 * 49,85 * (2,80+3,05+2,80) * 0,05 VELETTE 20 * (2*49,85) * 0,09 * 1,01 | | 39.880,000 1.293,608 181,255 | | |
| | Totale parziale | kg | 41.354,863 | | |
| | A dedurre 41354,863 A sommare | | -41.354,863 | | |
| | ----- CALCOLO ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE 1 * 41354,863 | | 41.354,863 | | |
| | Totale | kg | 41.354,863 | 1,00 | 41.354,86 |
| 58865 | Fornitura e posa in opera di coprigiunto trasver sale impermeabile e dielettrico, per escursioni | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI07 - VI07 - Singolo Binario

VI07B - da P2 a P3 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|--------|-----------|----------|---------|
| BA.OP.A.3 10.A | orizzontali fino a 30 mm GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse pila vasca FS 2 * 4,50 | | 9,00 | | |
| | | Totale | m | 9,00 | 255,89 |
| 58875 BA.OP.A.3 10.B | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre i 30 mm GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse pila vasca FS 2 * 4,50 * ((130+130-30)) | | 2.070,00 | | |
| | | Totale | m | 2.070,00 | 1,62 |
| 58885 BA.OP.A.3 11.A | Fornitura e posa in opera di piattabanda dielettrica per muretti laterali paraballast e marciapiedi, per escursioni fino a 30 mm PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse spalla e/o pila muretti paraballast ((2)*2) * 1,50 camminamento+cordoli ((2)*2) * ((1,78+0,82)) | | 6,00 | | |
| | | | | 10,40 | |
| | | Totale | m | 16,40 | 58,32 |
| 58895 BA.OP.A.3 11.B | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre 30 mm PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse pila muretti paraballast ((2)*2) * 1,50 * ((130+130-30)) camminamento+cordoli ((2)*2) * ((1,78+0,82)) * ((130+130-30)) | | 1.380,00 | | |
| | | | | 2.392,00 | |
| | | Totale | m | 3.772,00 | 0,17 |
| 58905 BA.OP.A.3 12.A | Fornitura e posa in opera di scossalina , dello spessore non inferiore a 2 mm SCOSSALINA GIUNTI D'IMPALCATO DATI Larghezza Impalcato La=9.70 | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI07 - VI07 - Singolo Binario

VI07B - da P2 a P3 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|---|------|-----------|--------|------------------|
| | in asse pila 2 * 9,70 | | 19,40 | | |
| | Totale | m | 19,40 | 35,56 | 689,86 |
| | Totale VIA - Soletta di completamento Euro | | | | 97.699,36 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI07 - VI07 - Singolo Binario

VI07B - da P2 a P3 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---------------------------------|--|----------------|-----------|-----------|----------|
| 58955 BA.CZ.C.1103.E | Fornitura di cunicoli per la protezione di cavi a due gole da 140 e 180 mm, di profondità interna 400 mm con fondo a spessore maggiorato, per viadotto o g | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | 1 PER BINARIO AREA SEZIONE CANALETTA A=0.0841m ² | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=50m | | | | |
| | 1 * 50 | | | 50,00 | |
| | Totale parziale | m | | 50,00 | |
| | A dedurre | | | | |
| | 50 | | | -50,00 | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | |
| 1 * 50 | | | 50,00 | | |
| Totale | m | | 50,00 | 31,15 | 1.557,50 |
| 58965 BA.CZ.C.2101.K | Posa in opera di cunicoli in cemento delle dimensioni di 400x100 mm. | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | VEDI RIF. ART. BA.CZ.C.1103.E | | | | |
| 50 | | | 50,00 | | |
| Totale | m | | 50,00 | 14,20 | 710,00 |
| 58935 BA.OP.A.3 18.A | Strato protettivo in conglomerato bituminoso dello spessore non inferiore a 5 cm | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE CON STRATO DI CONGLOMERATO BITUMINOSO VASCA (50mm) | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=50.00m | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =4.60m 1 * 50 * 4,60 | | | 230,00 | |
| | Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 50 * (1,93+1,93) | | | 193,00 | |
| | Totale parziale | m ² | | 423,00 | |
| | A dedurre | | | | |
| | 423,0 | | | -423,00 | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA | | | | | |
| 1 * 423,0 | | | 423,00 | | |
| Totale | m ² | | 423,00 | 5,92 | 2.504,16 |
| 58985 BA.OP.A.3 20.A | Fornitura e posa in opera di profilati di acciaio per parapetti, mensole e simili | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=50m | | | | |
| | IPE 100 p=8,1 kg/m, 1 MONTANTE OGNI 1.50m PER LATO (2*8,1) * (50/1,5) * 1,05 | | | 566,994 | |
| | PIASTRA DI BASE 200x150x10 p=2,36 kg (2*2,36) * (50/1,5) | | | 157,332 | |
| | PIASTRA DI BASE CON FUNZIONE DI PARAPIEDE 200x5mm p=7,85 kg/m (2*7,85) * 50 | | | 785,000 | |
| | Totale parziale | kg | | 1.509,326 | |
| | 10% per bulloni, tirafondi e saldature 1509,326*10% | | | 150,933 | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI07 - VI07 - Singolo Binario

VI07B - da P2 a P3 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|-----------|------------|----------|
| | Totale generale | kg | 1.660,259 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 1660,259 | | | -1.660,259 | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | PARAPETTI PER IMPALCATO | | | | |
| | 1 * 1660,259 | | 1.660,259 | | |
| | Totale | kg | 1.660,259 | 1,95 | 3.237,51 |
| 11400 BA.OP.A.3 21.A | Fornitura e posa in opera di tubi di acciaio doppiamente zincati a caldo per parapetti, mensole e simili | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=50m | | | | |
| | 4 TUBI D=42,4 sp 2,9 p=2,35 kg/m PER LATO (2*4*2,35) * 50 | | 940,000 | | |
| | Totale parziale | kg | 940,000 | | |
| | 10% per bulloni, e saldature 940*10% | | 94,000 | | |
| | Totale generale | kg | 1.034,000 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 1034 | | | -1.034,000 | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | PARAPETTI PER IMPALCATO | | | | |
| | 1 * 1034 | | 1.034,000 | | |
| | Totale | kg | 1.034,000 | 2,11 | 2.181,74 |
| 58915 BA.OP.A.3107.A | Impermeabilizzazione di impalcato a mezzo di manto impermeabile sintetico eseguito con membrana : per 3 mm di spessore | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=50.00m | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =4.60m 50 * 4,60 | | 230,00 | | |
| | Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 50 * (1,93+1,93) | | 193,00 | | |
| | Totale parziale | m² | 423,00 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 423,0 | | | -423,00 | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm | | | | |
| | 1 * 423,0 | | 423,00 | | |
| | Totale | m² | 423,00 | 20,45 | 8.650,35 |
| 58925 BA.OP.A.3107.B | Sovraprezzo alla precedente sottovoce A per ogni mm in più richiesto rispetto allo spessore di 3 mm | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=50.00m | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =4.60m 1 * 50 * 4,60 | | 230,00 | | |
| | Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 50 * (1,93+1,93) | | 193,00 | | |
| | Totale parziale | m² | 423,00 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI07 - VI07 - Singolo Binario

VI07B - da P2 a P3 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|------------------|--------|----------|
| | A dedurre 423,0 A sommare ----- IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm 1 * 423,0 | | -423,00 | | |
| | Totale | m ² | 423,00 423,00 | 3,84 | 1.624,32 |
| 59005 BA.PS.A.3 33.A | Fornitura e posa in opera di grigliato metallico, in acciaio zincato, per copertura di pozzetti, cunicoli e simili ISPEZIONABILITA' SU PULVINO GRIGLIATO PER PIANEROTTOLO PER DISCESA DELLA SCALA OGNI 3 CAMPATE STANDARD 190x120cm Grigliato tipo keller da 35kg/mq (2*1) * 1,90 * 1,20 * 35 | | 159,600 | | |
| | Totale | kg | 159,600 | 2,18 | 347,93 |
| 11350 IT.TU.E.3002.E | Fornitura e posa in opera di tubazione in PVC -U conforme alla norma UNI EN 1401-1 - diametro esterno 250 mm. TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 ----- DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI Lunghezza Impalcato Lu=50m SOTTO SOLETTA - DN250 2 * 50 DISCENDENTE SULLE PILE - DN250 2 * 10 | | 100,00 20,00 | | |
| | Totale parziale | m | 120,00 | | |
| | A dedurre 120 A sommare ----- TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 2 * 120 | | -120,00 | | |
| | Totale | m | 240,00 240,00 | 25,65 | 6.156,00 |
| 11410 OM.ME.C.3 25.A | Fornitura e posa in opera di scala in ferro ISPEZIONABILITA' SU PULVINO SCALE DI DISCESA OGNI 3 CAMPATE- COMPRESO TELAIO COMPLETO AL PULVINO E BOTOLA IN METALLO - 180 kg/ml ALTEZZA STANDARD DI DISCESA H=3.10m (2*1) * 180 * 3,10 | | 1.116,000 | | |
| | Totale | kg | 1.116,000 | 3,98 | 4.441,68 |
| 58995 OM.ME.C.3 25.B | Sovrapprezzo alla voce quando anziché la verniciatura è richiesta la zincatura ISPEZIONABILITA' SU PULVINO SCALE DI DISCESA OGNI 3 CAMPATE- COMPRESO TELAIO COMPLETO AL PULVINO E BOTOLA IN METALLO - 180 kg/ml ALTEZZA STANDARD DI DISCESA H=3.10m (2*1) * 180 * 3,10 | | 1.116,000 | | |
| | Totale | kg | 1.116,000 | 0,22 | 245,52 |
| 58975 SS.CE.C.3102.B | Fornitura e posa in opera in corrispondenza dei muretti paraballast di tubo 140x140 sp. 3 mm provvisto di griglia e rete in acciaio keller. TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT ----- DATI | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI07 - VI07 - Singolo Binario

VI07B - da P2 a P3 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|---|---|--------|-----------|--------|------------------|--|
| 58945 VAT.RS3E.A01.0 9.0017 | 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=50m 2 * (50/3) | | 33,34 | | | |
| | Totale parziale | Cad | 33,34 | | | |
| | A dedurre 33,34 | | -33,34 | | | |
| | A sommare | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT 1 * 33,34 | | 33,34 | | | |
| | Totale | Cad | 33,34 | 16,14 | 538,11 | |
| | Fornitura e posa in opera pluviale flangiato in PVC DN160 (L=0,50 m) grigliato metallico zincato a caldo (250x250mm) controtelaio speciale zincato costituito da: controtelaio e di manicotto flangiato - Tipo "messicano" per innesto del pluviale PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=50m 2 * (50/3) | | 33,34 | | | |
| Totale parziale | Cad | 33,34 | | | | |
| A dedurre 33,34 | | -33,34 | | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA 1 * 33,34 | | 33,34 | | | | |
| Totale | Cad | 33,34 | 21,54 | 718,14 | | |
| Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro | | | | | 32.912,96 | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI07 - VI07 - Singolo Binario

VI07C - SPB + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|-------------|--------|-------------------|
| 51950 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI07 - Spalla B - incidenza 200 Kg/mc 9 * 39 * ((,75*,75*3,1416)) * 200 | | | | |
| | Totale | kg | 124.043,400 | 1,00 | 124.043,40 |
| 52010 BA.DE.A.5 33.A | Rimozione d'opera di elementi strutturali di acciaio comprese le rotaie e i profilati in genere. VIADOTTO VI07 Travi di ripartizione Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 11435,460 | | | | |
| | Totale | kg | 11.435,460 | 0,03 | 343,06 |
| 60835 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi VIADOTTO VI07 - Spalla B - 9 * 39 * ((,75*,75*3,1416)) | | | | |
| | Totale | m³ | 621,27 | 0,26 | 161,53 |
| 51940 BA.PD.A.3 05.D | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro, del diametro non inferiore a 1500 mm VIADOTTO VI07 - Spalla B 9 * 39 | | | | |
| | Totale | m | 351,00 | 221,96 | 77.907,96 |
| 51980 BA.PD.A.3 16.A | Formazione di palancolati con palancole tipo 'Larssen' VIADOTTO VI07 - Spalla B 151,29 * 14 | | | | |
| | Totale | m² | 2.118,06 | 38,15 | 80.803,99 |
| 51990 FA.OM.A.1001.B | Acciaio in profilati, della qualità S 275, lavorato per carpenteria metallica in genere. VIADOTTO VI07 Travi di ripartizione travi HEB400 kg/ml 155.00 Spalla B 1 * 49,50 * 155 Puntoni diam.mm.254 s.mm.20 kg/ml 115.00 Spalla B (4*1) * 5,66 * 115 | | | | |
| | Totale parziale | kg | 10.276,100 | | |
| | 10% per pezzi speciali, saldature, bullonature etc etc (10%) * 11593,6 | | | | |
| | Totale generale | kg | 1.159,360 | | |
| | Totale | kg | 11.435,460 | 1,80 | 20.583,83 |
| 52000 FA.OM.A.2001.A | Posa in opera di elementi in acciaio di cui alle voci FA.OM.A.1001 - FA.OM.A.1002 VIADOTTO VI07 Travi di ripartizione Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 11435,460 | | | | |
| | Totale | kg | 11.435,460 | 0,99 | 11.321,11 |
| | Totale VI2 - Pali o pozzi Euro | | | | 315.164,88 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI07 - VI07 - Singolo Binario

VI07C - SPB + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|---|--------|-----------|
| 52070 BA.CZ.A.3 01.A | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C12/15 N/mm2 VIADOTTO VI07 - Spalla B 12,4 * 12,4 * ,2 | | | | |
| | Totale | m³ | 30,75 | 80,31 | 2.469,53 |
| 52080 BA.CZ.A.3 01.E | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C28/35 N/mm2 VIADOTTO VI07 - Spalla B 12 * 12 * 2 | | | | |
| | Totale | m³ | 288,00 | 109,75 | 31.608,00 |
| 52090 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI07 vedi quantità art BA.CZ.A.3 01.E 288 | | | | |
| | Totale | m³ | 288,00 | 5,39 | 1.552,32 |
| 52110 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e simili VIADOTTO VI07 - Spalla B 2 * (12+12) * 2 | | | | |
| | Totale | m² | 96,00 | 10,09 | 968,64 |
| 52100 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI07 - Spalla B - incidenza 110 Kg/mc 110 * 12 * 12 * 2 | | | | |
| | Totale | kg | 31.680,000 | 1,00 | 31.680,00 |
| 52060 BA.MT.A.3 29.A | Riempitivi vari e sistemazione superficiale con regolarizzazione delle pendenze, con terre provenienti dagli scavi VIADOTTO VI07 quantità scavi (vedi quantità BA.MT.C.0101.A) 603,92 - a dedurre volume fondazioni interrante - quantità di cui all'art. BA.CZ.A.3 01.A -1 * 30,75 - quantità di cui all'art. BA.CZ.A.3 01.E -1 * 288 - a dedurre volume elevazioni Spalla B - muro frontale+ ringrosso -1 * 12 * 2,7 * 2 | | | | |
| | Totale | m³ | 603,92 -30,75 -288,00 -64,80 220,37 | 0,90 | 198,33 |
| 52030 BA.MT.A.3003.A | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi fino alla profondità di 2 m VIADOTTO 07 - Spalla B (scavo tra palancole) 145,25 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 40 * 0,25 * 2 | | | | |
| | Totale | m³ | 290,50 20,00 310,50 | 3,27 | 1.015,34 |
| 52040 BA.MT.A.3003.B | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 2 m e fino a 4 m - Pila 22 (scavo tra palancole) 145,25 * 1,86 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 50 * 0,25 * 1,86 | | | | |
| | Totale | m³ | 270,17 23,25 293,42 | 3,76 | 1.103,26 |
| 60195 BA.MT.A.3107.A | Fornit.e posa in opera di misto cement.da cava,gettato e costipato in opera in strati di spess<50 cm,con caratter.indicate nel Capit.Op.Civ.con cemento>4 SPALLA B | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI07 - VI07 - Singolo Binario

VI07C - SPB + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|-----------|--------|------------------|
| 52050 BA.MT.C.0101.A | interno (escluso SubBallast e Supercompattato) 6,90 * 7,90 * (10,70-(0,3+0,12)) dente esterno 1su1 per rilev. h>4m (((1,00+4,00)/2)) * 9,70 * 3,00 | | 560,36 | | |
| | | | 72,75 | | |
| | Totale | m ³ | 633,11 | 43,81 | 27.736,55 |
| | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi | | | | |
| | VIADOTTO VI07 vedi quantità art BA.MT.A.3003.A 310,50 vedi quantità art BA.MT.A.3003.B 293,42 | | 310,50 | | |
| | | | 293,42 | | |
| | Totale | m ³ | 603,92 | 0,26 | 157,02 |
| | Totale VI3 - Fondazioni Euro | | | | 98.488,99 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI07 - VI07 - Singolo Binario

VI07C - SPB + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI4 - Spalle

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|-------------------------|---|------|--|--------|------------------|--|
| 52120 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 VIADOTTO VI07 SPALLA B - muro frontale 9,70 * 1,2 * 8 - ringrosso muro frontale area da pln dwg (13.43 mq) 13,43 * 8 - muri d'ala 2 * 6,65 * 1,2 * 6 - soletta di ripartizione 6,65 * 9,7 * ,5 - paraghiaia 9,70 * 0,50 * 2,63 - ringrosso paraghiaia 9,7 * ((,67+,5)/2) * ,17 9,7 * ,53 * ,67 2 * (6,65+,5) * ,15 | | 93,12 107,44 95,76 32,25 12,76 0,97 3,44 2,15 | | | |
| | Totale | m³ | 347,89 | 121,28 | 42.192,10 | |
| 52130 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI07 vedi quantità art BA.CZ.A.3 02.F 347,89 | | 347,89 | | | |
| | Totale | m³ | 347,89 | 5,39 | 1.875,13 | |
| 52150 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 VIADOTTO VI07 SPALLA B - muro frontale 2 * (9,7+1,2) * 4 - ringrosso muro frontale area da pln dwg (13.43 mq) 13,43 * 4 - muri d'ala (2*2) * (6,65+1,2) * 4 | | 87,20 53,72 125,60 | | | |
| | Totale | m² | 266,52 | 13,46 | 3.587,36 | |
| 52160 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 VIADOTTO VI07 SPALLA B - muro frontale 2 * (9,7+1,2) * 4 - ringrosso muro frontale area da pln dwg (13.43 mq) 13,43 * 4 - muri d'ala (2*2) * (6,65+1,2) * 2 - soletta di ripartizione 2 * (6,65+9,7) * ,5 - paraghiaia 2 * (9,7+,5) * 2,63 - ringrosso paraghiaia 2 * (9,7+,59) * ,17 2 * (9,7+,53) * ,67 2 * (6,65+,5) * ,15 | | 87,20 53,72 62,80 16,35 53,65 3,50 13,71 2,15 | | | |
| | Totale | m² | 293,08 | 16,40 | 4.806,51 | |
| 52140 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI07 ELEVAZIONE - 120 kg/mc 120 * 347,89 | | 41.746,800 | | | |
| | Totale | kg | 41.746,800 | 1,00 | 41.746,80 | |
| | Totale VI4 - Spalle Euro | | | | 94.207,90 | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI07 - VI07 - Singolo Binario

VI07C - SPB + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI7 - Apparecchi di appoggio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|---|------|----------------------------------|-----------|------------------|
| 59035 BA.OP.A.3106.A | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio di tipo multidirezionale in acciaio teflon, per ogni KN di carico nominale verticale APPOGGI MULTIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 7000kN ----- LATO MOBILE (n° app. x n° imp. x kN) 2 * 1 * 7000 <div style="text-align: right;">Totale</div> | kN | 14.000,00 <hr/> 14.000,00 | 0,46 | 6.440,00 |
| 59015 VAT.RS3E.A01.0 9.0005 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo VINCOLO MECCANICO, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcati a singolo binario a sez. mista in Acc/Cls. L=40m - Lc=38,0m" IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40m DISPOSITIVO MECCANICO DATI CARICO ORIZZONTALE TRASVERSALE - Ht = 4000kN ----- LATO FISSO (n° app. x n° imp.) 1 * 1 LATO MOBILE (n° app. x n° imp.) 1 * 1 <div style="text-align: right;">Totale</div> | Cad | 1,00 <hr/> 1,00 <hr/> 2,00 | 5.412,00 | 10.824,00 |
| 59025 VAT.RS3E.A01.0 9.0006 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo UNIDIREZIONALE, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcati a singolo binario a sez. mista in Acc/Cls. L=40m - Lc=38,0m " IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40m APPOGGI UNIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V =7000kN CARICO ORIZZONTALE TRASVERSALE- Ht =4000kN ----- LATO FISSO (n° app. x n° imp.) 2 * 1 <div style="text-align: right;">Totale</div> | Cad | 2,00 <hr/> 2,00 | 14.224,00 | 28.448,00 |
| Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro | | | | | 45.712,00 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI07 - VI07 - Singolo Binario

VI07C - SPB + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|-------------------------|---|-----------------|----------------------------------|--------|----------|--|
| 59065 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 BAGGIOLI INTEGRATO AL RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. SPALLA "B" 2 * 1,23 * 1,36 * 0,25 2 * (1,20+0,65) * 1,18 * 0,70 RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "B" 2 * 2,84 * 0,50 * 0,70 | | 0,84 3,06 1,99 | | | |
| | Totale | m ³ | 5,89 | 121,28 | 714,34 | |
| 59075 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURE ELEVAZIONE BAGGIOLI E RITEGNI SPALLE vedi RIF.ART - BA.CZ.A.3 02.F 5,89 | | 5,89 | | | |
| | Totale | m ³ | 5,89 | 5,39 | 31,75 | |
| 59095 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 BAGGIOLI INTEGRATO AL RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. SPALLA "B" 2 * (1,23+1,36) * 0,25 2 * (1,20+0,65) * 0,70 2 * 1,18 * 0,70 RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "B" 2 * (0,50+2,84+0,50) * 0,70 | | 1,30 2,59 1,65 5,38 | | | |
| | Totale | m ² | 10,92 | 16,40 | 179,09 | |
| 59085 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. ARMATURE BAGGIOLI E RITEGNI SPALLA - INCIDENZA 300kg/m3 ----- SPALLA "B" 5,89 * 300 | | 1.767,000 | | | |
| | Totale | kg | 1.767,000 | 1,00 | 1.767,00 | |
| 11520 BA.CZ.A.3 16.A | Fornitura e posa in opera di malte reoplastiche INGHISAGGIO RITEGNO TRASVERSALE IN C.A SPALLA "B" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (1000*0,03) RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "B" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 1 * (1000*0,03) | | 12,60 30,00 | | | |
| | Totale | dm ³ | 42,60 | 0,80 | 34,08 | |
| 11510 BA.OP.A.3 06.A | Fornitura e posa in opera dei dispositivi di ancoraggio dei ritegni antisismici LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO PER RITEGNO RITEGNO TRASVERSALE IN C.A | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI07 - VI07 - Singolo Binario

VI07C - SPB + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|--|--|-----------------|-----------|--------|-----------------|
| 59045 BA.OP.A.3 07.A | SPALLA "B" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (7850*0,01) | | 32,970 | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "B" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 1 * (7850*0,01) | | 78,500 | | |
| | Totale | kg | 111,470 | 3,91 | 435,85 |
| 59055 BA.OP.A.3 07.C | Fornitura e posa in opera di cuscinetti di appoggio elastomerici armati CUSCINETTI NEOPRENE ARMATO SPALLA "B" 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "B" 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 11,55 | | |
| | | | 11,55 | | |
| | Totale | dm ³ | 23,10 | 62,14 | 1.435,43 |
| | Sovrapprezzo per apparecchi d'appoggio elastomerici aventi una dimensione inferiore a 10 dmc. CUSCINETTI IN GOMMA ELASTOMERICA ARMATA PER RITEGNO Ritegno longitudinale centrale su Spalle e pile DATI ----- RIF.ART. BA.OP.A.3 07.A 23,10 | | 23,10 | | |
| | | | 23,10 | | |
| | Totale | dm ³ | 23,10 | 18,64 | 430,58 |
| Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro | | | | | 5.028,12 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI07 - VI07 - Singolo Binario

VI07C - SPB + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI9 - Travi d'impalcato in acciaio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|--------------|--------|-------------------|
| 59115 PM.MR.A.3 03.A | <p>Grigliato alveolare in acciaio S185 UNI EN 10025:2005 zincato a caldo, in opera.</p> <p>IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40.00</p> <p>Grigliato alveolare in acciaio S185 UNI EN 10025:2005 zincato a caldo, con maglia da mm 30x30, piatto portante da mm 30x3, asta secondaria da mm 20x3, pressato, elettrofuso, elettrosaldato, oppure di altro tipo ma di equivalenti caratteristiche geometriche, nonché di peso e di portata non inferiore a quelli relativi al tipo sopraindicato compresi gli organi di attacco pure in acciaio zincato a caldo, in opera.</p> <p>CAMPATA N°1 L=39.85m</p> <p>1 * 39,85 * 2,5</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 99,63</p> <p>A sommare -----</p> <p>CALCOLO GRIGLIATO IMPALCATI RETICOLARI</p> <p>1 * 99,63</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m ² | 99,63 | | |
| | | | 99,63 | | |
| | | | -99,63 | | |
| | | | 99,63 | | |
| | | | 99,63 | 109,44 | 10.903,51 |
| 59105 PM.MR.A.3102.C | <p>Acciaio UNI EN 10025 nuovo di ogni specie, fornito e lavorato, in opera, della qualità S275J2 e S275J0 e S355J2 e S355J0.</p> <p>IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40.00</p> <p>TRAVATA METALLICA</p> <p>DATI</p> <p>PORTATA TEORICA 38.00mt</p> <p>PESO TRAVATA RETICOLARE 32 kN/m = 3263.04</p> <p>3263,04 * 40</p> <p>incremento per saldature e bullonature 4%</p> <p>130521,60*4%</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 135742,464</p> <p>A sommare -----</p> <p>CALCOLO TRAVATA</p> <p>1 * 135742,464</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> <p style="text-align: right;">Totale VI9 - Travi d'impalcato in acciaio Euro</p> | kg | 130.521,600 | | |
| | | | 5.220,864 | | |
| | | | 135.742,464 | | |
| | | | -135.742,464 | | |
| | | | 135.742,464 | | |
| | | | 135.742,464 | 2,22 | 301.348,27 |
| | | | | | 312.251,78 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI07 - VI07 - Singolo Binario

VI07C - SPB + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|---|--------|-----------|
| 59120 BA.CZ.A.3 02.F | <p>Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2</p> <p>GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES</p> <p>-----</p> <p>DATI GENERALI LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE NETTA SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=4.00 m^2 Lunghezza totale Lu=39.85m PREDALLE CENTRALI - La=3.65 sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.80 sp. 5cm</p> <p>-----</p> <p>GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO 1 * 39,85 * 4,25 PREDALLES 1 * 39,85 * (2,80+3,05+2,80) * 0,05</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 186,60 A sommare</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES 1 * 186,60</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m³ | <p>169,36</p> <p>17,24</p> <p>186,60</p> <p>-186,60</p> <p>186,60</p> <p>186,60</p> | 121,28 | 22.630,85 |
| 59125 BA.CZ.A.3 02.G | <p>Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C35/45 N/mm2</p> <p>VELETTE</p> <p>-----</p> <p>DATI GENERALI VELETTE - H=1.01m sp. 9cm</p> <p>-----</p> <p>VELETTE 2 * 39,85 * 0,09 * 1,01</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 7,24 A sommare</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO VELETTE 2 * 7,24</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m³ | <p>7,24</p> <p>7,24</p> <p>-7,24</p> <p>14,48</p> <p>14,48</p> | 129,90 | 1.880,95 |
| 59145 BA.CZ.A.3 03.B | <p>Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3.</p> <p>ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE vedi ART.RIF - BA.CZ.A.3 02.F + BA.CZ.A.3 02.G 193,84</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m³ | <p>193,84</p> <p>193,84</p> | 5,39 | 1.044,80 |
| 59155 BA.CZ.A.3 05.D | <p>Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m.12 e fino a m. 16</p> <p>IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40.00 CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE</p> | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI07 - VI07 - Singolo Binario

VI07C - SPB + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|------------|-------------|-----------|
| | ----- DATI GENERALI SEZIONE SOLETTA IN MEZZERIA H=44cm LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=4.25 m^2 Lunghezza totale Lu=39.85m PREDALLE CENTRALI - La=3.05m sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.80 sp. 5cm VELETTE - H=1.01m sp. 9cm ----- | | | | |
| | CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO FRONTALI 2 * 4,25 | | 8,50 | | |
| | MURETTI PARABALLAST 2 * 39,85 * (2*0,75) | | 119,55 | | |
| | PREDALLES 1 * 39,85 * ((2,80+3,05+2,80)+(6*0,05)) | | 356,66 | | |
| | VELETTE 2 * 39,85 * (2*(0,09+1,01)) | | 175,34 | | |
| | Totale parziale | m² | 660,05 | | |
| | A dedurre 660,05 | | | -660,05 | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE P3-SPB 1 * 660,05 | | 660,05 | | |
| | Totale | m² | 660,05 | 21,38 | 14.111,87 |
| 59135 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40.00 ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE ----- DATI GENERALI INCIDENZA ARMATURA SOLETTA 200kg/m3 INCIDENZA ARMATURA PREDALLES 60kg/m3 INCIDENZA ARMATURA VELETTA 20kg/m3 ----- GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO 200 * 39,85 * 4,00 PREDALLES 60 * 39,85 * (2,80+3,05+2,80) * 0,05 VELETTE 20 * (2*39,85) * 0,09 * 1,01 | | | | |
| | Totale parziale | kg | 33.059,003 | | |
| | A dedurre 33059,003 | | | -33.059,003 | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- CALCOLO ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE 1 * 33059,003 | | 33.059,003 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI07 - VI07 - Singolo Binario

VI07C - SPB + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|------------|--------|-----------|
| | Totale | kg | 33.059,003 | 1,00 | 33.059,00 |
| 59165 BA.OP.A.3 10.A | Fornitura e posa in opera di coprigiunto trasver sale impermeabile e dielettrico, per escursioni orizzontali fino a 30 mm GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 vasca FS in asse spalla 1 * 4,50 | | | | |
| | Totale | m | 4,50 | 255,89 | 1.151,51 |
| 59175 BA.OP.A.3 10.B | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre i 30 mm GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 vasca FS in asse spalla 1 * 4,50 * ((130+130-30)) | | | | |
| | Totale | m | 1.035,00 | 1,62 | 1.676,70 |
| 59185 BA.OP.A.3 11.A | Fornitura e posa in opera di piattabanda dielettrica per muretti laterali paraballast e marciapiedi, per escursioni fino a 30 mm PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse spalla muretti paraballast ((2)*1) * 1,50 camminamento+cordoli ((2)*1) * ((1,78+0,82)) | | | | |
| | Totale | m | 3,00 | | |
| | | | 5,20 | | |
| | Totale | m | 8,20 | 58,32 | 478,22 |
| 59195 BA.OP.A.3 11.B | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre 30 mm PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse spalla muretti paraballast ((2)*1) * 1,50 * ((130+130-30)) camminamento+cordoli ((2)*1) * ((1,78+0,82)) * ((130+130-30)) | | | | |
| | | | 690,00 | | |
| | | | 1.196,00 | | |
| | Totale | m | 1.886,00 | 0,17 | 320,62 |
| 59205 BA.OP.A.3 12.A | Fornitura e posa in opera di scossalina , dello spessore non inferiore a 2 mm SCOSSALINA GIUNTI D'IMPALCATO | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI07 - VI07 - Singolo Binario

VI07C - SPB + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|---|------|-----------|--------|------------------|
| | DATI Larghezza Impalcato La=9.70 in asse spalla 1 * 9,70 | | 9,70 | | |
| | Totale | m | 9,70 | 35,56 | 344,93 |
| | Totale VIA - Soletta di completamento Euro | | | | 76.699,45 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI07 - VI07 - Singolo Binario

VI07C - SPB + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---------------------------------|--|----------------|-----------|-----------|----------|
| 11750 BA.CZ.C.1103.E | Fornitura di cunicoli per la protezione di cavi a due gole da 140 e 180 mm, di profondità interna 400 mm con fondo a spessore maggiorato, per viadotto o g | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | 1 PER BINARIO AREA SEZIONE CANALETTA A=0.0841m ² | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=40m | | | | |
| | 1 * 40 | | | 40,00 | |
| | Totale parziale | m | | 40,00 | |
| | A dedurre | | | -40,00 | |
| | 40 | | | | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | |
| 1 * 40 | | | 40,00 | | |
| Totale | m | | 40,00 | 31,15 | 1.246,00 |
| 11760 BA.CZ.C.2101.K | Posa in opera di cunicoli in cemento delle dimensioni di 400x100 mm. | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | VEDI RIF. ART. BA.CZ.C.1103.E | | | | |
| 40 | | | 40,00 | | |
| Totale | m | | 40,00 | 14,20 | 568,00 |
| 59235 BA.OP.A.3 18.A | Strato protettivo in conglomerato bituminoso dello spessore non inferiore a 5 cm | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE CON STRATO DI CONGLOMERATO BITUMINOSO VASCA (50mm) | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=40.00m | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =4.60m 1 * 40,0 * 4,60 | | | 184,00 | |
| | Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 40 * (1,93+1,93) | | | 154,40 | |
| | Totale parziale | m ² | | 338,40 | |
| | A dedurre | | | -338,40 | |
| | 338,40 | | | | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA | | | | | |
| 1 * 338,40 | | | 338,40 | | |
| Totale | m ² | | 338,40 | 5,92 | 2.003,33 |
| 59265 BA.OP.A.3 20.A | Fornitura e posa in opera di profilati di acciaio per parapetti, mensole e simili | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=40m | | | | |
| | IPE 100 p=8,1 kg/m, 1 MONTANTE OGNI 1.50m PER LATO (2*8,1) * (40/1,5) * 1,05 | | | 453,606 | |
| | PIASTRA DI BASE 200x150x10 p=2,36 kg (2*2,36) * (40/1,5) | | | 125,868 | |
| | PIASTRA DI BASE CON FUNZIONE DI PARAPIEDE 200x5mm p=7,85 kg/m (2*7,85) * 40 | | | 628,000 | |
| | Totale parziale | kg | | 1.207,474 | |
| | 10% per bulloni, tirafondi e saldature 1207,474*10% | | | 120,747 | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI07 - VI07 - Singolo Binario

VI07C - SPB + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|-----------|------------|----------|
| | Totale generale | kg | 1.328,221 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 1328,221 | | | -1.328,221 | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | PARAPETTI PER IMPALCATO | | | | |
| | 1 * 1328,221 | | 1.328,221 | | |
| | Totale | kg | 1.328,221 | 1,95 | 2.590,03 |
| 59275 BA.OP.A.3 21.A | Fornitura e posa in opera di tubi di acciaio doppiamente zincati a caldo per parapetti, mensole e simili | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=40m | | | | |
| | 4 TUBI D=42,4 sp 2,9 p=2,35 kg/m PER LATO (2*4*2,35) * 40 | | 752,000 | | |
| | Totale parziale | kg | 752,000 | | |
| | 10% per bulloni, e saldature 752*10% | | 75,200 | | |
| | Totale generale | kg | 827,200 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 827,20 | | | -827,200 | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | PARAPETTI PER IMPALCATO | | | | |
| | 1 * 827,20 | | 827,200 | | |
| | Totale | kg | 827,200 | 2,11 | 1.745,39 |
| 59215 BA.OP.A.3107.A | Impermeabilizzazione di impalcati a mezzo di manto impermeabile sintetico eseguito con membrana : per 3 mm di spessore | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=40.00m | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =4.60m 40 * 4,60 | | 184,00 | | |
| | Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 40 * (1,93+1,93) | | 154,40 | | |
| | Totale parziale | m² | 338,40 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 338,40 | | | -338,40 | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm | | | | |
| | 1 * 338,40 | | 338,40 | | |
| | Totale | m² | 338,40 | 20,45 | 6.920,28 |
| 59225 BA.OP.A.3107.B | Sovraprezzo alla precedente sottovoce A per ogni mm in più richiesto rispetto allo spessore di 3 mm | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=40.00m | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =4.60m 1 * 40,0 * 4,60 | | 184,00 | | |
| | Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 40 * (1,93+1,93) | | 154,40 | | |
| | Totale parziale | m² | 338,40 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI07 - VI07 - Singolo Binario

VI07C - SPB + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-----------------------------------|--|----------------|-------------------|--------|----------|
| 59255 IT.TU.E.3002.E | A dedurre 338,40 A sommare ----- IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm 1 * 338,40 | m ² | -338,40 | 3,84 | 1.299,46 |
| | Totale | | 338,40 | | |
| 59255 IT.TU.E.3002.E | Fornitura e posa in opera di tubazione in PVC -U conforme alla norma UNI EN 1401-1 - diametro esterno 250 mm. TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 ----- DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI Lunghezza Impalcato Lu=40m SOTTO SOLETTA - DN250 2 * 40 DISCENDENTE SULLE PILE - DN250 2 * 10 | m | 80,00 20,00 | 25,65 | 2.565,00 |
| | Totale parziale | | 100,00 | | |
| | A dedurre 100 A sommare ----- TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 1 * 100 | | -100,00 100,00 | | |
| | Totale | | 100,00 | | |
| 11770 SS.CE.C.3102.B | Fornitura e posa in opera in corrispondenza dei muretti paraballast di tubo 140x140 sp. 3 mm provvisto di griglia e rete in acciaio keller. TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT ----- DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=40m 2 * (40/3) | Cad | 26,66 26,66 | 16,14 | 430,29 |
| | Totale parziale | | 26,66 | | |
| | A dedurre 26,66 A sommare ----- TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT 1 * 26,66 | | -26,66 26,66 | | |
| | Totale | | 26,66 | | |
| 59245 VAT.RS3E.A01.0 9.0017 | Fornitura e posa in opera pluviale flangiato in PVC DN160 (L=0,50 m) grigliato metallico zincato a caldo (250x250mm) controtelaio speciale zincato costituito da: controtelaio e di manicotto flangiato - Tipo "mexicano" per innesto del pluviale PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA ----- DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=40m 2 * (40/3) | Cad | 26,66 26,66 | | |
| | Totale parziale | | 26,66 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI07 - VI07 - Singolo Binario

VI07C - SPB + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|---|------|-----------|--------|------------------|
| | A dedurre 26,66 | | -26,66 | | |
| | A sommare ----- | | | | |
| | PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA 1 * 26,66 | | 26,66 | | |
| | Totale | Cad | 26,66 | 21,54 | 574,26 |
| | Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro | | | | 19.942,04 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI08 - VI08 - Singolo Binario

VI08A - da SPA a P3 + (n.4 imp. C.A.P. 25m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|--|--------|------------|
| 52190 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI08 - Spalla A - incidenza 140 Kg/mc 9 * 30 * ((,75*,75*3,1416)) * 140 - Pila 1 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 35 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 2 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 35 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 3 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 35 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 | | 66.792,600 57.002,400 57.002,400 57.002,400 | | |
| | Totale | kg | 237.799,800 | 1,00 | 237.799,80 |
| 52240 BA.DE.A.5 33.A | Rimozione d'opera di elementi strutturali di acciaio comprese le rotaie e i profilati in genere. VIADOTTO VI08 Travi di ripartizione Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 8933,76 | | 8.933,760 | | |
| | Totale | kg | 8.933,760 | 0,03 | 268,01 |
| 60845 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi VIADOTTO VI08 - Spalla A - 9 * 30 * ((,75*,75*3,1416)) - Pila 1 - 9 * 35 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 2 - 9 * 35 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 3 - 9 * 35 * ((,6*,6*3,1416)) | | 477,90 355,95 355,95 355,95 | | |
| | Totale | m³ | 1.545,75 | 0,26 | 401,90 |
| 52250 BA.PD.A.3 05.C | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro, del diametro non inferiore a 1200 mm VIADOTTO VI08 - Pila 1 9 * 35 - Pila 2 9 * 35 - Pila 3 9 * 35 | | 315,00 315,00 315,00 | | |
| | Totale | m | 945,00 | 160,63 | 151.795,35 |
| 52180 BA.PD.A.3 05.D | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro, del diametro non inferiore a 1500 mm VIADOTTO VI08 - Spalla A pali 9 * 30 | | 270,00 | | |
| | Totale | m | 270,00 | 221,96 | 59.929,20 |
| 52220 BA.PD.A.3 16.A | Formazione di palancolati con palancole tipo 'Larssen' VIADOTTO VI08 OPERE PROVVISORIALI - Palancole 38,80 * 16 | | 620,80 | | |
| | Totale | m² | 620,80 | 38,15 | 23.683,52 |
| 53985 FA.OM.A.1001.B | Acciaio in profilati, della qualità S 275, lavorato per carpenteria metallica in genere. VIADOTTO VI08 Travi di ripartizione travi HEB400 kg/ml 155.00 - Pila 3 35,60 * 155 Puntoni diam.mm.254 s.mm.20 kg/ml 115.00 - Pila 3 4 * 5,66 * 115 | | 5.518,000 2.603,600 | | |
| | Totale parziale | kg | 8.121,600 | | |
| | 10% per pezzi speciali, saldature, bullonature etc etc (10%) * 8121,6 | | 812,160 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI08 - VI08 - Singolo Binario

VI08A - da SPA a P3 + (n.4 imp. C.A.P. 25m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|-----------|--------|-------------------|
| | Totale generale | kg | 8.933,760 | | |
| | Totale | kg | 8.933,760 | 1,80 | 16.080,77 |
| 52230 FA.OM.A.2001.A | Posa in opera di elementi in acciaio di cui alle voci FA.OM.A.1001 - FA.OM.A.1002 VIADOTTO VI08 Travi di ripartizione Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 8933,76 | | | | |
| | Totale | kg | 8.933,760 | 0,99 | 8.844,42 |
| | Totale VI2 - Pali o pozzi Euro | | | | 498.802,97 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI08 - VI08 - Singolo Binario

VI08A - da SPA a P3 + (n.4 imp. C.A.P. 25m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|-------------|--------|------------|
| 52310 BA.CZ.A.3 01.A | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C12/15 N/mm2 VIADOTTO VI08 - Spalla A (12+,4) * (12+,4) * ,2 - Pila 1 (9,6+,4) * (9,6+,4) * ,2 - Pila 2 (9,6+,4) * (9,6+,4) * ,2 - Pila 3 10 * 10 * ,2 | | | | |
| | Totale | m ³ | 90,75 | 80,31 | 7.288,13 |
| 52320 BA.CZ.A.3 01.E | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C28/35 N/mm2 VIADOTTO VI08 - Spalla A 12 * 12 * 2 - Pila 1 10 * 10 * 2,5 - Pila 2 10 * 10 * 2,5 - Pila 3 10 * 10 * 2,5 | | | | |
| | Totale | m ³ | 1.038,00 | 109,75 | 113.920,50 |
| 52330 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI08 vedi quantità art BA.CZ.A.3 01.E 1038 | | | | |
| | Totale | m ³ | 1.038,00 | 5,39 | 5.594,82 |
| 52350 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e simili VIADOTTO VI08 - Spalla A 2 * (12+12) * 2 - Pila 1 2 * (9,6*2) * 2,5 - Pila 2 2 * (9,6*2) * 2,5 - Pila 3 2 * (9,6*2) * 2,5 | | | | |
| | Totale | m ² | 384,00 | 10,09 | 3.874,56 |
| 52340 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI08 - Spalla A - incidenza 110 Kg/mc 110 * 12 * 12 * 2 - Pila 1- incidenza 140 Kg/mc 140 * 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 2- incidenza 140 Kg/mc 140 * 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 3- incidenza 140 Kg/mc 140 * 9,6 * 9,6 * 2,5 | | | | |
| | Totale | kg | 128.448,000 | 1,00 | 128.448,00 |
| 52300 BA.MT.A.3 29.A | Riempitivi vari e sistemazione superficiale con regolarizzazione delle pendenze, con terre provenienti dagli scavi VIADOTTO VI08 quantità scavi (vedi quantitàBA.MT.C.0101.A) 4860,85 - a dedurre volume fondazioni interrate - quantità di cui all'art. BA.CZ.A.3 01.A -1 * 90,75 - quantità di cui all'art. BA.CZ.A.3 01.E -1 * 1038 - a dedurre volume elevazioni Spalla A - muro frontale+ ringrosso -1 * 12 * 2,7 * 1,95 | | | | |
| | Totale | m ³ | 3.668,92 | 0,90 | 3.302,03 |
| 52260 | Scavo di sbancamento in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI08 - VI08 - Singolo Binario

VI08A - da SPA a P3 + (n.4 imp. C.A.P. 25m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|-----------|--------|-------------------|
| BA.MT.A.3001.A | litoidi VIADOTTO VI08 - Spalla A $((578,49+182,25)/2) * 3,42$ - Pila 1 $((540,99+134,56)/2) * 4,59$ - Pila 2 $((521,82+134,56)/2) * 4,7$ | | | | |
| | Totale | m ³ | 4.393,77 | 1,80 | 7.908,79 |
| 52270 BA.MT.A.3003.A | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi fino alla profondità di 2 m VIADOTTO VI08 - Pila 3 (scavo tra palancole) 94,50 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 2 | | | | |
| | Totale | m ³ | 203,08 | 3,27 | 664,07 |
| 52280 BA.MT.A.3003.B | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 2 m e fino a 4 m VIADOTTO VI08 - Pila 3 (scavo tra palancole) 94,50 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 2 | | | | |
| | Totale | m ³ | 203,08 | 3,76 | 763,58 |
| 53995 BA.MT.A.3003.C | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 4 m e fino a 6 m VIADOTTO VI08 - Pila 3 (scavo tra palancole) 94,50 * ,60 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * ,6 | | | | |
| | Totale | m ³ | 60,92 | 5,14 | 313,13 |
| 60205 BA.MT.A.3107.A | Fornit.e posa in opera di misto cement.da cava,gettato e costipato in opera in strati di spess<50 cm,con caratter.indicate nel Capit.Op.Civ.con cemento>4 SPALLA A interno (escluso SubBallast e Supercompattato) 6,90 * 7,90 * (6,97-(0,3+0,12)) dente esterno 1su1 per rilev. h>4m $((1,00+4,00)/2) * 9,70 * 3,00$ | | | | |
| | Totale | m ³ | 429,79 | 43,81 | 18.829,10 |
| 52290 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi VIADOTTO VI08 vedi quantità art BA.MT.A.3001.A 4393,77 vedi quantità art BA.MT.A.3003.A 203,08 vedi quantità art BA.MT.A.3003.B 203,08 vedi quantità art BA.MT.A.3003.C 60,92 | | | | |
| | Totale | m ³ | 4.860,85 | 0,26 | 1.263,82 |
| | Totale VI3 - Fondazioni Euro | | | | 292.170,53 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI08 - VI08 - Singolo Binario

VI08A - da SPA a P3 + (n.4 imp. C.A.P. 25m)

VI4 - Spalle

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---------------------------------|--|----------------|--|--------|------------------|
| 52360 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 VIADOTTO VI08 SPALLA A - muro frontale 9,70 * 1,2 * 4 - ringrosso muro frontale area da dwg 11,15 * 4 - muri d'ala 2 * 6,65 * 1,2 * 4 2 * 6,65 * ,8 * (6,72-4) - soletta di ripartizione 6,65 * 9,7 * ,5 - paraghiaia 9,70 * 0,50 * 2,52 - ringrosso paraghiaia (area da sez. dwg) 9,7 * ,51 2 * 6,65 * ,17 <div style="text-align: right;">Totale</div> | m ³ | 46,56 44,60 63,84 28,94 32,25 12,22 4,95 2,26 <hr/> 235,62 | 121,28 | 28.575,99 |
| 52370 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI08 - quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 235,62 <div style="text-align: right;">Totale</div> | m ³ | <hr/> 235,62 <hr/> 235,62 | 5,39 | 1.269,99 |
| 52390 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 VIADOTTO VI08 SPALLA A - muro frontale 2 * (9,7+1,2) * 4 - ringrosso muro frontale perim. da dwg 9,56 * 4 - muri d'ala (2*2) * (6,65+1,2) * 4 <div style="text-align: right;">Totale</div> | m ² | 87,20 38,24 125,60 <hr/> 251,04 | 13,46 | 3.379,00 |
| 52400 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 VIADOTTO VI08 SPALLA A (2*2) * (6,65+,8) * (6,72-4) - soletta di ripartizione 2 * (6,65+9,7) * ,5 - paraghiaia 2 * (9,7+,5) * 2,52 - ringrosso paraghiaia (area da sez. dwg) 1,85 * ,51 (2*2) * 1,85 * ,17 <div style="text-align: right;">Totale</div> | m ² | 81,06 16,35 51,41 0,94 1,26 <hr/> 151,02 | 16,40 | 2.476,73 |
| 52380 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI08 ELEVAZIONE - 120 kg/mc 120 * 235,62 <div style="text-align: right;">Totale</div> | kg | <hr/> 28.274,400 <hr/> 28.274,400 | 1,00 | 28.274,40 |
| Totale VI4 - Spalle Euro | | | | | 63.976,11 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI08 - VI08 - Singolo Binario

VI08A - da SPA a P3 + (n.4 imp. C.A.P. 25m)

VI5 - Pile

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|-------------------------|--------|------------------|
| 52410 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 VIADOTTO VI08 - Pila 1 (26,35-(7,32+7,32)) * 3,5 - Pila 2 (26,35-(7,32+7,32)) * 5 - Pila 3 (26,35-(7,32+7,32)) * 5,8 | | 40,99 58,55 67,92 | | |
| | Totale | m ³ | 167,46 | 121,28 | 20.309,55 |
| 52420 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI08 Vedi quantità art BA.CZ.A.3 02.F 167,46 | | 167,46 | | |
| | Totale | m ³ | 167,46 | 5,39 | 902,61 |
| 52440 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 VIADOTTO VI08 - Pila 1 1 * 22,23 * 3,5 - Pila 2 1 * 22,23 * 4 - Pila 3 1 * 22,23 * 4 | | 77,81 88,92 88,92 | | |
| | Totale | m ² | 255,65 | 13,46 | 3.441,05 |
| 52450 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 VIADOTTO VI08 - Pila 2 1 * 22,23 * (5-4) - Pila 3 1 * 22,23 * (5,8-4) | | 22,23 40,01 | | |
| | Totale | m ² | 62,24 | 16,40 | 1.020,74 |
| 52430 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI08- incidenza 190 Kg/mc - q.tà art. BA.CZ.A.3 02.F 190 * 167,46 | | 31.817,400 | | |
| | Totale | kg | 31.817,400 | 1,00 | 31.817,40 |
| | Totale VI5 - Pile Euro | | | | 57.491,35 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI08 - VI08 - Singolo Binario

VI08A - da SPA a P3 + (n.4 imp. C.A.P. 25m)

VI6 - Pulvini

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|-------------------------|--------|------------------|
| 52530 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 VIADOTTO VI08 - Pila 1 26,72 * 2 - Pila 2 26,72 * 2 - Pila 3 26,72 * 2 | | 53,44 53,44 53,44 | | |
| | Totale | m ³ | 160,32 | 121,28 | 19.443,61 |
| 52540 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI07 vedi quantità art. BA.CZ.A.3 02.F 160,32 | | 160,32 | | |
| | Totale | m ³ | 160,32 | 5,39 | 864,12 |
| 52560 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 VIADOTTO VI08 - Pila 1 22,23 * 2 - Pila 2 22,23 * 2 - Pila 3 22,23 * 2 | | 44,46 44,46 44,46 | | |
| | Totale | m ² | 133,38 | 18,53 | 2.471,53 |
| 52550 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI07 ELEVAZIONE - 180 kg/mc - q.tà di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 180 * 160,32 | | 28.857,600 | | |
| | Totale | kg | 28.857,600 | 1,00 | 28.857,60 |
| | Totale VI6 - Pulvini Euro | | | | 51.636,86 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI08 - VI08 - Singolo Binario

VI08A - da SPA a P3 + (n.4 imp. C.A.P. 25m)

VI7 - Apparecchi di appoggio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|---|--------|------------------------------|-----------|-------------------|
| 7270 BA.OP.A.3106.A | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio di tipo multidirezionale in acciaio teflon, per ogni KN di carico nominale verticale APPOGGI MULTIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 5000kN ----- MULTIDIREZIONALE (n° app. x n° imp. x kN) 1 * 4 * 5000 | Totale | 20.000,00 <hr/> 20.000,00 | 0,46 | 9.200,00 |
| 7250 VAT.RS3E.A01.0 9.0001 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo FISSO, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcato a singolo binario in C.A.P. L=25m - Lc=22,80m" APPOGGI FISSI DATI CARICO VERTICALE - V = 5000kN CARICO ORIZZONTALE LONGITUDINALE - H = 2500kN ----- LATO FISSO (n° app. x n° imp.) 2 * 4 | Totale | 8,00 <hr/> 8,00 | 11.020,00 | 88.160,00 |
| 7260 VAT.RS3E.A01.0 9.0002 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari, di tipo UNIDIREZIONALE, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcato a singolo binario in C.A.P. L=25m - Lc=22,80m" APPOGGI UNIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 5000kN CARICO ORIZZONTALE LONGITUDINALE - HI = 2500kN ----- LATO MOBILE (n° app. x n° imp.) 1 * 4 | Totale | 4,00 <hr/> 4,00 | 9.900,00 | 39.600,00 |
| Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro | | | | | 136.960,00 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI08 - VI08 - Singolo Binario

VI08A - da SPA a P3 + (n.4 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|--|--|------|-----------|--------|----------|
| 56975 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | |
| | BAGGIOLI INTEGRATO AL RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. - Sup. frontale 1.69mq - Largh 1.60m SPALLA "A" 1 * 1,69 * 1,60 | | 2,70 | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "A" 2 * 1,20 * 0,65 * 0,70 | | 1,09 | | |
| | Totale | m³ | 3,79 | 121,28 | 459,65 |
| 57015 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | |
| | BAGGIOLI E RITEGNI PILA DATI 4 BAGGIOLI INTEGRATI 4 * 1,25 * 1,28 * 0,25 | | 1,60 | | |
| | 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. 2 * 1,25 * ((1,64+1,55)/2) * 0,70 | | 2,80 | | |
| | 1 RITEGNO LONGITUDINALE INTEGRATO IN C.A. 1 * 4,22 * 0,50 * 0,70 | | 1,48 | | |
| | Totale parziale | m³ | 5,88 | | |
| | A dedurre 5,88 A sommare | | -5,88 | | |
| CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI PER PILA da pila 1 a pila 3 3 * 5,88 | | | 17,64 | | |
| | Totale | m³ | 17,64 | 121,28 | 2.139,38 |
| 56945 BA.CZ.A.3 02.I | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C45/55 N/mm2 | | | | |
| | CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. | | | | |
| | ----- DATI GENERALI H.trave=2.10m L.trave=24.40m AREA = 1.09 m ² /ml RT= 0.80m Superficie totale cassetatura (perimetro x lunghezza travi 11.85m x 24.40)= 289.14 mq ----- | | | | |
| | DATI PER VERIFICA TRAVE IN C.A.P. Sezione Corrente - Zona centrale 1 * ((7,35+7,20)/2) * 1,09 | | 7,94 | | |
| | Sezione Corrente - Zone laterali 2 * 7,30 * 1,09 | | 15,91 | | |
| | Sezione ringrossata - Zona testate 2 * ((1,80+0,58)/2) * ((0,83+1,40)/2) * ((0,64+0,25)/2) | | 1,20 | | |
| | Sezione di traversi intermedi 2 * ((0,25+0,60)/2) * 1,09 | | 0,94 | | |
| | Sezione di traversi testate 2 * ((0,35+0,47)/2) * 1,09 | | 0,89 | | |
| | Totale parziale | m³ | 26,88 | | |
| | ----- DATI PER VERIFICA TRAVERSI Sezione traversi di testata A=0.66mq (2+2) * ((0,71+0,55)/2) * 0,66 | | 1,66 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI08 - VI08 - Singolo Binario

VI08A - da SPA a P3 + (n.4 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|-----------|--------|-----------|
| | Sezione connessione aggiunta traversi testata (q.ta parte della trave) $(4/2) * 1,81 * 0,66 * ((0,71+0,55)/2)$ | | 1,51 | | |
| | Sezione traversi interni $A=0.66mq (2+2) * ((0,54+0,35)/2) * 0,66$ | | 1,19 | | |
| | Sezione connessione aggiunta traversi (q.ta parte della trave) $(4/2) * 1,81 * 0,66 * ((0,54+0,35)/2)$ | | 1,08 | | |
| | Totale parziale | m³ | 5,44 | | |
| | ----- | | | | |
| | zona passi d'uomo testate $2 * 1,85 * ((1,50+1,14)/2) * ((0,71+0,55)/2)$ | | 3,08 | | |
| | passi d'uomo 60cm $-2 * ((3,1416*0,30*0,45)) * ((0,71+0,55)/2)$ | | -0,53 | | |
| | zona passi d'uomo interni $2 * 1,85 * ((1,50+1,14)/2) * ((0,54+0,35)/2)$ | | 2,20 | | |
| | passi d'uomo 60cm $-2 * 0,52 * ((3,1416*0,30*0,45)) * ((0,54+0,35)/2)$ | | -0,20 | | |
| | Totale parziale | m³ | 4,55 | | |
| | ----- | | | | |
| | Totale generale | m³ | 36,87 | | |
| | a dedurre il calcolo -36,87 | | -36,87 | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO TRAVI PER IMPALCATO $(2*4) * 36,87$ | | 294,96 | | |
| | Totale | m³ | 294,96 | 148,32 | 43.748,47 |
| 56965 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURA LENTA TRAVI IN C.A.P. vedi RIF.ART - BA.CZ.A.3 02.I 294,96 | | 294,96 | | |
| | Totale | m³ | 294,96 | 5,39 | 1.589,83 |
| 56985 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURE ELEVAZIONE BAGGIOLI E RITEGNI SPALLE vedi RIF.ART - BA.CZ.A.3 02.F 3,79 | | 3,79 | | |
| | Totale | m³ | 3,79 | 5,39 | 20,43 |
| 57025 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURA ELEVAZIONE BAGGIOLI E RITEGNI PILA vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F 17,64 | | 17,64 | | |
| | Totale | m³ | 17,64 | 5,39 | 95,08 |
| 5750 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 CASSONCIONE FERROVIARIO IN C.A.P. Superficie totale cassetta travi (perimetro x lunghezza travi $11.85m * 24.40$) = 289.14 mq 289,14 Superficie totale cassetta traversi escluso passo d'uomo (2 lati x 4 traversi x sup. $3.94mq$) = 31.52 mq 31,52 | | 289,14 | | |
| | Totale parziale | m² | 320,66 | | |
| | A dedurre 320,66 | | -320,66 | | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO CASSERO TRAVI IN C.A.P. PER IMPALCATO SPA-P1 | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI08 - VI08 - Singolo Binario

VI08A - da SPA a P3 + (n.4 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|-----------|--------|-----------|
| | 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P1-P2 | | | | |
| | 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P2-P3 | | | | |
| | 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P3-P4 | | | | |
| | 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | Totale | m ² | 2.565,28 | 16,40 | 42.070,59 |
| 57005 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 | | | | |
| | BAGGIOLI INTEGRATO AL RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. - Sup. frontale 1.69mq - Largh 1.60m | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | |
| | 1 * 2 * 1,69 | | 3,38 | | |
| | 1 * 2 * 1,60 * 0,70 | | 2,24 | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | |
| | 2 * (1,20+0,65+1,20) * 0,70 | | 4,27 | | |
| | Totale | m ² | 9,89 | 16,40 | 162,20 |
| 57045 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 | | | | |
| | BAGGIOLI E RITEGNI PILA | | | | |
| | DATI | | | | |
| | 4 BAGGIOLI INTEGRATI | | | | |
| | 4 * ((1,25+1,28)) * 0,25 | | 2,53 | | |
| | 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. | | | | |
| | 4 * 1,25 * 0,70 | | 3,50 | | |
| | 2 * ((1,64+1,55)/2) * 0,70 | | 2,24 | | |
| | 1 RITEGNO LONGITUDINALE INTEGRATO IN C.A. | | | | |
| | 2 * 4,22 * 0,70 | | 5,91 | | |
| | 2 * 0,50 * 0,70 | | 0,70 | | |
| | Totale parziale | m ² | 14,88 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 14,88 | | -14,88 | | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO CASSERO BAGGIOLI E RITEGNI | | | | |
| | P1 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P2 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P3 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | Totale | m ² | 44,64 | 16,40 | 732,10 |
| 56955 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | | | | |
| | ARMATURA LENTA CASSONCINO FERROVIARIO IN C.A.P. | | | | |
| | DATI GENERALI | | | | |
| | INCIDENZA ARMATURA LENTA = 160kg/m3 | | | | |
| | ----- | | | | |
| | vedi RIF.ART - BA.CZ.A.3 02.I | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI08 - VI08 - Singolo Binario

VI08A - da SPA a P3 + (n.4 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|------------|--------|-----------|
| | 294,96 * 160 | | 47.193,600 | | |
| | Totale | kg | 47.193,600 | 1,00 | 47.193,60 |
| 56995 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. ARMATURE BAGGIOLI E RITEGNI SPALLA - INCIDENZA 300kg/m3 ----- SPALLA "A" 3,79 * 300 | | 1.137,000 | | |
| | Totale | kg | 1.137,000 | 1,00 | 1.137,00 |
| 57035 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. ARMATURE BAGGIOLI E RITEGNI PILA - INCIDENZA 300kg/m3 ----- vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F 17,64 * 300 | | 5.292,000 | | |
| | Totale | kg | 5.292,000 | 1,00 | 5.292,00 |
| 5730 BA.CZ.A.3 11.A | Acciaio in opera per strutture in cemento armato precompresso ad armatura pre-tesa. ARMATURA PRE-TESA CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. DATI GENERALI ARMATURA PRE-TESA TRAVI IN C.A.P. = 72 TREFOLI/TRAVE (7 FILI 0.6" - 1102g/m) ----- (2*4) * ((72*1,102*25)) | | 15.868,800 | | |
| | Totale | kg | 15.868,800 | 1,97 | 31.261,54 |
| 5740 BA.CZ.A.3 12.A | Acciaio in fili, trecce e trefoli in opera per strutture in cemento armato precompresso ad armatura post-tesa. ARMATURA POST-TESA TRAVERSI DEL CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. DATI GENERALI ARMATURA POST-TESA TRAVERSI SUP.= 9 TREFOLI/TRAVERSO (7 FILI 0.6" - 1102g/m) ARMATURA POST-TESA TRAVERSI INF. = 7 TREFOLI/TRAVERSO (7 FILI 0.6" - 1102g/m) ----- (2*4) * (4*(9*1,102*5,70)) (2*4) * (4*(7*1,102*5,70)) | | 1.809,040 | | |
| | Totale | kg | 1.407,032 | | |
| | Totale | kg | 3.216,072 | 2,12 | 6.818,07 |
| 57065 BA.CZ.A.3 16.A | Fornitura e posa in opera di malte reoplastiche INGHISAGGIO RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. SPALLA "A" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (1000*0,03) RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "A" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 1 * (1000*0,03) PILE da pila 1 a pila 3 RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*3) * 0,50 * 0,92 * (1000*0,03) | | 12,60 | | |
| | | | 30,00 | | |
| | | | 165,60 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI08 - VI08 - Singolo Binario

VI08A - da SPA a P3 + (n.4 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISIVE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|--|--|---|-----------|----------|-------------------|
| 57055 BA.OP.A.3 06.A | RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*3) * 0,50 * 1,11 * (1000*0,03) | | 199,80 | | |
| | Totale | dm ³ | 408,00 | 0,80 | 326,40 |
| 57075 BA.OP.A.3 07.A | Fornitura e posa in opera dei dispositivi di ancoraggio dei ritegni antisismici | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO PER RITEGNO | | | | |
| | RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. SPALLA "A" | | 32,970 | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (7850*0,01) | | | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "A" | | 62,800 | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 0,80 * (7850*0,01) | | | | |
| | PILE da pila 1 a pila 3 | | | | |
| | RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*3) * 0,50 * 0,92 * (7850*0,01) | | 433,320 | | |
| | RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*3) * 0,50 * 1,11 * (7850*0,01) | | 522,810 | | |
| | Totale | kg | 1.051,900 | 3,91 | 4.112,93 |
| 57085 BA.OP.A.3 07.A | Fornitura e posa in opera di cuscinetti di appoggio elastomerici armati | | | | |
| | CUSCINETTI NEOPRENE ARMATO SPALLA "A" | | 11,55 | | |
| | 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "A" | | 11,55 | | |
| | 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | | | |
| | PILE da pila 1 a pila 3 | | | | |
| | RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. ((2+2)*3) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 69,30 | | |
| | RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. ((2+2)*3) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 69,30 | | |
| | Totale | dm ³ | 161,70 | 62,14 | 10.048,04 |
| | 57085 BA.OP.A.3 07.C | Sovrapprezzo per apparecchi d'appoggio elastomerici aventi una dimensione inferiore a 10 dmc. | | | |
| CUSCINETTI IN GOMMA ELASTOMERICA ARMATA PER RITEGNO Ritegno longitudinale centrale su Spalle e pile DATI ----- RIF.ART. BA.OP.A.3 07.A 161,70 | | | 161,70 | | |
| Totale | dm ³ | 161,70 | 18,64 | 3.014,09 | |
| Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro | | | | | 200.221,40 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI08 - VI08 - Singolo Binario

VI08A - da SPA a P3 + (n.4 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|---|--------|-----------|
| 57090 BA.CZ.A.3 02.F | <p>Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2</p> <p>GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES</p> <p>-----</p> <p>DATI GENERALI LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE NETTA SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=3.45 m^2 Lunghezza totale Lu=24.80m PREDALLE CENTRALI - La=1.60 sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.15 sp. 5cm</p> <p>-----</p> <p>GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO 1 * (25-0,2) * 3,45 PREDALLES 1 * (25-0,2) * ((2,15+1,60+1,60+2,15)) * 0,05</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 94,86 A sommare</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES 4 * 94,86</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m ³ | <p>85,56</p> <p>9,30</p> <p>94,86</p> <p>-94,86</p> <p>379,44</p> <p>379,44</p> | 121,28 | 46.018,48 |
| 57095 BA.CZ.A.3 02.G | <p>Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C35/45 N/mm2</p> <p>VELETTE</p> <p>-----</p> <p>DATI GENERALI VELETTE - H=1.01m sp. 9cm</p> <p>-----</p> <p>VELETTE 2 * ((25-0,2)) * 0,09 * 1,01</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 4,51 A sommare</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO VELETTE 4 * 4,51</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m ³ | <p>4,51</p> <p>4,51</p> <p>-4,51</p> <p>18,04</p> <p>18,04</p> | 129,90 | 2.343,40 |
| 57115 BA.CZ.A.3 03.B | <p>Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3.</p> <p>ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE vedi ART.RIF - BA.CZ.A.3 02.F + BA.CZ.A.3 02.G 397,48</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m ³ | <p>397,48</p> <p>397,48</p> | 5,39 | 2.142,42 |
| 57125 BA.CZ.A.3 05.B | <p>Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8</p> <p>CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE</p> <p>-----</p> | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI08 - VI08 - Singolo Binario

VI08A - da SPA a P3 + (n.4 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISIVE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|-----------------------------------|---------|-----------|
| | DATI GENERALI SEZIONE SOLETTA IN MEZZERIA H=37cm LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=3.45 m ² Lunghezza totale Lu=24.80m PREDALLE CENTRALI - La=1.60 sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.15 sp. 5cm VELETTE - H=1.01m sp. 9cm | | | | |
| | ----- CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO FRONTALI 2 * 3,45 MURETTI PARABALLAST (2+2) * ((25-0,2)) * 0,70 PREDALLES 1 * (25-0,2) * ((2,15+1,60+1,60+2,15)+(8*0,05)) VELETTE 2 * ((25-0,2)) * (2*(0,09+1,01)) | | 6,90 69,44 195,92 109,12 | | |
| | Totale parziale | m ² | 381,38 | | |
| | A dedurre 381,38 A sommare | | | -381,38 | |
| | ----- CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE SPA-P1 1 * 381,38 P1-P2 1 * 381,38 P2-P3 1 * 381,38 | | 381,38 381,38 381,38 | | |
| | Totale | m ² | 1.144,14 | 16,40 | 18.763,90 |
| 57135 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE ----- DATI GENERALI SEZIONE SOLETTA IN MEZZERIA H=37cm LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=3.45 m ² Lunghezza totale Lu=24.80m PREDALLE CENTRALI - La=1.60 sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.15 sp. 5cm VELETTE - H=1.01m sp. 9cm | | | | |
| | ----- CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO FRONTALI 2 * 3,45 MURETTI PARABALLAST (2+2) * ((25-0,2)) * 0,70 PREDALLES 1 * (25-0,2) * ((2,15+1,60+1,60+2,15)+(8*0,05)) VELETTE | | 6,90 69,44 195,92 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI08 - VI08 - Singolo Binario

VI08A - da SPA a P3 + (n.4 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|--|---|----------------|------------|-------------|-----------|--|
| 57105 BA.CZ.A.3 09.B | 2 * ((25-0,2) * (2*(0,09+1,01))) | | 109,12 | | | |
| | Totale parziale | m ² | 381,38 | | | |
| | A dedurre | | | | | |
| | 381,38 | | | -381,38 | | |
| | A sommare | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE | | | | | |
| | P1-P2 | | | | | |
| | 1 * 381,38 | | | 381,38 | | |
| | P2-P3 | | | | | |
| 1 * 381,38 | | | 381,38 | | | |
| P3-P4 | | | | | | |
| 1 * 381,38 | | | 381,38 | | | |
| | Totale | m ² | 1.144,14 | 18,53 | 21.200,91 | |
| 57145 BA.OP.A.3 10.A | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | | | | | |
| | ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI GENERALI | | | | | |
| | INCIDENZA ARMATURA SOLETTA 140kg/m3 | | | | | |
| | INCIDENZA ARMATURA PREDALLES 60kg/m3 | | | | | |
| | INCIDENZA ARMATURA VELETA 20kg/m3 | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO | | | | | |
| | 140 * (25-0,2) * 3,45 | | | 11.978,400 | | |
| PREDALLES | | | | | | |
| 60 * (25-0,2) * (2,15+1,60+1,60+2,15) * 0,05 | | | 558,000 | | | |
| VELETTE | | | | | | |
| 20 * (2*(25-0,2)) * 0,09 * 1,01 | | | 90,173 | | | |
| | Totale parziale | kg | 12.626,573 | | | |
| A dedurre | | | | | | |
| 12626,573 | | | | -12.626,573 | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| CALCOLO ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE | | | | | | |
| 4 * 12626,573 | | | 50.506,292 | | | |
| | Totale | kg | 50.506,292 | 1,00 | 50.506,29 | |
| 57155 BA.OP.A.3 10.B | Fornitura e posa in opera di coprigiunto trasver sale impermeabile e dielettrico, per escursioni orizzontali fino a 30 mm | | | | | |
| | GIUNTI D'IMPALCATO | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm | | | | | |
| | Larghezza Impalcato La=9.70 | | | | | |
| | vasca FS | | | | | |
| | in asse spalla | | | | | |
| | 1 * 4,50 | | | 4,50 | | |
| | in asse pila | | | | | |
| | 3 * 4,50 | | | 13,50 | | |
| | Totale | m | 18,00 | 255,89 | 4.606,02 | |
| 57155 BA.OP.A.3 10.B | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre i 30 mm | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI08 - VI08 - Singolo Binario

VI08A - da SPA a P3 + (n.4 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|-------------------------|--|------|----------------------------------|--------|----------|--|
| 57165 BA.OP.A.3 11.A | GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm Larghezza Impalcato La=9.70 vasca FS in asse spalla 1 * 4,50 * ((105+105-30)) in asse pila 3 * 4,50 * ((105+105-30)) | | 810,00 | | | |
| | | | 2.430,00 | | | |
| | Totale | m | 3.240,00 | 1,62 | 5.248,80 | |
| 57175 BA.OP.A.3 11.B | Fornitura e posa in opera di piattabanda dielettrica per muretti laterali paraballast e marciapiedi, per escursioni fino a 30 mm PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse spalla muretti paraballast (2*1) * 1,50 camminamenti+cordoli (2*1) * ((1,78+0,82)) in asse pila muretti paraballast (2*3) * 1,50 camminamenti+cordoli (2*3) * ((1,78+0,82)) | | 3,00 | | | |
| | | | 5,20 | | | |
| | Totale | m | 15,60 32,80 | 58,32 | 1.912,90 | |
| 57185 BA.OP.A.3 12.A | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre 30 mm PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse spalla muretti paraballast (2*1) * 1,50 * ((105+105-30)) camminamenti+cordoli (2*1) * ((1,78+0,82)) * ((105+105-30)) in asse pila muretti paraballast (2*3) * 1,50 * ((105+105-30)) camminamenti+cordoli (2*3) * ((1,78+0,82)) * ((105+105-30)) | | 540,00 | | | |
| | | | 936,00 | | | |
| | Totale | m | 1.620,00 2.808,00 5.904,00 | 0,17 | 1.003,68 | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI08 - VI08 - Singolo Binario

VI08A - da SPA a P3 + (n.4 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|---|------|-----------|--------|-------------------|
| | in asse spalla | | | | |
| | 1 * 9,70 | | 9,70 | | |
| | in asse pila | | | | |
| | 3 * 9,70 | | 29,10 | | |
| | Totale | m | 38,80 | 35,56 | 1.379,73 |
| | Totale VIA - Soletta di completamento Euro | | | | 155.126,53 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI08 - VI08 - Singolo Binario

VI08A - da SPA a P3 + (n.4 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|--|-----------------|----------------|--------|-----------|
| 57195 BA.CZ.C.1103.E | Fornitura di cunicoli per la protezione di cavi a due gole da 140 e 180 mm, di profondità interna 400 mm con fondo a spessore maggiorato, per viadotto o g | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | 1 PER BINARIO AREA SEZIONE CANALETTA A=0.0841m ² | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| 1 * 25 | Totale parziale | m | 25,00 | | |
| A dedurre | | | | | |
| 25 | | | -25,00 | | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | |
| 4 * 25 | | | 100,00 | | |
| | Totale | m | 100,00 | 31,15 | 3.115,00 |
| 57205 BA.CZ.C.2101.K | Posa in opera di cunicoli in cemento delle dimensioni di 400x100 mm. | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | |
| | ----- | | | | |
| VEDI RIF. ART. BA.CZ.C.1103.E | | | | | |
| 100 | Totale | m | 100,00 | 14,20 | 1.420,00 |
| 5990 BA.OP.A.3 15.A | Impermeabilizzazione di impalcato e volti a mezzo di manto impermeabile dello spessore non inferiore a 4 mm | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4 | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare = 4.60m 2 * 25 * 4,60 | | | 230,00 | |
| | Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 25 * (1,93+1,93) | | | 96,50 | |
| | | Totale parziale | m ² | 326,50 | |
| A dedurre | | | | | |
| 326,5 | | | -326,50 | | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4 | | | | | |
| 4 * 326,5 | | | 1.306,00 | | |
| | Totale | m ² | 1.306,00 | 10,45 | 13.647,70 |
| 6000 BA.OP.A.3 18.A | Strato protettivo in conglomerato bituminoso dello spessore non inferiore a 5 cm | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE CON STRATO DI CONGLOMERATO BITUMINOSO (43mm) | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare = 4.60m 25 * 4,60 | | | 115,00 | | |
| Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 25 * (1,93+1,93) | | | 96,50 | | |
| | Totale parziale | m ² | 211,50 | | |
| A dedurre | | | | | |
| 211,50 | | | -211,50 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI08 - VI08 - Singolo Binario

VI08A - da SPA a P3 + (n.4 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISIVE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|-------------------------|--|--|-----------|----------|----------|--------|
| 57225 BA.OP.A.3 20.A | A sommare ----- CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE 4 * 211,50 | | 846,00 | | | |
| | Totale | m ² | 846,00 | 5,92 | 5.008,32 | |
| | Fornitura e posa in opera di profilati di acciaio per parapetti, mensole e simili | | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO ----- DATI Lunghezza Impalcato Lu=25m IPE 100 p=8,1 kg/m, 1 MONTANTE OGNI 1.50m PER LATO (2*8,1) * (25/1,5) * 1,05 | | 283,506 | | | |
| | PIASTRA DI BASE 200x150x10 p=2,36 kg (2*2,36) * (25/1,5) | | 78,668 | | | |
| | PIASTRA DI BASE CON FUNZIONE DI PARAPIEDE 200x5mm p=7,85 kg/m (2*7,85) * 25 | | 392,500 | | | |
| | Totale parziale | kg | 754,674 | | | |
| | 10% per bulloni, tirafondi e saldature 754,674*10% | | 75,467 | | | |
| | Totale generale | kg | 830,141 | | | |
| | A dedurre 830,141 A sommare ----- PARAPETTI PER IMPALCATO 4 * 830,141 | | -830,141 | | | |
| Totale | kg | 3.320,564 | 1,95 | 6.475,10 | | |
| 6070 BA.OP.A.3 21.A | Fornitura e posa in opera di tubi di acciaio doppiamente zincati a caldo per parapetti, mensole e simili | | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO ----- DATI Lunghezza Impalcato Lu=25m 4 TUBI D=42,4 sp 2,9 p=2,35 kg/m PER LATO (2*4*2,35) * 25 | | 470,000 | | | |
| | Totale parziale | kg | 470,000 | | | |
| | 10% per bulloni, e saldature 470*10% | | 47,000 | | | |
| | Totale generale | kg | 517,000 | | | |
| | A dedurre 517 A sommare ----- PARAPETTI PER IMPALCATO 4 * 517 | | -517,000 | | | |
| | Totale | kg | 2.068,000 | 2,11 | 4.363,48 | |
| | 57255 BA.PS.A.3 33.A | Fornitura e posa in opera di grigliato metallico, in acciaio zincato, per copertura di pozzetti, cunicoli e simili | | | | |
| | | ISPEZIONABILITA' SU PULVINO GRIGLIATO PER PIANEROTTOLO PER DISCESA DELLA SCALA OGNI 3 CAMPATE STANDARD 190x120cm Grigliato tipo keller da 35kg/mq (2*1) * 1,90 * 1,20 * 35 | | 159,600 | | |
| | | Totale | kg | 159,600 | 2,18 | 347,93 |
| 6020 IT.TU.E.3002.E | Fornitura e posa in opera di tubazione in PVC -U conforme alla norma UNI EN 1401-1 - diametro esterno 250 mm. | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI08 - VI08 - Singolo Binario

VI08A - da SPA a P3 + (n.4 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|--|--|--|-----------|--------|----------|
| 57235 OM.ME.C.3 25.A | TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 | | | | |
| | ----- DATI | | | | |
| | 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| | SOTTO SOLETTA - DN250 2 * 25 | | 50,00 | | |
| | DISCENDENTE SULLE PILE - DN250 2 * 10 | | 20,00 | | |
| | Totale parziale | m | 70,00 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 70 | | | -70,00 | |
| | A sommare | | | | |
| 57245 OM.ME.C.3 25.B | TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 | | | | |
| | 4 * 70 | | 280,00 | | |
| | Totale | m | 280,00 | 25,65 | 7.182,00 |
| | Fornitura e posa in opera di scala in ferro | | | | |
| | ISPEZIONABILITA' SU PULVINO | | | | |
| | SCALE DI DISCESA OGNI 3 CAMPATE- COMPRESO TELAIO COMPLETO AL PULVINO E BOTOLA | | | | |
| | IN METALLO - 180 kg/ml ALTEZZA STANDARD DI DISCESA H=3.10m | | | | |
| | (2*1) * 180 * 3,10 | | 1.116,000 | | |
| | Totale | kg | 1.116,000 | 3,98 | 4.441,68 |
| | 57215 SS.CE.C.3102.B | Sovrapprezzo alla voce quando anziché la verniciatura è richiesta la zincatura | | | |
| ISPEZIONABILITA' SU PULVINO | | | | | |
| SCALE DI DISCESA OGNI 3 CAMPATE- COMPRESO TELAIO COMPLETO AL PULVINO E BOTOLA | | | | | |
| IN METALLO - 180 kg/ml ALTEZZA STANDARD DI DISCESA H=3.10m | | | | | |
| (2*1) * 180 * 3,10 | | | 1.116,000 | | |
| Totale | | kg | 1.116,000 | 0,22 | 245,52 |
| Fornitura e posa in opera in corrispondenza dei muretti paraballast di tubo 140x140 sp. 3 mm | | | | | |
| provvisto di griglia e rete in acciaio keller. | | | | | |
| TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT | | | | | |
| ----- DATI | | | | | |
| 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m | | | | | |
| Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | | |
| 2 * (25/3) | | 16,66 | | | |
| Totale parziale | Cad | 16,66 | | | |
| A dedurre | | | | | |
| 16,66 | | | -16,66 | | |
| A sommare | | | | | |
| 6010 VAT.RS3E.A01.0 9.0017 | TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT | | | | |
| | 4 * 16,66 | | 66,64 | | |
| | Totale | Cad | 66,64 | 16,14 | 1.075,57 |
| | Fornitura e posa in opera pluviale flangiato in PVC DN160 (L=0,50 m) grigliato metallico | | | | |
| | zincato a caldo (250x250mm) controtelaio speciale zincato costituito da: controtelaio e di | | | | |
| | manicotto flangiato - Tipo "messicano" per innesto del pluviale | | | | |
| | PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA | | | | |
| | ----- DATI | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI08 - VI08 - Singolo Binario

VI08A - da SPA a P3 + (n.4 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------|---|------|-----------|--------|------------------|
| | 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=25m 2 * (25/3) | | 16,66 | | |
| | Totale parziale | Cad | 16,66 | | |
| | A dedurre 16,66 | | -16,66 | | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA 4 * 16,66 | | 66,64 | | |
| | Totale | Cad | 66,64 | 21,54 | 1.435,43 |
| | Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro | | | | 48.757,73 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI08 - VI08 - Singolo Binario

VI08B - da P4 a P5 + (n.1 imp. Reticolare 55m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|--|--------|------------|
| 52580 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI08 - Pila 4 - incidenza 120 Kg/mc 12 * 30 * ((,75*,75*3,1416)) * 120 - Pila 5 - incidenza 120 Kg/mc 12 * 30 * ((,75*,75*3,1416)) * 120 | | 76.334,400 76.334,400 | | |
| | Totale | kg | 152.668,800 | 1,00 | 152.668,80 |
| 52630 BA.DE.A.5 33.A | Rimozione d'opera di elementi strutturali di acciaio comprese le rotaie e i profilati in genere. VIADOTTO VI08 Travi di ripartizione Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 15630,835 | | 15.630,835 | | |
| | Totale | kg | 15.630,835 | 0,03 | 468,93 |
| 60855 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi VIADOTTO VI08 - Pila 4 - 12 * 30 * ((,75*,75*3,1416)) - Pila 5 - 12 * 30 * ((,75*,75*3,1416)) | | 637,20 637,20 | | |
| | Totale | m ³ | 1.274,40 | 0,26 | 331,34 |
| 52570 BA.PD.A.3 05.D | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm ² , scavati per il sostegno del foro, del diametro non inferiore a 1500 mm VIADOTTO VI08 - Pila 4 12 * 30 - Pila 5 12 * 30 | | 360,00 360,00 | | |
| | Totale | m | 720,00 | 221,96 | 159.811,20 |
| 52610 BA.PD.A.3 16.A | Formazione di palancolati con palancole tipo 'Larssen' VIADOTTO VI08 - Pila 4 30,25 * 16 - Pila 5 27,75 * 16 | | 484,00 444,00 | | |
| | Totale | m ² | 928,00 | 38,15 | 35.403,20 |
| 54005 FA.OM.A.1001.B | Acciaio in profilati, della qualità S 275, lavorato per carpenteria metallica in genere. VIADOTTO VI08 Travi di ripartizione travi HEB400 kg/ml 155.00 - Pila 4 30,23 * 155 - Pila 5 27,8 * 155 Puntoni diam.mm.254 s.mm.20 kg/ml 115.00 - Pila 4 (4*2) * 5,66 * 115 - Pila 5 4*2 | | 4.685,650 4.309,000 5.207,200 8,000 | | |
| | Totale parziale | kg | 14.209,850 | | |
| | 10% per pezzi speciali, saldature, bullonature etc etc (10%) * 14209,850 | | 1.420,985 | | |
| | Totale generale | kg | 15.630,835 | | |
| | Totale | kg | 15.630,835 | 1,80 | 28.135,50 |
| 52620 FA.OM.A.2001.A | Posa in opera di elementi in acciaio di cui alle voci FA.OM.A.1001 - FA.OM.A.1002 VIADOTTO VI08 Travi di ripartizione Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 15630,835 | | 15.630,835 | | |
| | Totale | kg | 15.630,835 | 0,99 | 15.474,53 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI08 - VI08 - Singolo Binario

VI08B - da P4 a P5 + (n.1 imp. Reticolare 55m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|--|------|-----------|--------|-------------------|
| | Totale VI2 - Pali o pozzi Euro | | | | 392.293,50 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI08 - VI08 - Singolo Binario

VI08B - da P4 a P5 + (n.1 imp. Reticolare 55m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|-------------|--------|------------|
| 52690 BA.CZ.A.3 01.A | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C12/15 N/mm2 VIADOTTO VI08 - Pila 4 (12,2+,4) * (16,50+,4) * ,2 - Pila 5 (12,2+,4) * (16,50+,4) * ,2 | | | | |
| | Totale | m ³ | 85,18 | 80,31 | 6.840,81 |
| 52700 BA.CZ.A.3 01.E | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C28/35 N/mm2 VIADOTTO VI08 - Pila 4 12,2 * 16,50 * 3 - Pila 5 12,2 * 16,50 * 3 | | | | |
| | Totale | m ³ | 1.207,80 | 109,75 | 132.556,05 |
| 52710 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI08 vedi quantità art BA.CZ.A.3 01.E 1207,8 | | | | |
| | Totale | m ³ | 1.207,80 | 5,39 | 6.510,04 |
| 52730 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e simili VIADOTTO VI08 - Pila 4 2 * (16,50+12) * 3 - Pila 5 2 * (9,6+9,6) * 3 | | | | |
| | Totale | m ² | 286,20 | 10,09 | 2.887,76 |
| 52720 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI08 - Pila 4- incidenza 140 Kg/mc 140 * 12,2 * 16,50 * 3 - Pila 5- incidenza 140 Kg/mc 140 * 12,2 * 16,50 * 3 | | | | |
| | Totale | kg | 169.092,000 | 1,00 | 169.092,00 |
| 52680 BA.MT.A.3 29.A | Riempitivi vari e sistemazione superficiale con regolarizzazione delle pendenze, con terre provenienti dagli scavi VIADOTTO VI08 quantità scavi (vedi quantità BA.MT.C.0101.A 2476,47 - a dedurre volume fondazioni interrato - quantità di cui all'art. BA.CZ.A.3 01.A -1 * 85,18 - quantità di cui all'art. BA.CZ.A.3 01.E -1 * 1207,8 - a dedurre volume elevazioni | | | | |
| | Totale | m ³ | 1.183,49 | 0,90 | 1.065,14 |
| 52640 BA.MT.A.3001.A | Scavo di sbancamento in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi VIADOTTO VI08 - Pila 4 ((599,82+226,32)/2) * ,85 - Pila 5 ((467,95+233,54)/2) * ,95 | | | | |
| | Totale | m ³ | 684,32 | 1,80 | 1.231,78 |
| 52650 BA.MT.A.3003.A | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi fino alla profondità di 2 m VIADOTTO VI08 - Pila 4 202,67 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 26 * ,22 * 2 | | | | |
| | | | 405,34 | | |
| | | | 11,44 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI08 - VI08 - Singolo Binario

VI08B - da P4 a P5 + (n.1 imp. Reticolare 55m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------------------|--|------|-----------|--------|-------------------|
| 52660 BA.MT.A.3003.B | - Pila 5 202,67 * 2 | | 405,34 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 26 * ,22 * 2 | | 11,44 | | |
| | Totale | m³ | 833,56 | 3,27 | 2.725,74 |
| 54015 BA.MT.A.3003.C | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 2 m e fino a 4 m | | | | |
| | VIADOTTO VI08 | | | | |
| | - Pila 4 202,67 * 2 | | 405,34 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 26 * ,22 * 2 | | 11,44 | | |
| | - Pila 5 202,67 * 2 | | 405,34 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 26 * ,22 * 2 | | 11,44 | | |
| | Totale | m³ | 833,56 | 3,76 | 3.134,19 |
| 52670 BA.MT.C.0101.A | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 4 m e fino a 6 m | | | | |
| | VIADOTTO VI08 | | | | |
| | - Pila 4 202,67 * ,6 | | 121,60 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 26 * ,22 * ,6 | | 3,43 | | |
| | Totale | m³ | 125,03 | 5,14 | 642,65 |
| 52670 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi | | | | |
| | VIADOTTO VI08 | | | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3001.A 684,32 | | 684,32 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.A 833,56 | | 833,56 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.B 833,56 | | 833,56 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.C 125,03 | | 125,03 | | |
| | Totale | m³ | 2.476,47 | 0,26 | 643,88 |
| Totale VI3 - Fondazioni Euro | | | | | 327.330,04 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI08 - VI08 - Singolo Binario

VI08B - da P4 a P5 + (n.1 imp. Reticolare 55m)

VI5 - Pile

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|------------|--------|------------------|
| 52740 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 VIADOTTO VI08 - Pila 4 (26,35-(7,32+7,32)) * 4,9 - Pila 5 (26,35-(7,32+7,32)) * 6,9 | | | | |
| | Totale | m ³ | 138,18 | 121,28 | 16.758,47 |
| 52750 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI08 Vedi quantità art BA.CZ.A.3 02.F 138,18 | | | | |
| | Totale | m ³ | 138,18 | 5,39 | 744,79 |
| 52770 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 VIADOTTO VI08 - Pila 4 22,23 * 4 - Pila 5 22,23 * 4 | | | | |
| | Totale | m ² | 177,84 | 13,46 | 2.393,73 |
| 52780 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 VIADOTTO VI08 - Pila 4 22,23 * ,9 - Pila 5 22,23 * 2,9 | | | | |
| | Totale | m ² | 84,48 | 16,40 | 1.385,47 |
| 52760 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI08- incidenza 190 Kg/mc - q.tà art. BA.CZ.A.3 02.F 190 * 138,18 | | | | |
| | Totale | kg | 26.254,200 | 1,00 | 26.254,20 |
| | Totale VI5 - Pile Euro | | | | 47.536,66 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI08 - VI08 - Singolo Binario

VI08B - da P4 a P5 + (n.1 imp. Reticolare 55m)

VI6 - Pulvini

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|------------|--------|------------------|
| 52790 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 VIADOTTO VI08 - Pila 4 26,72 * 2 - Pila 5 26,72 * 2 | | | | |
| | | | 53,44 | | |
| | | | 53,44 | | |
| | Totale | m ³ | 106,88 | 121,28 | 12.962,41 |
| 52800 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI07 vedi quantità art. BA.CZ.A.3 02.F 106,88 | | | | |
| | | | 106,88 | | |
| | Totale | m ³ | 106,88 | 5,39 | 576,08 |
| 52820 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 VIADOTTO VI08 - Pila 4 22,23 * 2 - Pila 5 22,23 * 2 | | | | |
| | | | 44,46 | | |
| | | | 44,46 | | |
| | Totale | m ² | 88,92 | 18,53 | 1.647,69 |
| 52810 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI07 ELEVAZIONE - 1800 kg/mc - q.tà di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 180 * 106,88 | | | | |
| | | | 19.238,400 | | |
| | Totale | kg | 19.238,400 | 1,00 | 19.238,40 |
| | Totale VI6 - Pulvini Euro | | | | 34.424,58 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI08 - VI08 - Singolo Binario

VI08B - da P4 a P5 + (n.1 imp. Reticolare 55m)

VI7 - Apparecchi di appoggio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|--|------|-----------|-----------|------------------|
| 57915 BA.OP.A.3106.A | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio di tipo multidirezionale in acciaio teflon, per ogni KN di carico nominale verticale APPOGGI MULTIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 7100kN ----- LATO MOBILE 1 * 1 * 7100 | | 7.100,00 | 0,46 | 3.266,00 |
| | | | Totale | | |
| 1750 VAT.RS3E.A01.0 9.0012 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo FISSO, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcato a singolo binario per travata metallica reticolare a via inferiore L=55m - Lc=53,25m" APPOGGI FISSI DATI CARICO VERTICALE - V = 7100kN CARICO ORIZZONTALE LONGITUDINALE - H = 4800kN ----- LATO FISSO 1 * 1 | | 1,00 | 14.535,00 | 14.535,00 |
| | | | Totale | | |
| 57895 VAT.RS3E.A01.0 9.0013 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo UNIDIREZIONALE UT , marcati CE, in acciaio teflon per "impalcato a singolo binario per travata metallica reticolare a via inferiore L=55m - Lc=53,25m" APPOGGI UNIDIREZIONALI-UT DATI CARICO VERTICALE - V = 7100kN CARICO ORIZZONTALE TRASVERSALE - Ht = 4800kN ----- LATO FISSO 1 * 1 | | 1,00 | 1.333,50 | 1.333,50 |
| | | | Totale | | |
| 57905 VAT.RS3E.A01.0 9.0014 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo UNIDIREZIONALE UL , marcati CE, in acciaio teflon per "impalcato a singolo binario per travata metallica reticolare a via inferiore L=55m - Lc=53,25m" APPOGGI UNIDIREZIONALI-UL DATI CARICO VERTICALE - V = 7100kN CARICO ORIZZONTALE TRASVERSALE - HI = 4800kN ----- LATO MOBILE 1 * 1 | | 1,00 | 15.240,00 | 15.240,00 |
| | | | Totale | | |
| Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro | | | | | 34.374,50 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI08 - VI08 - Singolo Binario

VI08B - da P4 a P5 + (n.1 imp. Reticolare 55m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|-----------|--------|----------|
| 57815 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | |
| | BAGGIOLI E RITEGNI PILA | | | | |
| | DATI LATO C.A.P. | | | | |
| | 2 BAGGIOLI INTEGRATI | | | | |
| | 2 * 1,25 * 1,28 * 0,25 | | 0,80 | | |
| | 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. | | | | |
| | 2 * 1,68 * 0,85 * 0,70 | | 2,00 | | |
| | 1 RITEGNO LONGITUDINALE INTEGRATO IN C.A. | | | | |
| | 1 * 4,22 * ((0,34+0,14)/2) * 0,70 | | 0,71 | | |
| | DATI LATO RETICOLARE | | | | |
| | 2 BAGGIOLI INTEGRATI | | | | |
| | 2 * 1,21 * 1,21 * 0,25 | | 0,73 | | |
| | Totale parziale | m ³ | 4,24 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 4,24 | | | -4,24 | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI PER PILA | | | | |
| | da pila 4 e pila 5 2 * 4,24 | | 8,48 | | |
| | Totale | m ³ | 8,48 | 121,28 | 1.028,45 |
| 57825 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. | | | | |
| | ARMATURA ELEVAZIONE BAGGIOLI E RITEGNI PILA | | | | |
| | vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F | | | | |
| | 8,48 | | 8,48 | | |
| | Totale | m ³ | 8,48 | 5,39 | 45,71 |
| 57845 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 | | | | |
| | DATI LATO C.A.P. | | | | |
| | 2 BAGGIOLI INTEGRATI | | | | |
| | 2 * ((1,25+1,28)) * 0,25 | | 1,27 | | |
| | 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. | | | | |
| | 2 * (1,68+2,25) * 0,70 | | 5,50 | | |
| | 1 RITEGNO LONGITUDINALE INTEGRATO IN C.A. | | | | |
| | 1 * 4,22 * 0,70 | | 2,95 | | |
| | 2 * ((0,34+0,14)/2) * 0,70 | | 0,34 | | |
| | DATI LATO RETICOLARE | | | | |
| | 2 BAGGIOLI INTEGRATI | | | | |
| | 2 * (2*(1,21+1,21)) * 0,25 | | 2,42 | | |
| | Totale parziale | m ² | 12,48 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 12,48 | | | -12,48 | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO CASSERO BAGGIOLI E RITEGNI | | | | |
| | P4 | | | | |
| | 1 * 12,48 | | 12,48 | | |
| | P5 | | | | |
| | 1 * 12,48 | | 12,48 | | |
| | Totale | m ² | 24,96 | 18,53 | 462,51 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI08 - VI08 - Singolo Binario

VI08B - da P4 a P5 + (n.1 imp. Reticolare 55m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|--------|-----------------|--------|-----------------|
| 57835 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. ARMATURE BAGGIOLI E RITEGNI PILA - INCIDENZA 300kg/m3 ----- vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F 8,48 * 300 | | | | |
| | | Totale | kg | 1,00 | 2.544,00 |
| | | | | | |
| 57865 BA.CZ.A.3 16.A | Fornitura e posa in opera di malte reoplastiche INGHISAGGIO PILA 4 e 5 LATO C.A.P. RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2)*2) * 0,50 * 0,92 * (1000*0,03) RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2)*2) * 0,50 * 1,11 * (1000*0,03) | | | | |
| | | Totale | dm ³ | 0,80 | 97,44 |
| | | | | | |
| 57855 BA.OP.A.3 06.A | Fornitura e posa in opera dei dispositivi di ancoraggio dei ritegni antisismici LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO PER RITEGNO PILA 4 e 5 LATO C.A.P. RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2)*2) * 0,50 * 0,92 * (7850*0,01) RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2)*2) * 0,50 * 1,11 * (7850*0,01) | | | | |
| | | Totale | kg | 3,91 | 1.246,16 |
| | | | | | |
| 57875 BA.OP.A.3 07.A | Fornitura e posa in opera di cuscinetti di appoggio elastomerici armati CUSCINETTI NEOPRENE ARMATO PILA 4 e 5 LATO C.A.P. RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. ((2)*2) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. ((2)*2) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | | | |
| | | Totale | dm ³ | 62,14 | 2.870,87 |
| | | | | | |
| 57885 BA.OP.A.3 07.C | Sovrapprezzo per apparecchi d'appoggio elastomerici aventi una dimensione inferiore a 10 dmc. CUSCINETTI IN GOMMA ELASTOMERICA ARMATA PER RITEGNO Ritegno longitudinale centrale su Spalle e pile DATI ----- RIF.ART. BA.OP.A.3 07.A 46,20 | | | | |
| | | Totale | dm ³ | 18,64 | 861,17 |
| | | | | | |
| | Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro | | | | 9.156,31 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI08 - VI08 - Singolo Binario

VI08B - da P4 a P5 + (n.1 imp. Reticolare 55m)

VI9 - Travi d'impalcato in acciaio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|---|--------|--------------|
| 57685 PM.MR.A.3 03.A | <p>Grigliato alveolare in acciaio S185 UNI EN 10025:2005 zincato a caldo, in opera.</p> <p>Grigliato alveolare in acciaio S185 UNI EN 10025:2005 zincato a caldo, con maglia da mm 30x30, piatto portante da mm 30x3, asta secondaria da mm 20x3, pressato, elettrofuso, elettrosaldato, oppure di altro tipo ma di equivalenti caratteristiche geometriche, nonché di peso e di portata non inferiore a quelli relativi al tipo sopraindicato compresi gli organi di attacco pure in acciaio zincato a caldo, in opera.</p> <p>CAMPATA N°1 L=55,00m</p> <p>1 * 55 * 0,88</p> <p>1 * 55 * 1,08</p> <p>1 * 55 * 0,88</p> <p>1 * 55 * 1,08</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre</p> <p>215,6</p> <p>A sommare</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO GRIGLIATO IMPALCATI RETICOLARI</p> <p>1 * 215,6</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m ² | <p>48,40</p> <p>59,40</p> <p>48,40</p> <p>59,40</p> <p>215,60</p> <p>-215,60</p> <p>215,60</p> <p>215,60</p> | 109,44 | 23.595,26 |
| 1760 PM.MR.A.3100.E | <p>Acciaio UNI EN 10025:2005 nuovo di ogni specie, fornito e lavorato, in opera, della qualità S275 JR, J0, J2 (ex Fe430B,C, D1) e S355 JR, J0, J2, K2 (ex F</p> <p>TRAVATA METALLICA</p> <p>DATI</p> <p>PORTATA TEORICA 55.00mt</p> <p>PESO TRAVATA RETICOLARE 98 kN/m = 9993.06 kg/m</p> <p>9993,06 * 55,00</p> <p>incremento per saldature e bullonature 4%</p> <p>549618,30*4%</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre</p> <p>571603,032</p> <p>A sommare</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO TRAVATA</p> <p>1 * 571603,032</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | kg | <p>549.618,300</p> <p>21.984,732</p> <p>571.603,032</p> <p>-571.603,032</p> <p>571.603,032</p> <p>571.603,032</p> | 2,91 | 1.663.364,82 |
| 57675 PM.MR.A.3100.E | <p>Acciaio UNI EN 10025:2005 nuovo di ogni specie, fornito e lavorato, in opera, della qualità S275 JR, J0, J2 (ex Fe430B,C, D1) e S355 JR, J0, J2, K2 (ex F</p> <p>Ritegno longitudinale centrale su Spalle e/o pile</p> <p>Peso teorico cadauno kg 2600</p> <p>2 * 2600</p> <p>A dedurre</p> <p>5200</p> <p>A sommare</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO RITEGNI IMPALCATO RETICOLARE</p> <p>1 * 5200</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | kg | <p>5.200,000</p> <p>-5.200,000</p> <p>5.200,000</p> <p>5.200,000</p> | 2,91 | 15.132,00 |
| 57665 PM.MR.A.3100.F | <p>Sovrapprezzo alla voce PM.MR.A.3100.E per vari eseguiti di punta con avanbecco ed eventuale retrobecco.</p> <p>VARO TRAVATA METALLICA</p> | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI08 - VI08 - Singolo Binario

VI08B - da P4 a P5 + (n.1 imp. Reticolare 55m)

VI9 - Travi d'impalcato in acciaio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|---|------|-------------|--------|---------------------|
| | ----- CALCOLO TRAVATA RETICOLARE 1 * 571603,032 | | 571.603,032 | | |
| | Totale | kg | 571.603,032 | 0,15 | 85.740,45 |
| | Totale VI9 - Travi d'impalcato in acciaio Euro | | | | 1.787.832,53 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI08 - VI08 - Singolo Binario

VI08B - da P4 a P5 + (n.1 imp. Reticolare 55m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|---|------|-----------|--------|-------------------|
| 54545 BA.OP.A.3 10.A | Fornitura e posa in opera di coprigiunto trasver sale impermeabile e dielettrico, per escursioni orizzontali fino a 30 mm GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 155mm Larghezza Impalcato La=9.30 vasca FS in asse pila 2 * 9,30 | | | | |
| | Totale | m | 18,60 | | |
| | | | 18,60 | 255,89 | 4.759,55 |
| 57695 BA.OP.A.3 11.A | Fornitura e posa in opera di piattabanda dielettrica per muretti laterali paraballast e marciapiedi, per escursioni fino a 30 mm GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 155mm Larghezza Impalcato La=9.30 vasca FS in asse pila 2 * 9,30 * ((155+155-30)) | | | | |
| | Totale | m | 5.208,00 | | |
| | | | 5.208,00 | 58,32 | 303.730,56 |
| Totale VIA - Soletta di completamento Euro | | | | | 308.490,11 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI08 - VI08 - Singolo Binario

VI08B - da P4 a P5 + (n.1 imp. Reticolare 55m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|--|--------|----------|
| 57755 BA.CZ.A.3 02.G | <p>Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C35/45 N/mm2</p> <p>VELETTE DATI GENERALI Lunghezza totale Lu=55.00m VELETTE - H=1.01m sp. 9cm</p> <p>-----</p> <p>VELETTE 2 * 55 * 0,09 * 1,01 A dedurre 10 A sommare</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO VELETTE PER IMPALCATO 1 * 10</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m ³ | <p>10,00</p> <p>-10,00</p> <p>10,00</p> <p>10,00</p> | 129,90 | 1.299,00 |
| 57785 BA.CZ.A.3 03.A | <p>Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza compresa tra 15 e 50 Kg/m3.</p> <p>ARMATURE VELETTE RIF.ART. BA.CZ.A.3 02.G 10</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m ³ | <p>10,00</p> <p>10,00</p> | 2,62 | 26,20 |
| 57765 BA.CZ.A.3 05.C | <p>Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12</p> <p>CASSERO VELETTE DATI GENERALI VELETTE - H=1.01m sp. 9cm</p> <p>-----</p> <p>VELETTE 2 * 55 * ((2*(0,09+1,01))) A dedurre 242 A sommare</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO VELETTE PER IMPALCATO 1 * 242</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m ² | <p>242,00</p> <p>-242,00</p> <p>242,00</p> <p>242,00</p> | 18,53 | 4.484,26 |
| 57775 BA.CZ.A.3 09.B | <p>Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C.</p> <p>ARMATURA VELETTE DATI GENERALI INCIDENZA ARMATURA VELETA 20kg/m3</p> <p>-----</p> <p>RIF.ART. BA.CZ.A.3 02.G 10 * 20</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | kg | <p>200,000</p> <p>200,000</p> | 1,00 | 200,00 |
| 57715 BA.OP.A.3 18.A | <p>Strato protettivo in conglomerato bituminoso dello spessore non inferiore a 5 cm</p> <p>IMPERMEABILIZZAZIONE CON STRATO DI CONGLOMERATO BITUMINOSO VASCA (50mm)</p> <p>-----</p> <p>DATI</p> | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI08 - VI08 - Singolo Binario

VI08B - da P4 a P5 + (n.1 imp. Reticolare 55m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|-------------------------|--|-----------|-----------|------------|----------|----------|
| 57795 BA.OP.A.3 20.A | Lunghezza Impalcato Lu=55.00m | | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare = 9.30m 55,0 * 9,30 | | 511,50 | | | |
| | Totale parziale | m² | 511,50 | | | |
| | A dedurre | | | | | |
| | 511,50 | | | -511,50 | | |
| | A sommare | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE | | | | | |
| | 1 * 511,50 | | | 511,50 | | |
| | Totale | m² | 511,50 | | 5,92 | 3.028,08 |
| 57805 BA.OP.A.3 21.A | Fornitura e posa in opera di profilati di acciaio per parapetti, mensole e simili | | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=55m | | | | | |
| | IPE 100 p=8,1 kg/m, 1 MONTANTE OGNI 1.50m PER LATO (2*8,1) * (55/1,5) * 1,05 | | | 623,706 | | |
| | PIASTRA DI BASE 200x150x10 p=2,36 kg (2*2,36) * (55/1,5) | | | 173,068 | | |
| | PIASTRA DI BASE CON FUNZIONE DI PARAPIEDE 200x5mm p=7,85 kg/m (2*7,85) * 55 | | | 863,500 | | |
| | Totale parziale | kg | 1.660,274 | | | |
| | 10% per bulloni, tirafondi e saldature 1660,274*10% | | | 166,027 | | |
| Totale generale | kg | 1.826,301 | | | | |
| A dedurre | | | | | | |
| 1826,301 | | | | -1.826,301 | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| PARAPETTI PER IMPALCATO | | | | | | |
| 1 * 1826,301 | | | 1.826,301 | | | |
| Totale | kg | 1.826,301 | | 1,95 | 3.561,29 | |
| 54555 BA.OP.A.3107.A | Fornitura e posa in opera di tubi di acciaio doppiamente zincati a caldo per parapetti, mensole e simili | | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=55m | | | | | |
| | 4 TUBI D=42,4 sp 2,9 p=2,35 kg/m PER LATO (2*4*2,35) * 55 | | | 1.034,000 | | |
| | Totale parziale | kg | 1.034,000 | | | |
| | 10% per bulloni, e saldature 1034*10% | | | 103,400 | | |
| | Totale generale | kg | 1.137,400 | | | |
| | A dedurre | | | | | |
| 1137,40 | | | | -1.137,400 | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| PARAPETTI PER IMPALCATO | | | | | | |
| 1 * 1137,40 | | | 1.137,400 | | | |
| Totale | kg | 1.137,400 | | 2,11 | 2.399,91 | |
| 54555 BA.OP.A.3107.A | Impermeabilizzazione di impalcato a mezzo di manto impermeabile sintetico eseguito con membrana : per 3 mm di spessore | | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI08 - VI08 - Singolo Binario

VI08B - da P4 a P5 + (n.1 imp. Reticolare 55m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|--|---|----------|-----------|----------|-----------|
| 57705 BA.OP.A.3107.B | DATI Lunghezza Impalcato Lu=55.00m Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =9.30m 55 * 9,30 | | 511,50 | | |
| | Totale parziale | m² | 511,50 | | |
| | A dedurre 511,50 | | -511,50 | | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm 1 * 511,50 | | 511,50 | | |
| | Totale | m² | 511,50 | 20,45 | 10.460,18 |
| | Sovraprezzo alla precedente sottovoce A per ogni mm in più richiesto rispetto allo spessore di 3 mm | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm | | | | |
| | ----- DATI Lunghezza Impalcato Lu=55.00m Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =9.30m 1 * 55,0 * 9,30 | | 511,50 | | |
| | Totale parziale | m² | 511,50 | | |
| A dedurre 511,50 | | -511,50 | | | |
| A sommare | | | | | |
| ----- IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm 1 * 511,50 | | 511,50 | | | |
| Totale | m² | 511,50 | 3,84 | 1.964,16 | |
| 57725 SS.CE.L.1 03.A | FORNITURA CANALETTE IN ACCIAIO ZINCATO, DI QUALSIASI FORMA | | | | |
| DOPPIE CANALETTE METALLICHE SOVRAPPOSTE a due gole per ponti PER AMBO I LATI | | | | | |
| DATI (dimensioni interne singola canaletta di mm 80x200 peso specifico 2.5KG/m) ((2+2)*2,5) * 55 | | 550,000 | | | |
| A dedurre 550 | | -550,000 | | | |
| A sommare | | | | | |
| ----- CALCOLO CANALETTE PER IMPALCATO RETICOLARE 1 * 550 | | 550,000 | | | |
| Totale | kg | 550,000 | 2,32 | 1.276,00 | |
| 57735 SS.CE.L.2 04.A | POSA CANALETTE DI QUALSIASI TIPO: POSA PRIMA CANALETTA SU SOSTEGNO | | | | |
| POSA DELLE PRIME CANALETTE | | | | | |
| DOPPIE CANALETTE METALLICHE SOVRAPPOSTE a due gole per ponti PER AMBO I LATI | | | | | |
| DATI (dimensioni interne singola canaletta di mm 80x200 peso specifico 2.5KG/m) ((1+1)) * 55 | | 110,00 | | | |
| A dedurre 110 | | -110,00 | | | |
| A sommare | | | | | |
| ----- CALCOLO POSA DELLE PRIME CANALETTE PER IMPALCATO RETICOLARE 1 * 110 | | 110,00 | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI08 - VI08 - Singolo Binario

VI08C - da P6 a SPB + (n.10 imp. C.A.P. 25m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---------------------------------------|---|------|-------------|--------|---------------------|
| 52840 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI08 - Spalla B - incidenza 140 Kg/mc 9 * 32 * ((,75*,75*3,1416)) * 140 - Pila 6 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 37 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 7 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 37 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 8 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 37 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 9 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 37 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 10 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 37 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 11 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 37 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 12 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 37 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 13 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 37 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 14 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 35 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 | | | | |
| | Totale | kg | 610.325,280 | 1,00 | 610.325,28 |
| 60865 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi VIADOTTO VI08 - Spalla B - 9 * 32 * ((,75*,75*3,1416)) - Pila 6 - 9 * 37 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 7 - 9 * 37 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 8 - 9 * 37 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 9 - 9 * 37 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 10 - 9 * 37 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 11 - 9 * 37 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 12 - 9 * 37 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 13 - 9 * 37 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 14 - 9 * 35 * ((,6*,6*3,1416)) | | | | |
| | Totale | m³ | 3.876,03 | 0,26 | 1.007,77 |
| 52900 BA.PD.A.3 05.C | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro, del diametro non inferiore a 1200 mm VIADOTTO VI08 - Pila 6 9 * 37 - Pila 7 9 * 37 - Pila 8 9 * 37 - Pila 9 9 * 37 - Pila 10 9 * 37 - Pila 11 9 * 37 - Pila 12 9 * 37 - Pila 13 9 * 37 - Pila 14 9 * 35 | | | | |
| | Totale | m | 2.979,00 | 160,63 | 478.516,77 |
| 52830 BA.PD.A.3 05.D | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro, del diametro non inferiore a 1500 mm VIADOTTO VI08 - Spalla B pali 9 * 32 | | | | |
| | Totale | m | 288,00 | 221,96 | 63.924,48 |
| Totale VI2 - Pali o pozzi Euro | | | | | 1.153.774,30 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI08 - VI08 - Singolo Binario

VI08C - da P6 a SPB + (n.10 imp. C.A.P. 25m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|--|--------|------------|
| 52960 BA.CZ.A.3 01.A | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C12/15 N/mm2 VIADOTTO VI08 - Pila 6 (9,6+4) * (9,6+4) * ,2 - Pila 7 (9,6+4) * (9,6+4) * ,2 - Pila 8 (9,6+4) * (9,6+4) * ,2 - Pila 9 (9,6+4) * (9,6+4) * ,2 - Pila 10 (9,6+4) * (9,6+4) * ,2 - Pila 11 (9,6+4) * (9,6+4) * ,2 - Pila 12 (9,6+4) * (9,6+4) * ,2 - Pila 13 (9,6+4) * (9,6+4) * ,2 - Pila 14 (9,6+4) * (9,6+4) * ,2 - Spalla B 12,4 * 12,4 * ,2 | | 20,00 20,00 20,00 20,00 20,00 20,00 20,00 20,00 20,00 20,00 30,75 | | |
| Totale | | m ³ | 210,75 | 80,31 | 16.925,33 |
| 52970 BA.CZ.A.3 01.E | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C28/35 N/mm2 VIADOTTO VI08 - Pila 6 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 7 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 8 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 9 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 10 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 11 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 12 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 13 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 14 9,6 * 9,6 * 2,5 - Spalla B 12 * 12 * 2 | | 230,40 230,40 230,40 230,40 230,40 230,40 230,40 230,40 230,40 288,00 | | |
| Totale | | m ³ | 2.361,60 | 109,75 | 259.185,60 |
| 52980 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI08 vedi quantità art BA.CZ.A.3 01.E 2361,6 | | 2.361,60 | | |
| Totale | | m ³ | 2.361,60 | 5,39 | 12.729,02 |
| 53000 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e similari VIADOTTO VI08 - Pila 6 2 * (9,6+9,6) * 2,5 - Pila 7 2 * (9,6+9,6) * 2,5 - Pila 8 2 * (9,6+9,6) * 2,5 - Pila 9 2 * (9,6+9,6) * 2,5 - Pila 10 2 * (9,6+9,6) * 2,5 - Pila 11 2 * (9,6+9,6) * 2,5 - Pila 12 2 * (9,6+9,6) * 2,5 - Pila 13 2 * (9,6+9,6) * 2,5 - Pila 14 2 * (9,6+9,6) * 2,5 - Spalla B 2 * (12+12) * 2 | | 96,00 96,00 96,00 96,00 96,00 96,00 96,00 96,00 96,00 96,00 | | |
| Totale | | m ² | 960,00 | 10,09 | 9.686,40 |
| 52990 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI08 - Pila 6- incidenza 140 Kg/mc 140 * 9,6 * 9,6 * 2,5 | | 32.256,000 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI08 - VI08 - Singolo Binario

VI08C - da P6 a SPB + (n.10 imp. C.A.P. 25m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|-------------|--------|-------------------|
| | - Pila 7- incidenza 140 Kg/mc 140 * 9,6 * 9,6 * 2,5 | | 32.256,000 | | |
| | - Pila 8- incidenza 140 Kg/mc 140 * 9,6 * 9,6 * 2,5 | | 32.256,000 | | |
| | - Pila 9- incidenza 140 Kg/mc 140 * 9,6 * 9,6 * 2,5 | | 32.256,000 | | |
| | - Pila 10- incidenza 140 Kg/mc 140 * 9,6 * 9,6 * 2,5 | | 32.256,000 | | |
| | - Pila 11- incidenza 140 Kg/mc 140 * 9,6 * 9,6 * 2,5 | | 32.256,000 | | |
| | - Pila 12- incidenza 140 Kg/mc 140 * 9,6 * 9,6 * 2,5 | | 32.256,000 | | |
| | - Pila 13- incidenza 140 Kg/mc 140 * 9,6 * 9,6 * 2,5 | | 32.256,000 | | |
| | - Pila 14 - incidenza 140 Kg/mc 140 * 9,6 * 9,6 * 2,5 | | 32.256,000 | | |
| | - Spalla - incidenza 110 Kg/mc 110 * 12 * 12 * 2 | | 31.680,000 | | |
| | Totale | kg | 321.984,000 | 1,00 | 321.984,00 |
| 52950 BA.MT.A.3 29.A | Riempitivi vari e sistemazione superficiale con regolarizzazione delle pendenze, con terre provenienti dagli scavi VIADOTTO VI08 quantità scavi (vedi quantità BA.MT.A.3001.A) 13724,63 - a dedurre volume fondazioni interrante - quantità di cui all'art. BA.CZ.A.3 01.A -1 * 210,75 - quantità di cui all'art. BA.CZ.A.3 01.E -1 * 2361,6 - a dedurre volume elevazioni Spalla B - muro frontale+ ringrosso -1 * 12 * 2,7 * 2 | | 13.724,63 | | |
| | | | -210,75 | | |
| | | | -2.361,60 | | |
| | | | -64,80 | | |
| | Totale | m³ | 11.087,48 | 0,90 | 9.978,73 |
| 52910 BA.MT.A.3001.A | Scavo di sbancamento in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi VIADOTTO VI08 - Pila 6 ((523,38+134,56)/2) * 4,14 - Pila 7 ((491,59+134,56)/2) * 4,16 - Pila 8 ((530,58+134,56)/2) * 4,15 - Pila 9 ((568,66+134,56)/2) * 4 - Pila 10 ((490,66+134,56)/2) * 3,98 - Pila 11 ((539,97+134,56)/2) * 3,98 - Pila 12 ((537,38+134,56)/2) * 3,73 - Pila 13 ((574,64+134,56)/2) * 4,63 - Pila 14 ((523,34+134,56)/2) * 4,44 - Spalla B ((541,46+182,25)/2) * 3,68 | | 1.361,94 | | |
| | | | 1.302,41 | | |
| | | | 1.380,17 | | |
| | | | 1.406,44 | | |
| | | | 1.244,19 | | |
| | | | 1.342,33 | | |
| | | | 1.253,17 | | |
| | | | 1.641,80 | | |
| | | | 1.460,54 | | |
| | | | 1.331,64 | | |
| | Totale | m³ | 13.724,63 | 1,80 | 24.704,33 |
| 60215 BA.MT.A.3107.A | Fornit.e posa in opera di misto cement.da cava,gettato e costipato in opera in strati di spess<50 cm,con caratter.indicate nel Capit.Op.Civ.con cemento>4 SPALLA B interno (escluso SubBallast e Supercompattato) 6,90 * 7,90 * (8,87-(0,3+0,12)) dente esterno 1su1 h>4m (((1,00+4,00)/2)) * 9,70 * 3,00 | | 460,61 | | |
| | | | 72,75 | | |
| | Totale | m³ | 533,36 | 43,81 | 23.366,50 |
| 52940 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi VIADOTTO VI08 vedi quantità art BA.MT.A.3001.A +13724,63 | | 13.724,63 | | |
| | Totale | m³ | 13.724,63 | 0,26 | 3.568,40 |
| | Totale VI3 - Fondazioni Euro | | | | 682.128,31 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI08 - VI08 - Singolo Binario

VI08C - da P6 a SPB + (n.10 imp. C.A.P. 25m)

VI4 - Spalle

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|---------------------------------|--|-------------------------|---|------------|------------------|-----------|
| 53010 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 VIADOTTO VI08 SPALLA B - muro frontale 9,70 * 1,2 * 6 - ringrosso muro frontale area da dwg 11,15 * 6 - muri d'ala 2 * 6,65 * 1,2 * 6 2 * 6,65 * ,8 * (8,72-6,2) - soletta di ripartizione 6,65 * 9,7 * ,5 - paraghiaia 9,70 * 0,50 * 2,52 - ringrosso paraghiaia (area da sez. dwg) 9,7 * ,51 2 * 6,65 * ,17 | | | | | |
| | | | 69,84 | | | |
| | | | 66,90 | | | |
| | | | 95,76 | | | |
| | | | 26,81 | | | |
| | | | 32,25 | | | |
| | | | 12,22 | | | |
| | | | 4,95 | | | |
| | | | 2,26 | | | |
| | | Totale | m ³ | 310,99 | 121,28 | 37.716,87 |
| 53020 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI08 - quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 310,99 | | 310,99 | | | |
| | | Totale | m ³ | 310,99 | 5,39 | 1.676,24 |
| 53040 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 VIADOTTO VI08 SPALLA B - muro frontale 2 * (9,7+1,2) * 4 - ringrosso muro frontale perim. da dwg 9,56 * 4 - muri d'ala (2*2) * (6,65+1,2) * 4 | | 87,20 | | | |
| | | | 38,24 | | | |
| | | | 125,60 | | | |
| | | Totale | m ² | 251,04 | 13,46 | 3.379,00 |
| 53050 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 VIADOTTO VI08 SPALLA B - muro frontale 2 * (9,7+1,2) * 2 - ringrosso muro frontale area da dwg 11,17 * 2 - muri d'ala (2*2) * (6,65+1,2) * 2 (2*2) * (6,65+,8) * (8,72-6,2) - soletta di ripartizione 2 * (6,65+9,7) * ,5 - paraghiaia 2 * (9,7+,5) * 2,52 - ringrosso paraghiaia (area da sez. dwg) 1,85 * ,51 (2*2) * 2,85 * ,17 | | 43,60 | | | |
| | | | 22,34 | | | |
| | | | 62,80 | | | |
| | | | 75,10 | | | |
| | | | 16,35 | | | |
| | | | 51,41 | | | |
| | | | 0,94 | | | |
| | | | 1,94 | | | |
| | | Totale | m ² | 274,48 | 16,40 | 4.501,47 |
| | | 53030 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI08 ELEVAZIONE - 120 kg/mc 120 * 310,99 | | 37.318,800 | |
| Totale | kg | | | 37.318,800 | 1,00 | 37.318,80 |
| Totale VI4 - Spalle Euro | | | | | 84.592,38 | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI08 - VI08 - Singolo Binario

VI08C - da P6 a SPB + (n.10 imp. C.A.P. 25m)

VI5 - Pile

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|-----------|--------|------------|
| 53060 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 VIADOTTO VI08 - Pila 6 (26,35-(7,32+7,32)) * 8 - Pila 7 (26,35-(7,32+7,32)) * 8,5 - Pila 8 (26,35-(7,32+7,32)) * 9,1 - Pila 9 (26,35-(7,32+7,32)) * 9 - Pila 10 (26,35-(7,32+7,32)) * 8,7 - Pila 11 (26,35-(7,32+7,32)) * 8,7 - Pila 12 (26,35-(7,32+7,32)) * 8,7 - Pila 13 (26,35-(7,32+7,32)) * 8 - Pila 14 (26,35-(7,32+7,32)) * 6 | | | | |
| | Totale | m ³ | 874,75 | 121,28 | 106.089,68 |
| 53070 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI08 Vedi quantità art BA.CZ.A.3 02.F 874,75 | | | | |
| | Totale | m ³ | 874,75 | 5,39 | 4.714,90 |
| 53090 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 VIADOTTO VI08 - Pila 6 22,23 * 4 - Pila 7 22,23 * 4 - Pila 8 22,23 * 4 - Pila 9 22,23 * 4 - Pila 10 22,23 * 4 - Pila 11 22,23 * 4 - Pila 12 22,23 * 4 - Pila 13 22,23 * 4 - Pila 14 22,23 * 4 | | | | |
| | Totale | m ² | 800,28 | 13,46 | 10.771,77 |
| 53100 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 VIADOTTO VI08 - Pila 6 22,23 * (8-4) - Pila 7 22,23 * 4 - Pila 8 22,23 * 4 - Pila 9 22,23 * 4 - Pila 10 22,23 * 4 - Pila 11 22,23 * 4 - Pila 12 22,23 * 4 - Pila 13 22,23 * 4 - Pila 14 22,23 * 2 | | | | |
| | Totale | m ² | 755,82 | 16,40 | 12.395,45 |
| 53110 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 VIADOTTO VI08 - Pila 7 22,23 * (8,5-8) - Pila 8 22,23 * (9,1-8) - Pila 9 22,23 * (9-8) - Pila 10 22,23 * (8,7-8) | | | | |
| | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI08 - VI08 - Singolo Binario

VI08C - da P6 a SPB + (n.10 imp. C.A.P. 25m)

VI5 - Pile

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------------|---|-------------|-----------|-------------|-------------------|
| 53080 BA.CZ.A.3 09.B | - Pila 11 22,23 * (8,7-8) | | 15,56 | | |
| | - Pila 12 22,23 * (8,7-8) | | 15,56 | | |
| | Totale | m² | 104,48 | 18,53 | 1.936,01 |
| | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | | | | |
| | VIADOTTO VI08- incidenza 190 Kg/mc | | | | |
| | - q.tà art. BA.CZ.A.3 02.F 190 * 874,75 | | | 166.202,500 | |
| Totale | kg | 166.202,500 | 1,00 | 166.202,50 | |
| Totale VI5 - Pile Euro | | | | | 302.110,31 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI08 - VI08 - Singolo Binario

VI08C - da P6 a SPB + (n.10 imp. C.A.P. 25m)

VI6 - Pulvini

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|--|--------|-------------------|
| 53120 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 VIADOTTO VI08 - Pila 6 26,72 * 2 - Pila 7 26,72 * 2 - Pila 8 26,72 * 2 - Pila 9 26,72 * 2 - Pila 10 26,72 * 2 - Pila 11 26,72 * 2 - Pila 12 26,72 * 2 - Pila 13 26,72 * 2 - Pila 14 26,72 * 2 | | 53,44 53,44 53,44 53,44 53,44 53,44 53,44 53,44 53,44 53,44 | | |
| | Totale | m ³ | 480,96 | 121,28 | 58.330,83 |
| 53130 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI07 vedi quantità art. BA.CZ.A.3 02.F 480,96 | | 480,96 | | |
| | Totale | m ³ | 480,96 | 5,39 | 2.592,37 |
| 53150 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 VIADOTTO VI08 - Pila 6 22,23 * 2 - Pila 7 22,23 * 2 - Pila 8 22,23 * 2 - Pila 9 22,23 * 2 - Pila 10 22,23 * 2 - Pila 11 22,23 * 2 - Pila 12 22,23 * 2 - Pila 13 22,23 * 2 - Pila 14 22,23 * 2 | | 44,46 44,46 44,46 44,46 44,46 44,46 44,46 44,46 44,46 | | |
| | Totale | m ² | 400,14 | 18,53 | 7.414,59 |
| 53140 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI07 ELEVAZIONE - 180 kg/mc - q.tà di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 180 * 480,96 | | 86.572,800 | | |
| | Totale | kg | 86.572,800 | 1,00 | 86.572,80 |
| | Totale VI6 - Pulvini Euro | | | | 154.910,59 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI08 - VI08 - Singolo Binario

VI08C - da P6 a SPB + (n.10 imp. C.A.P. 25m)

VI7 - Apparecchi di appoggio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|--|--------|-----------|------------------------------|-----------------------------|
| 7300 BA.OP.A.3106.A | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio di tipo multidirezionale in acciaio teflon, per ogni KN di carico nominale verticale APPOGGI MULTIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 5000kN ----- MULTIDIREZIONALE (n° app. x n° imp. x kN) 1 * 10 * 5000 | Totale | kN | 50.000,00 <hr/> 50.000,00 | 0,46 23.000,00 |
| 7280 VAT.RS3E.A01.0 9.0001 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo FISSO, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcati a singolo binario in C.A.P. L=25m - Lc=22,80m" APPOGGI FISSI DATI CARICO VERTICALE - V = 5000kN CARICO ORIZZONTALE LONGITUDINALE - H = 2500kN ----- LATO FISSO (n° app. x n° imp.) 2 * 10 | Totale | Cad | 20,00 <hr/> 20,00 | 11.020,00 220.400,00 |
| 7290 VAT.RS3E.A01.0 9.0002 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari, di tipo UNIDIREZIONALE, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcati a singolo binario in C.A.P. L=25m - Lc=22,80m" APPOGGI UNIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 5000kN CARICO ORIZZONTALE LONGITUDINALE - HI = 2500kN ----- LATO MOBILE (n° app. x n° imp.) 1 * 10 | Totale | Cad | 10,00 <hr/> 10,00 | 9.900,00 99.000,00 |
| Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro | | | | | 342.400,00 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI08 - VI08 - Singolo Binario

VI08C - da P6 a SPB + (n.10 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|-----------|--------|----------|
| 57355 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | |
| | BAGGIOLI INTEGRATO AL RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. - Sup. frontale 1.69mq - Largh 1.60m SPALLA "B" 1 * 1,69 * 1,60 | | 2,70 | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "B" 2 * 1,20 * 0,65 * 0,70 | | 1,09 | | |
| | Totale | m ³ | 3,79 | 121,28 | 459,65 |
| 57395 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | |
| | BAGGIOLI E RITEGNI PILA DATI 4 BAGGIOLI INTEGRATI 4 * 1,25 * 1,28 * 0,25 | | 1,60 | | |
| | 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. 2 * 1,25 * ((1,64+1,55)/2) * 0,70 | | 2,80 | | |
| | 1 RITEGNO LONGITUDINALE INTEGRATO IN C.A. 1 * 4,22 * 0,50 * 0,70 | | 1,48 | | |
| | Totale parziale | m ³ | 5,88 | | |
| | A dedurre 5,88 A sommare | | | -5,88 | |
| | CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI PER PILA da pila 6 a pila 14 9 * 5,88 | | 52,92 | | |
| | Totale | m ³ | 52,92 | 121,28 | 6.418,14 |
| 57295 BA.CZ.A.3 02.I | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C45/55 N/mm2 | | | | |
| | CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. | | | | |
| | DATI GENERALI H.trave=2.10m L.trave=24.40m AREA = 1.09 m ² /ml RT= 0.80m Superficie totale cassetatura (perimetro x lunghezza travi 11.85m x 24.40)= 289.14 mq | | | | |
| | DATI PER VERIFICA TRAVE IN C.A.P. Sezione Corrente - Zona centrale 1 * ((7,35+7,20)/2) * 1,09 | | 7,94 | | |
| | Sezione Corrente - Zone laterali 2 * 7,30 * 1,09 | | 15,91 | | |
| | Sezione ringrossata - Zona testate 2 * ((1,80+0,58)/2) * ((0,83+1,40)/2) * ((0,64+0,25)/2) | | 1,20 | | |
| | Sezione di traversi intermedi 2 * ((0,25+0,60)/2) * 1,09 | | 0,94 | | |
| | Sezione di traversi testate 2 * ((0,35+0,47)/2) * 1,09 | | 0,89 | | |
| | Totale parziale | m ³ | 26,88 | | |
| | DATI PER VERIFICA TRAVERSI Sezione traversi di testata A=0.66mq (2+2) * ((0,71+0,55)/2) * 0,66 | | 1,66 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI08 - VI08 - Singolo Binario

VI08C - da P6 a SPB + (n.10 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|-----------|--------|------------|
| | Sezione connessione aggiunta traversi testata (q.ta parte della trave) $(4/2) * 1,81 * 0,66 * ((0,71+0,55)/2)$ | | 1,51 | | |
| | Sezione traversi interni $A=0,66mq (2+2) * ((0,54+0,35)/2) * 0,66$ | | 1,19 | | |
| | Sezione connessione aggiunta traversi (q.ta parte della trave) $(4/2) * 1,81 * 0,66 * ((0,54+0,35)/2)$ | | 1,08 | | |
| | Totale parziale | m³ | 5,44 | | |
| | ----- zona passi d'uomo testate $2 * 1,85 * ((1,50+1,14)/2) * ((0,71+0,55)/2)$ | | 3,08 | | |
| | passi d'uomo 60cm $-2 * ((3,1416*0,30*0,45)) * ((0,71+0,55)/2)$ | | -0,53 | | |
| | zona passi d'uomo interni $2 * 1,85 * ((1,50+1,14)/2) * ((0,54+0,35)/2)$ | | 2,20 | | |
| | passi d'uomo 60cm $-2 * 0,52 * ((3,1416*0,30*0,45)) * ((0,54+0,35)/2)$ | | -0,20 | | |
| | Totale parziale | m³ | 4,55 | | |
| | ----- Totale generale | m³ | 36,87 | | |
| | a dedurre il calcolo -36,87 | | -36,87 | | |
| | ----- CALCOLO TRAVI PER IMPALCATO $(2*10) * 36,87$ | | 737,40 | | |
| | Totale | m³ | 737,40 | 148,32 | 109.371,17 |
| 57315 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURA LENTA TRAVI IN C.A.P. vedi RIF.ART - BA.CZ.A.3 02.I 737,40 | | 737,40 | | |
| | Totale | m³ | 737,40 | 5,39 | 3.974,59 |
| 57365 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURE ELEVAZIONE BAGGIOLI E RITEGNI SPALLE vedi RIF.ART - BA.CZ.A.3 02.F 3,79 | | 3,79 | | |
| | Totale | m³ | 3,79 | 5,39 | 20,43 |
| 57405 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURA ELEVAZIONE BAGGIOLI E RITEGNI PILA vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F 52,92 | | 52,92 | | |
| | Totale | m³ | 52,92 | 5,39 | 285,24 |
| 6195 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 CASSONCIONE FERROVIARIO IN C.A.P. Superficie totale cassetta travi (perimetro x lunghezza travi $11,85m * 24,40$) = 289,14 mq 289,14 Superficie totale cassetta traversi escluso passo d'uomo (2 lati x 4 traversi x sup. $3,94mq$) = 31,52 mq 31,52 | | 289,14 | | |
| | Totale parziale | m² | 320,66 | | |
| | A dedurre 320,66 A sommare | | -320,66 | | |
| | ----- CALCOLO CASSERO TRAVI IN C.A.P. PER IMPALCATO P14-SPB | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI08 - VI08 - Singolo Binario

VI08C - da P6 a SPB + (n.10 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|-----------|--------|------------|
| 57385 BA.CZ.A.3 05.B | 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | Totale | m ² | 641,32 | 16,40 | 10.517,65 |
| 57345 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 | | | | |
| | BAGGIOLI INTEGRATO AL RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. - Sup. frontale 1.69mq - Largh 1.60m | | | | |
| | SPALLA "B" | | | | |
| | 1 * 2 * 1,69 | | 3,38 | | |
| | 1 * 2 * 1,60 * 0,70 | | 2,24 | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | |
| | SPALLA "B" | | | | |
| | 2 * (1,20+0,65+1,20) * 0,70 | | 4,27 | | |
| | Totale | m ² | 9,89 | 16,40 | 162,20 |
| 57425 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 | | | | |
| | CASSONCIONE FERROVIARIO IN C.A.P. | | | | |
| | Superficie totale cassetatura travi (perimetro x lunghezza travi 11.85m x 24.40)= 289.14 mq | | 289,14 | | |
| | 289,14 | | | | |
| | Superficie totale cassetatura traversi escluso passo d'uomo (2 lati x 4 traversi x sup.3.94mq) =31.52 mq | | 31,52 | | |
| | Totale parziale | m ² | 320,66 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 320,66 | | -320,66 | | |
| | A sommare | | | | |
| ----- | | | | | |
| | CALCOLO CASSERO TRAVI IN C.A.P. PER IMPALCATO | | | | |
| | P5-P6 | | | | |
| | 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P6-P7 | | | | |
| | 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P7-P8 | | | | |
| | 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P8-P9 | | | | |
| | 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P9-P10 | | | | |
| | 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P10-P11 | | | | |
| | 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P11-P12 | | | | |
| | 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P12-P13 | | | | |
| | 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P13-P14 | | | | |
| | 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | Totale | m ² | 641,32 | | |
| | | | 5.771,88 | 18,53 | 106.952,94 |
| 57425 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 | | | | |
| | BAGGIOLI E RITEGNI PILA | | | | |
| | DATI | | | | |
| | 4 BAGGIOLI INTEGRATI | | | | |
| | 4 * ((1,25+1,28)) * 0,25 | | 2,53 | | |
| | 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI08 - VI08 - Singolo Binario

VI08C - da P6 a SPB + (n.10 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|-------------|--------|------------|
| | 4 * 1,25 * 0,70 | | 3,50 | | |
| | 2 * ((1,64+1,55)/2) * 0,70 | | 2,24 | | |
| | 1 RITEGNO LONGITUDINALE INTEGRATO IN C.A. | | | | |
| | 2 * 4,22 * 0,70 | | 5,91 | | |
| | 2 * 0,50 * 0,70 | | 0,70 | | |
| | Totale parziale | m² | 14,88 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 14,88 | | | -14,88 | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO CASSERO BAGGIOLI E RITEGNI | | | | |
| | P6 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P7 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P8 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P9 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P10 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P11 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P12 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P13 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P14 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | Totale | m² | 133,92 | 18,53 | 2.481,54 |
| 57305 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. ARMATURA LENTA CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. DATI GENERALI INCIDENZA ARMATURA LENTA = 160kg/m3 ----- vedi RIF.ART - BA.CZ.A.3 02.I 737,40 * 160 | | | | |
| | Totale | kg | 117.984,000 | 1,00 | 117.984,00 |
| 57375 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. ARMATURE BAGGIOLI E RITEGNI SPALLA - INCIDENZA 300kg/m3 ----- SPALLA "B" 3,79 * 300 | | | | |
| | Totale | kg | 1.137,000 | 1,00 | 1.137,00 |
| 57415 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. ARMATURE BAGGIOLI E RITEGNI PILA - INCIDENZA 300kg/m3 | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI08 - VI08 - Singolo Binario

VI08C - da P6 a SPB + (n.10 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISIVE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|------------|--------|-----------|
| 57325 BA.CZ.A.3 11.A | vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F 52,92 * 300 | kg | 15.876,000 | 1,00 | 15.876,00 |
| | Totale | | 15.876,000 | | |
| 57335 BA.CZ.A.3 12.A | Acciaio in opera per strutture in cemento armato precompresso ad armatura pre-tesa. ARMATURA PRE-TESA CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. DATI GENERALI ARMATURA PRE-TESA TRAVI IN C.A.P. = 72 TREFOLI/TRAVE (7 FILI 0.6" - 1102g/m) ----- (2*10) * ((72*1,102*25)) | kg | 39.672,000 | 1,97 | 78.153,84 |
| | Totale | | 39.672,000 | | |
| 57445 BA.CZ.A.3 16.A | Acciaio in fili, trecce e trefoli in opera per strutture in cemento armato precompresso ad armatura post-tesa. ARMATURA POST-TESA TRAVERSI DEL CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. DATI GENERALI ARMATURA POST-TESA TRAVERSI SUP.= 9 TREFOLI/TRAVERSO (7 FILI 0.6" - 1102g/m) ARMATURA POST-TESA TRAVERSI INF. = 7 TREFOLI/TRAVERSO (7 FILI 0.6" - 1102g/m) ----- (2*10) * (4*(9*1,102*5,70)) (2*10) * (4*(7*1,102*5,70)) | kg | 4.522,600 | 2,12 | 17.045,18 |
| | Totale | | 3.517,580 | | |
| 57435 BA.OP.A.3 06.A | Fornitura e posa in opera di malte reoplastiche INGHISAGGIO RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. SPALLA "B" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (1000*0,03) RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "B" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 1 * (1000*0,03) PILE da pila 6 a pila 14 RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*9) * 0,50 * 0,92 * (1000*0,03) RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*9) * 0,50 * 1,11 * (1000*0,03) | dm³ | 8.040,180 | 0,80 | 911,04 |
| | Totale | | 1.138,80 | | |
| 57435 BA.OP.A.3 06.A | Fornitura e posa in opera dei dispositivi di ancoraggio dei ritegni antisismici LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO PER RITEGNO RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. SPALLA "B" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (7850*0,01) RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "B" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 0,80 * (7850*0,01) PILE da pila 6 a pila 14 | | 12,60 | | |
| | | | 30,00 | | |
| | | | 496,80 | | |
| | | | 599,40 | | |
| | | | 32,970 | | |
| | | | 62,800 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI08 - VI08 - Singolo Binario

VI08C - da P6 a SPB + (n.10 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|--|--|-----------------|-----------|-----------|-------------------|
| 57455 BA.OP.A.3 07.A | RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*9) * 0,50 * 0,92 * (7850*0,01) | | 1.299,960 | | |
| | RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*9) * 0,50 * 1,11 * (7850*0,01) | | 1.568,430 | | |
| | Totale | kg | 2.964,160 | 3,91 | 11.589,87 |
| | Fornitura e posa in opera di cuscinetti di appoggio elastomerici armati | | | | |
| 57465 BA.OP.A.3 07.C | CUSCINETTI NEOPRENE ARMATO SPALLA "B" 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 11,55 | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "B" 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 11,55 | | |
| | PILE da pila 6 a pila 14 RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. ((2+2)*9) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 207,90 | | |
| | RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. ((2+2)*9) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 207,90 | | |
| Totale | dm ³ | 438,90 | 62,14 | 27.273,25 | |
| 57465 BA.OP.A.3 07.C | Sovrapprezzo per apparecchi d'appoggio elastomerici aventi una dimensione inferiore a 10 dmc. | | | | |
| | CUSCINETTI IN GOMMA ELASTOMERICA ARMATA PER RITEGNO Ritegno longitudinale centrale su Spalle e pile DATI ----- RIF.ART. BA.OP.A.3 07.A 438,90 | | 438,90 | | |
| | Totale | dm ³ | 438,90 | 18,64 | 8.181,10 |
| Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro | | | | | 518.794,83 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI08 - VI08 - Singolo Binario

VI08C - da P6 a SPB + (n.10 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|--|--------|------------|
| 57470 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES ----- DATI GENERALI LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE NETTA SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=3.45 m^2 Lunghezza totale Lu=24.80m PREDALLE CENTRALI - La=1.60 sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.15 sp. 5cm ----- GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO 1 * (25-0,2) * 3,45 PREDALLES 1 * (25-0,2) * ((2,15+1,60+1,60+2,15)) * 0,05 Totale parziale | m³ | 85,56 9,30 94,86 | | |
| | A dedurre 94,86 A sommare | | | -94,86 | |
| | ----- CALCOLO GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES 10 * 94,86 Totale | m³ | 948,60 948,60 | 121,28 | 115.046,21 |
| 57475 BA.CZ.A.3 02.G | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C35/45 N/mm2 VELETTE ----- DATI GENERALI VELETTE - H=1.01m sp. 9cm ----- VELETTE 2 * ((25-0,2)) * 0,09 * 1,01 Totale parziale | m³ | 4,51 4,51 | | |
| | A dedurre 4,51 A sommare | | | -4,51 | |
| | ----- CALCOLO VELETTE 10 * 4,51 Totale | m³ | 45,10 45,10 | 129,90 | 5.858,49 |
| 57495 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE vedi ART.RIF - BA.CZ.A.3 02.F + BA.CZ.A.3 02.G 993,70 Totale | m³ | 993,70 993,70 | 5,39 | 5.356,04 |
| 57515 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE ----- | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI08 - VI08 - Singolo Binario

VI08C - da P6 a SPB + (n.10 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISIVE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|--|--|----------------|-----------|---------|---------|-----------|
| 57505 BA.CZ.A.3 05.D | DATI GENERALI SEZIONE SOLETTA IN MEZZERIA H=37cm LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=3.45 m ² Lunghezza totale Lu=24.80m PREDALLE CENTRALI - La=1.60 sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.15 sp. 5cm VELETTE - H=1.01m sp. 9cm | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO FRONTALI 2 * 3,45 | | | 6,90 | | |
| | MURETTI PARABALLAST (2+2) * ((25-0,2)) * 0,70 | | | 69,44 | | |
| | PREDALLES 1 * (25-0,2) * ((2,15+1,60+1,60+2,15)+(8*0,05)) | | | 195,92 | | |
| | VELETTE 2 * ((25-0,2)) * (2*(0,09+1,01)) | | | 109,12 | | |
| | Totale parziale | m ² | | 381,38 | | |
| | A dedurre 381,38 | | | -381,38 | | |
| | A sommare | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE P13-P14 1 * 381,38 | | | 381,38 | | |
| | P142-SPB 1 * 381,38 | | | 381,38 | | |
| | Totale | m ² | | 762,76 | 18,53 | 14.133,94 |
| | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m.12 e fino a m. 16 | | | | | |
| | CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI GENERALI SEZIONE SOLETTA IN MEZZERIA H=37cm LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=3.45 m ² Lunghezza totale Lu=24.80m PREDALLE CENTRALI - La=1.60 sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.15 sp. 5cm VELETTE - H=1.01m sp. 9cm | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO FRONTALI 2 * 3,45 | | | 6,90 | | |
| | MURETTI PARABALLAST (2+2) * ((25-0,2)) * 0,70 | | | 69,44 | | |
| PREDALLES 1 * (25-0,2) * ((2,15+1,60+1,60+2,15)+(8*0,05)) | | | 195,92 | | | |
| VELETTE 2 * ((25-0,2)) * (2*(0,09+1,01)) | | | 109,12 | | | |
| Totale parziale | m ² | | 381,38 | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI08 - VI08 - Singolo Binario

VI08C - da P6 a SPB + (n.10 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|-------------|--------|------------|
| | A dedurre 381,38 A sommare ----- | | | | |
| | CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE | | | | |
| | P5-P6 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P6-P7 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P7-P8 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P8-P9 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P9-P10 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P10-P11 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P11-P12 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P12-P13 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | Totale | m² | 3.051,04 | 21,38 | 65.231,24 |
| 57485 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE ----- DATI GENERALI INCIDENZA ARMATURA SOLETTA 140kg/m3 INCIDENZA ARMATURA PREDALLES 60kg/m3 INCIDENZA ARMATURA VELETA 20kg/m3 ----- GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO 140 * (25-0,2) * 3,45 PREDALLES 60 * (25-0,2) * (2,15+1,60+1,60+2,15) * 0,05 VELETTE 20 * (2*(25-0,2)) * 0,09 * 1,01 Totale parziale | | | | |
| | Totale parziale | kg | 12.626,573 | | |
| | A dedurre 12626,573 A sommare ----- | | | | |
| | CALCOLO ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE | | | | |
| | 10 * 12626,573 | | 126.265,730 | | |
| | Totale | kg | 126.265,730 | 1,00 | 126.265,73 |
| 57525 BA.OP.A.3 10.A | Fornitura e posa in opera di coprigiunto trasver sale impermeabile e dielettrico, per escursioni orizzontali fino a 30 mm GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm Larghezza Impalcato La=9.70 vasca FS | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI08 - VI08 - Singolo Binario

VI08C - da P6 a SPB + (n.10 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------|-----------|-----------|-----------|
| 57535 BA.OP.A.3 10.B | in asse spalla 1 * 4,50 | | 4,50 | | |
| | in asse pila 9 * 4,50 | | 40,50 | | |
| | Totale | m | 45,00 | 255,89 | 11.515,05 |
| 57545 BA.OP.A.3 11.A | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre i 30 mm | | | | |
| | GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm Larghezza Impalcato La=9.70 vasca FS in asse spalla 1 * 4,50 * ((105+105-30)) | | 810,00 | | |
| | in asse pila 9 * 4,50 * ((105+105-30)) | | 7.290,00 | | |
| Totale | m | 8.100,00 | 1,62 | 13.122,00 | |
| 57555 BA.OP.A.3 11.B | Fornitura e posa in opera di piattabanda dielettrica per muretti laterali paraballast e marciapiedi, per escursioni fino a 30 mm | | | | |
| | PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse spalla muretti paraballast (2*1) * 1,50 camminamenti+cordoli (2*1) * ((1,78+0,82)) | | 3,00 | | |
| | in asse pila muretti paraballast (2*9) * 1,50 camminamenti+cordoli (2*9) * ((1,78+0,82)) | | 27,00 | | |
| Totale | m | 46,80 | 58,32 | 4.782,24 | |
| 57555 BA.OP.A.3 11.B | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre 30 mm | | | | |
| | PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse spalla muretti paraballast (2*1) * 1,50 * ((105+105-30)) camminamenti+cordoli (2*1) * ((1,78+0,82)) * ((105+105-30)) | | 540,00 | | |
| | in asse pila muretti paraballast (2*9) * 1,50 * ((105+105-30)) | | 936,00 | | |
| Totale | | 4.860,00 | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI08 - VI08 - Singolo Binario

VI08C - da P6 a SPB + (n.10 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|-------------------------|---|------|-----------|--------|----------|-------------------|
| 57565 BA.OP.A.3 12.A | camminamenti+cordoli (2*9) * ((1,78+0,82)) * ((105+105-30)) | m | 8.424,00 | 0,17 | 2.509,20 | |
| | Totale | | 14.760,00 | | | |
| | Fornitura e posa in opera di scossalina , dello spessore non inferiore a 2 mm | m | | 35,56 | 3.449,32 | |
| | SCOSSALINA GIUNTI D'IMPALCATO DATI Larghezza Impalcato La=9.70 | | | | | |
| | in asse spalla 1 * 9,70 | | 9,70 | | | |
| | in asse pila 9 * 9,70 | | 87,30 | | | |
| | Totale | m | 97,00 | | | |
| | Totale VIA - Soletta di completamento Euro | | | | | 367.269,46 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI08 - VI08 - Singolo Binario

VI08C - da P6 a SPB + (n.10 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|--|----------------|-----------|---------|-----------|
| 57615 BA.CZ.C.1103.E | Fornitura di cunicoli per la protezione di cavi a due gole da 140 e 180 mm, di profondità interna 400 mm con fondo a spessore maggiorato, per viadotto o g | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | 1 PER BINARIO AREA SEZIONE CANALETTA A=0.0841m ² | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| | 1 * 25 | | | 25,00 | |
| | Totale parziale | m | | 25,00 | |
| | A dedurre | | | | |
| | 25 | | | -25,00 | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | |
| 10 * 25 | | | 250,00 | | |
| Totale | m | | 250,00 | 31,15 | 7.787,50 |
| 57625 BA.CZ.C.2101.K | Posa in opera di cunicoli in cemento delle dimensioni di 400x100 mm. | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | VEDI RIF. ART. BA.CZ.C.1103.E | | | | |
| 250 | | | 250,00 | | |
| Totale | m | | 250,00 | 14,20 | 3.550,00 |
| 57575 BA.OP.A.3 15.A | Impermeabilizzazione di impalcato e volti a mezzo di manto impermeabile dello spessore non inferiore a 4 mm | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4 | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare = 4.60m 2 * 25 * 4,60 | | | 230,00 | |
| | Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 25 * (1,93+1,93) | | | 96,50 | |
| | Totale parziale | m ² | | 326,50 | |
| | A dedurre | | | | |
| | 326,5 | | | -326,50 | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4 | | | | | |
| 10 * 326,5 | | | 3.265,00 | | |
| Totale | m ² | | 3.265,00 | 10,45 | 34.119,25 |
| 57585 BA.OP.A.3 18.A | Strato protettivo in conglomerato bituminoso dello spessore non inferiore a 5 cm | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE CON STRATO DI CONGLOMERATO BITUMINOSO (43mm) | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare = 4.60m 25 * 4,60 | | | 115,00 | |
| Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 25 * (1,93+1,93) | | | 96,50 | | |
| Totale parziale | m ² | | 211,50 | | |
| A dedurre | | | | | |
| 211,50 | | | -211,50 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI08 - VI08 - Singolo Binario

VI08C - da P6 a SPB + (n.10 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|--|--|-----------|-----------|-----------|-----------|
| 57645 BA.OP.A.3 20.A | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE | | | | |
| | 10 * 211,50 | | 2.115,00 | | |
| | Totale | m² | 2.115,00 | 5,92 | 12.520,80 |
| | Fornitura e posa in opera di profilati di acciaio per parapetti, mensole e simili | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| IPE 100 p=8,1 kg/m, 1 MONTANTE OGNI 1.50m PER LATO (2*8,1) * (25/1,5) * 1,05 | | 283,506 | | | |
| PIASTRA DI BASE 200x150x10 p=2,36 kg (2*2,36) * (25/1,5) | | 78,668 | | | |
| PIASTRA DI BASE CON FUNZIONE DI PARAPIEDE 200x5mm p=7,85 kg/m (2*7,85) * 25 | | 392,500 | | | |
| Totale parziale | kg | 754,674 | | | |
| 10% per bulloni, tirafondi e saldature 754,674*10% | | 75,467 | | | |
| Totale generale | kg | 830,141 | | | |
| A dedurre | | | | | |
| 830,141 | | -830,141 | | | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| PARAPETTI PER IMPALCATO | | | | | |
| 10 * 830,141 | | 8.301,410 | | | |
| Totale | kg | 8.301,410 | 1,95 | 16.187,75 | |
| 57655 BA.OP.A.3 21.A | Fornitura e posa in opera di tubi di acciaio doppiamente zincati a caldo per parapetti, mensole e simili | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| | 4 TUBI D=42,4 sp 2,9 p=2,35 kg/m PER LATO (2*4*2,35) * 25 | | 470,000 | | |
| | Totale parziale | kg | 470,000 | | |
| | 10% per bulloni, e saldature 470*10% | | 47,000 | | |
| | Totale generale | kg | 517,000 | | |
| | A dedurre | | | | |
| 517 | | -517,000 | | | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| PARAPETTI PER IMPALCATO | | | | | |
| 10 * 517 | | 5.170,000 | | | |
| Totale | kg | 5.170,000 | 2,11 | 10.908,70 | |
| 6530 BA.PS.A.3 33.A | Fornitura e posa in opera di grigliato metallico, in acciaio zincato, per copertura di pozzetti, cunicoli e simili | | | | |
| | ISPEZIONABILITA' SU PULVINO | | | | |
| | GRIGLIATO PER PIANEROTTOLO PER DISCESA DELLA SCALA OGNI 3 CAMPATE STANDARD 190x120cm | | | | |
| | Grigliato tipo keller da 35kg/mq (2*3) * 1,90 * 1,20 * 35 | | 478,800 | | |
| Totale | kg | 478,800 | 2,18 | 1.043,78 | |
| 57605 | Fornitura e posa in opera di tubazione in PVC -U conforme alla norma UNI EN 1401-1 - | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI08 - VI08 - Singolo Binario

VI08C - da P6 a SPB + (n.10 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-----------------------------------|--|------|--|--------|-----------|
| IT.TU.E.3002.E | diametro esterno 250 mm. TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 ----- DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI Lunghezza Impalcato Lu=25m SOTTO SOLETTA - DN250 2 * 25 DISCENDENTE SULLE PILE - DN250 2 * 10 ----- A dedurre 70 A sommare ----- TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 10 * 70 ----- | | 50,00 20,00 70,00 ----- -70,00 ----- 700,00 ----- 700,00 | | |
| | Totale parziale | m | | | |
| | Totale | m | 700,00 | 25,65 | 17.955,00 |
| 6510 OM.ME.C.3 25.A | Fornitura e posa in opera di scala in ferro ISPEZIONABILITA' SU PULVINO SCALE DI DISCESA OGNI 3 CAMPATE- COMPRESO TELAIO COMPLETO AL PULVINO E BOTOLA IN METALLO - 180 kg/ml ALTEZZA STANDARD DI DISCESA H=3.10m (2*3) * 180 * 3,10 ----- | | 3.348,000 ----- 3.348,000 | | |
| | Totale | kg | 3.348,000 | 3,98 | 13.325,04 |
| 6520 OM.ME.C.3 25.B | Sovrapprezzo alla voce quando anziché la verniciatura è richiesta la zincatura ISPEZIONABILITA' SU PULVINO SCALE DI DISCESA OGNI 3 CAMPATE- COMPRESO TELAIO COMPLETO AL PULVINO E BOTOLA IN METALLO - 180 kg/ml ALTEZZA STANDARD DI DISCESA H=3.10m (2*3) * 180 * 3,10 ----- | | 3.348,000 ----- 3.348,000 | | |
| | Totale | kg | 3.348,000 | 0,22 | 736,56 |
| 57635 SS.CE.C.3102.B | Fornitura e posa in opera in corrispondenza dei muretti paraballast di tubo 140x140 sp. 3 mm provvisto di griglia e rete in acciaio keller. TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT ----- DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=25m 2 * (25/3) ----- A dedurre 16,66 A sommare ----- TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT 10 * 16,66 ----- | | 16,66 ----- 16,66 ----- -16,66 ----- 166,60 ----- 166,60 | | |
| | Totale parziale | Cad | | | |
| | Totale | Cad | 166,60 | 16,14 | 2.688,92 |
| 57595 VAT.RS3E.A01.0 9.0017 | Fornitura e posa in opera pluviale flangiato in PVC DN160 (L=0,50 m) grigliato metallico zincato a caldo (250x250mm) controtelaio speciale zincato costituito da: controtelaio e di manicotto flangiato - Tipo "mexicano" per innesto del pluviale PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA ----- | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI08 - VI08 - Singolo Binario

VI08C - da P6 a SPB + (n.10 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|---|------|-----------|--------|-------------------|
| | DATI | | | | |
| | 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| | 2 * (25/3) | | 16,66 | | |
| | Totale parziale | Cad | 16,66 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 16,66 | | -16,66 | | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA | | | | |
| | 10 * 16,66 | | 166,60 | | |
| | Totale | Cad | 166,60 | 21,54 | 3.588,56 |
| | Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro | | | | 124.411,86 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI09 - VI09 - Singolo Binario

VI09A - da SPA a SPB + (n.11 imp. C.A.P. 25m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|-------------|--------|------------|
| 53170 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI09 - Spalla A - incidenza 140 Kg/mc 9 * 30 * ((,75*,75*3,1416)) * 140 - Spalla B - incidenza 140 Kg/mc 9 * 29 * ((,75*,75*3,1416)) * 140 - Pila 1 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 31 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 2 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 31 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 3 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 31 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 4 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 31 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 5 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 31 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 6 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 31 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 7 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 31 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 8 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 31 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 9 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 31 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 - Pila 10 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 31 * ((,6*,6*3,1416)) * 160 | | | | |
| | Totale | kg | 636.237,180 | 1,00 | 636.237,18 |
| 53220 BA.DE.A.5 33.A | Rimozione d'opera di elementi strutturali di acciaio comprese le rotaie e i profilati in genere. VIADOTTO VI09 Travi di ripartizione Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 53087,980 | | | | |
| | Totale | kg | 53.087,980 | 0,03 | 1.592,64 |
| 60875 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi VIADOTTO VI09 - Spalla A - 9 * 30 * ((,75*,75*3,1416)) - Spalla B - 9 * 29 * ((,75*,75*3,1416)) - Pila 1 - 9 * 31 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 2 - 9 * 31 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 3 - 9 * 31 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 4 - 9 * 31 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 5 - 9 * 31 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 6 - 9 * 31 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 7 - 9 * 31 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 8 - 9 * 31 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 9 - 9 * 31 * ((,6*,6*3,1416)) - Pila 10 - 9 * 31 * ((,6*,6*3,1416)) | | | | |
| | Totale | m³ | 4.092,57 | 0,26 | 1.064,07 |
| 53230 BA.PD.A.3 05.C | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro, del diametro non inferiore a 1200 mm VIADOTTO VI09 - Pila 1 9 * 31 - Pila 2 9 * 31 - Pila 3 9 * 31 - Pila 4 9 * 31 - Pila 5 9 * 31 - Pila 6 9 * 31 - Pila 7 9 * 31 - Pila 8 9 * 31 - Pila 9 9 * 31 - Pila 10 9 * 31 | | | | |
| | | | 279,00 | | |
| | | | 279,00 | | |
| | | | 279,00 | | |
| | | | 279,00 | | |
| | | | 279,00 | | |
| | | | 279,00 | | |
| | | | 279,00 | | |
| | | | 279,00 | | |
| | | | 279,00 | | |
| | | | 279,00 | | |
| | | | 279,00 | | |
| | | | 279,00 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI09 - VI09 - Singolo Binario

VI09A - da SPA a SPB + (n.11 imp. C.A.P. 25m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|------------|--------|---------------------|
| | Totale | m | 2.790,00 | 160,63 | 448.157,70 |
| 53160 BA.PD.A.3 05.D | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro, del diametro non inferiore a 1500 mm VIADOTTO VI09 - Spalla A 9 * 30 - Spalla B 9 * 29 | | 270,00 | | |
| | | | 261,00 | | |
| | Totale | m | 531,00 | 221,96 | 117.860,76 |
| 53200 BA.PD.A.3 16.A | Formazione di palancolati con palancole tipo 'Larssen' VIADOTTO VI09 - Pila 1 38,80 * 15 - Pila 2 38,80 * 15 - Pila 3 38,80 * 15 - Pila 4 38,80 * 15 - Pila 5 38,80 * 15 - Pila 6 38,80 * 15 - Pila 7 38,80 * 16 - Pila 8 38,80 * 16 - Pila 9 38,80 * 15 - Pila 10 38,80 * 15 - Spalla B 48,38 * 15 | | 582,00 | | |
| | | | 582,00 | | |
| | | | 582,00 | | |
| | | | 582,00 | | |
| | | | 582,00 | | |
| | | | 582,00 | | |
| | | | 620,80 | | |
| | | | 620,80 | | |
| | | | 582,00 | | |
| | | | 582,00 | | |
| | | | 725,70 | | |
| | Totale | m ² | 6.623,30 | 38,15 | 252.678,90 |
| 53190 BA.PD.A.3 21.A | Formazione di tappo di fondo impermeabile mediante colonne di terreno consolidato, di cui alla voce BA.PD.A.319 | | | | |
| | Totale | m ³ | 0,00 | 100,86 | 0,00 |
| 54025 FA.OM.A.1001.B | Acciaio in profilati, della qualità S 275, lavorato per carpenteria metallica in genere. Travi di ripartizione travi HEB400 kg/ml 155.00 Pila 6-7-8-9-10 5 * 35,60 * 155 Spalla B 45,18 * 155 Puntoni diam.mm.254 s.mm.20 kg/ml 115.00 Pila 6-7-8-9-10 (4*5) * 5,66 * 115 Spalla B 5,66 * 115 | | 27.590,000 | | |
| | | | 7.002,900 | | |
| | | | 13.018,000 | | |
| | | | 650,900 | | |
| | Totale parziale | kg | 48.261,800 | | |
| | 10% per pezzi speciali, saldature, bullonature etc etc (10%) * 48261,800 | | 4.826,180 | | |
| | Totale generale | kg | 53.087,980 | | |
| | Totale | kg | 53.087,980 | 1,80 | 95.558,36 |
| 53210 FA.OM.A.2001.A | Posa in opera di elementi in acciaio di cui alle voci FA.OM.A.1001 - FA.OM.A.1002 VIADOTTO VI09 Travi di ripartizione Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 53087,980 | | 53.087,980 | | |
| | Totale | kg | 53.087,980 | 0,99 | 52.557,10 |
| | Totale VI2 - Pali o pozzi Euro | | | | 1.605.706,71 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI09 - VI09 - Singolo Binario

VI09A - da SPA a SPB + (n.11 imp. C.A.P. 25m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|-------------------------|--|----------------|--|--------|------------|--|
| 53290 BA.CZ.A.3 01.A | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C12/15 N/mm2 VIADOTTO VI09 - Spalla A 12,4 * 12,4 * ,2 - Pila 1 (9,6+,4) * (9,6+,4) * ,2 - Pila 2 (9,6+,4) * (9,6+,4) * ,2 - Pila 3 (9,6+,4) * (9,6+,4) * ,2 - Pila 4 (9,6+,4) * (9,6+,4) * ,2 - Pila 5 (9,6+,4) * (9,6+,4) * ,2 - Pila 6 (9,6+,4) * (9,6+,4) * ,2 - Pila 7 (9,6+,4) * (9,6+,4) * ,2 - Pila 8 (9,6+,4) * (9,6+,4) * ,2 - Pila 9 (9,6+,4) * (9,6+,4) * ,2 - Pila 10 10 * 10 * ,2 - Spalla B 12,4 * 12,4 * ,2 | | 30,75 20,00 20,00 20,00 20,00 20,00 20,00 20,00 20,00 20,00 20,00 20,00 30,75 | | | |
| | Totale | m ³ | 261,50 | 80,31 | 21.001,07 | |
| 53300 BA.CZ.A.3 01.E | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C28/35 N/mm2 VIADOTTO VI09 - Spalla A 12 * 12 * 2 - Pila 1 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 2 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 3 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 4 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 5 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 6 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 7 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 8 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 9 9,6 * 9,6 * 2,5 - Pila 10 16,5 * 16,5 * 2,5 - Spalla B 12 * 12 * 2 | | 288,00 230,40 230,40 230,40 230,40 230,40 230,40 230,40 230,40 230,40 680,63 288,00 | | | |
| | Totale | m ³ | 3.330,23 | 109,75 | 365.492,74 | |
| 53310 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI09 vedi quantità art BA.CZ.A.3 01.E 3330,23 | | 3.330,23 | | | |
| | Totale | m ³ | 3.330,23 | 5,39 | 17.949,94 | |
| 53330 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e similari VIADOTTO VI09 - Spalla A 2 * (12+12) * 2 - Pila 1 2 * (9,6+9,6) * 2,5 - Pila 2 2 * (9,6+9,6) * 2,5 - Pila 3 2 * (9,6+9,6) * 2,5 - Pila 4 2 * (9,6+9,6) * 2,5 - Pila 5 2 * (9,6+9,6) * 2,5 - Pila 6 2 * (9,6+9,6) * 2,5 - Pila 7 2 * (9,6+9,6) * 2,5 - Pila 8 2 * (9,6+9,6) * 2,5 - Pila 9 2 * (9,6+9,6) * 2,5 - Pila 10 2 * (16,5+16,5) * 2,5 | | 96,00 96,00 96,00 96,00 96,00 96,00 96,00 96,00 96,00 96,00 96,00 165,00 | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI09 - VI09 - Singolo Binario

VI09A - da SPA a SPB + (n.11 imp. C.A.P. 25m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|--|---|--|------------|------------|-----------|
| 53320 BA.CZ.A.3 09.B | - Spalla B 2 * (12+12) * 2 | | 96,00 | | |
| | Totale | m ² | 1.221,00 | 10,09 | 12.319,89 |
| | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | | | | |
| | VIADOTTO VI09 | | | | |
| | - Spalla A - incidenza 110/mc 110 * 12 * 12 * 2 | | 31.680,000 | | |
| | - PILE incidenza 140 Kg/mc | | | | |
| | - Pila 1 140 * 9,6 * 9,6 * 2,5 | | 32.256,000 | | |
| | - Pila 2 140 * 9,6 * 9,6 * 2,5 | | 32.256,000 | | |
| | - Pila 3 140 * 9,6 * 9,6 * 2,5 | | 32.256,000 | | |
| | - Pila 4 140 * 9,6 * 9,6 * 2,5 | | 32.256,000 | | |
| | - Pila 5 140 * 9,6 * 9,6 * 2,5 | | 32.256,000 | | |
| | - Pila 6 140 * 9,6 * 9,6 * 2,5 | | 32.256,000 | | |
| | - Pila 7 140 * 9,6 * 9,6 * 2,5 | | 32.256,000 | | |
| | - Pila 8 140 * 9,6 * 9,6 * 2,5 | | 32.256,000 | | |
| - Pila 9 140 * 9,6 * 9,6 * 2,5 | | 32.256,000 | | | |
| - Pila 10 140 * 9,6 * 9,6 * 2,5 | | 32.256,000 | | | |
| - Spalla B- incidenza 110 Kg/mc 110 * 12 * 12 * 2 | | 31.680,000 | | | |
| Totale | kg | 385.920,000 | 1,00 | 385.920,00 | |
| 53280 BA.MT.A.3 29.A | Riempitivi vari e sistemazione superficiale con regolarizzazione delle pendenze, con terre provenienti dagli scavi | | | | |
| | VIADOTTO VI09 | | | | |
| | quantità scavi (vedi quantità BA.MT.A.3001.A) 10413,99 | | 10.413,99 | | |
| | - a dedurre volume fondazioni interrate | | | | |
| | - quantità di cui all'art. BA.CZ.A.3 01.A -1 * 261,50 | | -261,50 | | |
| | - quantità di cui all'art. BA.CZ.A.3 01.E -1 * 3330,23 | | -3.330,23 | | |
| | - a dedurre volume elevazioni | | | | |
| | Spalla A | | | | |
| | - muro frontale + ringrosso -1 * 12 * 2,7 * 2,1 | | -68,04 | | |
| | Spalla B | | | | |
| - muro frontale+ ringrosso -1 * 12 * 2,7 * 1,95 | | -63,18 | | | |
| Totale | m ³ | 6.691,04 | 0,90 | 6.021,94 | |
| 53240 BA.MT.A.3001.A | Scavo di sbancamento in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi | | | | |
| | VIADOTTO VI09 | | | | |
| | - Spalla A ((420,65+182,25)/2) * 4 | | 1.205,80 | | |
| | - Pila 1 ((576,02+134,56)/2) * 3,95 | | 1.403,40 | | |
| | - Pila 2 ((501,74+134,56)/2) * 3,96 | | 1.259,87 | | |
| | - Pila 3 ((521,57+134,56)/2) * 3,8 | | 1.246,67 | | |
| | - Pila 4 ((502,27+134,56)/2) * 4,18 | | 1.331,00 | | |
| | - Pila 5 ((524,81+134,56)/2) * 3,98 | | 1.312,17 | | |
| | Totale | m ³ | 7.758,91 | 1,80 | 13.966,04 |
| | 53250 BA.MT.A.3003.A | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi fino alla profondità di 2 m | | | |
| VIADOTTO VI09 | | | | | |
| - Pila 6 94,08 * 2 | | | 188,16 | | |
| incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 36 * ,22 * 2 | | | 15,84 | | |
| - Pila 7 94,08 * 2 | | | 188,16 | | |
| incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 36 * ,22 * 2 | | | 15,84 | | |
| - Pila 8 94,08 * 2 | | | 188,16 | | |
| incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 36 * ,22 * 2 | | 15,84 | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI09 - VI09 - Singolo Binario

VI09A - da SPA a SPB + (n.11 imp. C.A.P. 25m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|-----------|--------|-------------------|
| | - Pila 9 94,08 * 2 | | 188,16 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 36 * ,22 * 2 | | 15,84 | | |
| | - Pila 10 94,08 * 2 | | 188,16 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 36 * ,22 * 2 | | 15,84 | | |
| | - Spalla B 145,85 * 2 | | 291,70 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 36 * ,22 * 2 | | 15,84 | | |
| | Totale | m ³ | 1.327,54 | 3,27 | 4.341,06 |
| 53260 BA.MT.A.3003.B | Scavo a sezione obbligatoria in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 2 m e fino a 4 m | | | | |
| | VIADOTTO VI09 | | | | |
| | - Pila 6 94,08 * 2 | | 188,16 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 36 * ,22 * 2 | | 15,84 | | |
| | - Pila 7 94,08 * 2 | | 188,16 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 36 * ,22 * 2 | | 15,84 | | |
| | - Pila 8 94,08 * 2 | | 188,16 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 36 * ,22 * 2 | | 15,84 | | |
| | - Pila 9 94,08 * 2 | | 188,16 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 36 * ,22 * 2 | | 15,84 | | |
| | - Pila 10 94,08 * 2 | | 188,16 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 36 * ,22 * 2 | | 15,84 | | |
| | - Spalla B 145,85 * 2 | | 291,70 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 36 * ,22 * 2 | | 15,84 | | |
| | Totale | m ³ | 1.327,54 | 3,76 | 4.991,55 |
| 60225 BA.MT.A.3107.A | Fornit.e posa in opera di misto cement.da cava,gettato e costipato in opera in strati di spess<50 cm,con caratter.indicate nel Capit.Op.Civ.con cemento>4 | | | | |
| | SPALLA A | | | | |
| | interno (escluso SubBallast e Supercompattato) | | | | |
| | 6,90 * 7,90 * (7,67-(0,3+0,12)) | | 395,20 | | |
| | dente esterno 1su1 per rilev. h>4m | | | | |
| | ((((1,00+4,00)/2)) * 9,70 * 3,00 | | 72,75 | | |
| | SPALLA B | | | | |
| | interno (escluso SubBallast e Supercompattato) | | | | |
| | 6,90 * 7,90 * (7,93-(0,3+0,12)) | | 409,37 | | |
| | dente esterno 1su1 per rilev. h>4m | | | | |
| | ((((1,00+4,00)/2)) * 9,70 * 3,00 | | 72,75 | | |
| | Totale | m ³ | 950,07 | 43,81 | 41.622,57 |
| 53270 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi | | | | |
| | VIADOTTO VI09 | | | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3001.A 7758,91 | | 7.758,91 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.A 1327,54 | | 1.327,54 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.B 1327,54 | | 1.327,54 | | |
| | Totale | m ³ | 10.413,99 | 0,26 | 2.707,64 |
| | Totale VI3 - Fondazioni Euro | | | | 876.334,44 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI09 - VI09 - Singolo Binario

VI09A - da SPA a SPB + (n.11 imp. C.A.P. 25m)

VI4 - Spalle

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|-----------|--------|-----------|
| 53340 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 VIADOTTO VI09 SPALLA A - muro frontale 9,70 * 1,2 * 4,5 - ringrosso muro frontale area da dwg 11,15 * 4,5 - muri d'ala 2 * 6,65 * 1,2 * 4,5 2 * 6,65 * ,8 * (9,47-4,5) - soletta di ripartizione 6,65 * 9,7 * ,5 - paraghiaia 9,70 * 0,50 * 2,52 - ringrosso paraghiaia (area da sez. dwg) 9,7 * ,51 2 * 6,65 * ,17 SPALLA B - muro frontale 9,70 * 1,2 * 5 - ringrosso muro frontale area da dwg 11,15 * 5 - muri d'ala 2 * 6,65 * 1,2 * 5 2 * 6,65 * ,8 * (7,71-5) - soletta di ripartizione 6,65 * 9,7 * ,5 - paraghiaia 9,70 * 0,50 * 2,52 - ringrosso paraghiaia (area da sez. dwg) 9,7 * ,51 2 * 6,65 * ,17 <div style="text-align: right;">Totale</div> | m³ | 553,20 | 121,28 | 67.092,10 |
| 53350 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI09 - quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 553,2 <div style="text-align: right;">Totale</div> | m³ | 553,20 | 5,39 | 2.981,75 |
| 53370 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 VIADOTTO VI09 SPALLA A - muro frontale 2 * (9,7+1,2) * 4 - ringrosso muro frontale perim. da dwg 9,56 * 4 - muri d'ala (2*2) * (6,65+1,2) * 4 SPALLA B - muro frontale 2 * (9,7+1,2) * 4 - ringrosso muro frontale perimda dwg 9,56 * 4 - muri d'ala (2*2) * (6,65+1,2) * 4 <div style="text-align: right;">Totale</div> | m² | 502,08 | 13,46 | 6.758,00 |
| 53380 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 VIADOTTO VI09 SPALLA A - muro frontale 2 * (9,7+1,2) * ,5 - ringrosso muro frontale perim. da dwg 9,56 * ,5 - muri d'ala (2*2) * (6,65+1,2) * ,5 (2*2) * (6,65+,8) * (9,47-4,5) - soletta di ripartizione 2 * (6,65+9,7) * ,5 - paraghiaia 2 * (9,7+,5) * 2,52 - ringrosso paraghiaia perim.da sez. dwg) 1,85 * ,51 2 * 2,85 * ,17 | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI09 - VI09 - Singolo Binario

VI09A - da SPA a SPB + (n.11 imp. C.A.P. 25m)

VI4 - Spalle

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|------------|--------|-------------------|
| | SPALLA B | | | | |
| | - muro frontale 2 * (9,7+1,2) * 1 | | 21,80 | | |
| | - ringrosso muro frontale perim. da dwg 9,56 * 1 | | 9,56 | | |
| | - muri d'ala (2*2) * (6,65+1,2) * 1 | | 31,40 | | |
| | (2*2) * (6,65+,8) * (7,71-5) | | 80,76 | | |
| | - soletta di ripartizione 2 * (6,65+9,7) * ,5 | | 16,35 | | |
| | - paraghiaia 2 * (9,7+,5) * 2,52 | | 51,41 | | |
| | - ringrosso paraghiaia (perim. da sez. dwg) 1,85 * ,51 | | 0,94 | | |
| | 2 * 2,85 * ,17 | | 0,97 | | |
| | Totale | m² | 462,35 | 16,40 | 7.582,54 |
| 53360 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | | | | |
| | VIADOTTO VI09 | | | | |
| | ELEVAZIONE - 120 kg/mc 120 * 553,2 | | 66.384,000 | | |
| | Totale | kg | 66.384,000 | 1,00 | 66.384,00 |
| | Totale VI4 - Spalle Euro | | | | 150.798,39 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI09 - VI09 - Singolo Binario

VI09A - da SPA a SPB + (n.11 imp. C.A.P. 25m)

VI5 - Pile

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|---|--------|-----------|
| 53390 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 VIADOTTO VI08 - Pila 1 (26,35-(7,32+7,32)) * 5 - Pila 2 (26,35-(7,32+7,32)) * 6 - Pila 3 (26,35-(7,32+7,32)) * 6 - Pila 4 (26,35-(7,32+7,32)) * 6 - Pila 5 (26,35-(7,32+7,32)) * 6,5 - Pila 6 (26,35-(7,32+7,32)) * 6,5 - Pila 7 (26,35-(7,32+7,32)) * 6,5 - Pila 8 (26,35-(7,32+7,32)) * 6,5 - Pila 9 (26,35-(7,32+7,32)) * 6 - Pila 10 (26,35-(7,32+7,32)) * 5 | | 58,55 70,26 70,26 70,26 76,12 76,12 76,12 76,12 76,12 70,26 58,55 | | |
| | Totale | m ³ | 702,62 | 121,28 | 85.213,75 |
| 53400 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI08 Vedi quantità art BA.CZ.A.3 02.F 702,62 | | 702,62 | | |
| | Totale | m ³ | 702,62 | 5,39 | 3.787,12 |
| 53420 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 VIADOTTO VI08 - Pila 1 1 * 22,23 * 4 - Pila 2 1 * 22,23 * 4 - Pila 3 1 * 22,23 * 4 - Pila 4 1 * 22,23 * 4 - Pila 5 1 * 22,23 * 4 - Pila 6 1 * 22,23 * 4 - Pila 7 1 * 22,23 * 4 - Pila 8 1 * 22,23 * 4 - Pila 9 1 * 22,23 * 4 - Pila 10 1 * 22,23 * 4 | | 88,92 88,92 88,92 88,92 88,92 88,92 88,92 88,92 88,92 88,92 | | |
| | Totale | m ² | 889,20 | 13,46 | 11.968,63 |
| 53430 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 VIADOTTO VI08 - Pila 1 1 * 22,23 * 1 - Pila 2 1 * 22,23 * 2 - Pila 3 1 * 22,23 * 2 - Pila 4 1 * 22,23 * 2 - Pila 5 1 * 22,23 * 2,5 - Pila 6 1 * 22,23 * 2,5 - Pila 7 1 * 22,23 * 2,5 - Pila 8 1 * 22,23 * 2,5 - Pila 9 1 * 22,23 * 2 - Pila 10 1 * 22,23 * 1 | | 22,23 44,46 44,46 44,46 55,58 55,58 55,58 55,58 44,46 22,23 | | |
| | Totale | m ² | 444,62 | 16,40 | 7.291,77 |
| 53410 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI08- incidenza 190 Kg/mc - q.tà art. BA.CZ.A.3 02.F 190 * 702,62 | | 133.497,800 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI09 - VI09 - Singolo Binario

VI09A - da SPA a SPB + (n.11 imp. C.A.P. 25m)

VI5 - Pile

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|--|------|-------------|--------|-------------------|
| | Totale | kg | 133.497,800 | 1,00 | 133.497,80 |
| | Totale VI5 - Pile Euro | | | | 241.759,07 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI09 - VI09 - Singolo Binario

VI09A - da SPA a SPB + (n.11 imp. C.A.P. 25m)

VI6 - Pulvini

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|-------------------------|--|----------------|---|--------|-------------------|--|
| 53440 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 VIADOTTO VI09 - Pila 1 26,72 * 2 - Pila 2 26,72 * 2 - Pila 3 26,72 * 2 - Pila 4 26,72 * 2 - Pila 5 26,72 * 2 - Pila 6 26,72 * 2 - Pila 7 26,72 * 2 - Pila 8 26,72 * 2 - Pila 9 26,72 * 2 - Pila 10 26,72 * 2 | | 53,44 53,44 53,44 53,44 53,44 53,44 53,44 53,44 53,44 53,44 53,44 | | | |
| | Totale | m ³ | 534,40 | 121,28 | 64.812,03 | |
| 53450 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. VIADOTTO VI09 vedi quantità art. BA.CZ.A.3 02.F 534,4 | | 534,40 | | | |
| | Totale | m ³ | 534,40 | 5,39 | 2.880,42 | |
| 53470 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 VIADOTTO VI09 - Pila 1 22,23 * 2 - Pila 2 22,23 * 2 - Pila 3 22,23 * 2 - Pila 4 22,23 * 2 - Pila 5 22,23 * 2 - Pila 6 22,23 * 2 - Pila 7 22,23 * 2 - Pila 8 22,23 * 2 - Pila 9 22,23 * 2 - Pila 10 22,23 * 2 | | 44,46 44,46 44,46 44,46 44,46 44,46 44,46 44,46 44,46 44,46 | | | |
| | Totale | m ² | 444,60 | 18,53 | 8.238,44 | |
| 53460 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. VIADOTTO VI09 ELEVAZIONE - 180 kg/mc - q.tà di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 180 * 534,4 | | 96.192,000 | | | |
| | Totale | kg | 96.192,000 | 1,00 | 96.192,00 | |
| | Totale VI6 - Pulvini Euro | | | | 172.122,89 | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI09 - VI09 - Singolo Binario

VI09A - da SPA a SPB + (n.11 imp. C.A.P. 25m)

VI7 - Apparecchi di appoggio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|--|------|-----------|-----------|-------------------|
| 7330 BA.OP.A.3106.A | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio di tipo multidirezionale in acciaio teflon, per ogni KN di carico nominale verticale APPOGGI MULTIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 5000kN ----- MULTIDIREZIONALE (n° app. x n° imp. x kN) 1 * 11 * 5000 | | | | |
| | Totale | kN | 55.000,00 | | |
| | | | 55.000,00 | 0,46 | 25.300,00 |
| 7310 VAT.RS3E.A01.0 9.0001 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo FISSO, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcati a singolo binario in C.A.P. L=25m - Lc=22,80m" APPOGGI FISSI DATI CARICO VERTICALE - V = 5000kN CARICO ORIZZONTALE LONGITUDINALE - H = 2500kN ----- LATO FISSO (n° app. x n° imp.) 2 * 11 | | | | |
| | Totale | Cad | 22,00 | | |
| | | | 22,00 | 11.020,00 | 242.440,00 |
| 7320 VAT.RS3E.A01.0 9.0002 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari, di tipo UNIDIREZIONALE, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcati a singolo binario in C.A.P. L=25m - Lc=22,80m" APPOGGI UNIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 5000kN CARICO ORIZZONTALE LONGITUDINALE - HI = 2500kN ----- LATO MOBILE (n° app. x n° imp.) 1 * 11 | | | | |
| | Totale | Cad | 11,00 | | |
| | | | 11,00 | 9.900,00 | 108.900,00 |
| Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro | | | | | 376.640,00 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI09 - VI09 - Singolo Binario

VI09A - da SPA a SPB + (n.11 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|--|----------------|-----------|--------|----------|
| 6640 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 BAGGIOLI INTEGRATO AL RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. - Sup. frontale 1.69mq - Largh 1.60m SPALLA "A" 1 * 1,69 * 1,60 SPALLA "B" 1 * 1,69 * 1,60 RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "A" 2 * 1,20 * 0,65 * 0,70 SPALLA "B" 2 * 1,20 * 0,65 * 0,70 | | | | |
| | Totale | m ³ | 7,58 | 121,28 | 919,30 |
| 6680 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 BAGGIOLI E RITEGNI PILA DATI 4 BAGGIOLI INTEGRATI 4 * 1,25 * 1,28 * 0,25 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. 2 * 1,25 * ((1,64+1,55)/2) * 0,70 1 RITEGNO LONGITUDINALE INTEGRATO IN C.A. 1 * 4,22 * 0,50 * 0,70 | | | | |
| | Totale parziale | m ³ | 5,88 | | |
| | A dedurre | | | -5,88 | |
| | 5,88 | | | | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI PER PILA 10 * 5,88 | | | | |
| | Totale | m ³ | 58,80 | 121,28 | 7.131,26 |
| 6570 BA.CZ.A.3 02.I | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C45/55 N/mm2 CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. ----- DATI GENERALI H.trave=2.10m L.trave=24.40m AREA = 1.09 m ² /ml RT= 0.80m Superficie totale casseratura (perimetro x lunghezza travi 11.85m x 24.40)= 289.14 mq ----- DATI PER VERIFICA TRAVE IN C.A.P. Sezione Corrente - Zona centrale 1 * ((7,35+7,20)/2) * 1,09 Sezione Corrente - Zone laterali 2 * 7,30 * 1,09 Sezione ringrossata - Zona testate 2 * ((1,80+0,58)/2) * ((0,83+1,40)/2) * ((0,64+0,25)/2) Sezione di traversi intermedi 2 * ((0,25+0,60)/2) * 1,09 Sezione di traversi testate 2 * ((0,35+0,47)/2) * 1,09 | | | | |
| | Totale parziale | m ³ | 26,88 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI09 - VI09 - Singolo Binario

VI09A - da SPA a SPB + (n.11 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|--|----------------|--|--------|------------|
| | ----- DATI PER VERIFICA TRAVERSI Sezione traversi di testata $A=0.66mq (2+2) * ((0,71+0,55)/2) * 0,66$ Sezione connessione aggiunta traversi testata (q.ta parte della trave) $(4/2) * 1,81 * 0,66 * ((0,71+0,55)/2)$ Sezione traversi interni $A=0.66mq (2+2) * ((0,54+0,35)/2) * 0,66$ Sezione connessione aggiunta traversi (q.ta parte della trave) $(4/2) * 1,81 * 0,66 * ((0,54+0,35)/2)$ Totale parziale | m ³ | 1,66 1,51 1,19 1,08 5,44 | | |
| | ----- zona passi d'uomo testate $2 * 1,85 * ((1,50+1,14)/2) * ((0,71+0,55)/2)$ passi d'uomo 60cm -2 $* ((3,1416*0,30*0,45)) * ((0,71+0,55)/2)$ zona passi d'uomo interni $2 * 1,85 * ((1,50+1,14)/2) * ((0,54+0,35)/2)$ passi d'uomo 60cm -2 $* 0,52 * ((3,1416*0,30*0,45)) * ((0,54+0,35)/2)$ Totale parziale | m ³ | 3,08 -0,53 2,20 -0,20 4,55 | | |
| | ----- Totale generale | m ³ | 36,87 | | |
| | a dedurre il calcolo -36,87 | | -36,87 | | |
| | ----- CALCOLO TRAVI PER IMPALCATO $(2*11) * 36,87$ Totale | m ³ | 811,14 811,14 | 148,32 | 120.308,28 |
| 6590 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURA LENTA TRAVI IN C.A.P vedi RIF.ART - BA.CZ.A.3 02.I 811,14 Totale | m ³ | 811,14 811,14 | 5,39 | 4.372,04 |
| 6650 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURE ELEVAZIONE BAGGIOLI E RITEGNI SPALLE vedi RIF.ART - BA.CZ.A.3 02.F 7,58 Totale | m ³ | 7,58 7,58 | 5,39 | 40,86 |
| 6690 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURA ELEVAZIONE BAGGIOLI E RITEGNI PILA vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F 58,80 Totale | m ³ | 58,80 58,80 | 5,39 | 316,93 |
| 6620 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. Superficie totale cassetta travi (perimetro x lunghezza travi $11.85m x 24.40$)= 289.14 mq 289,14 Superficie totale cassetta traversi escluso passo d'uomo (2 lati x 4 traversi x sup.3.94mq) =31.52 mq 31,52 Totale parziale | m ² | 289,14 31,52 320,66 | | |
| | A dedurre | | -320,66 | | |
| | 320,66 | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI09 - VI09 - Singolo Binario

VI09A - da SPA a SPB + (n.11 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|---|----------------|-----------|--------|-----------|
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO CASSERO TRAVI IN C.A.P. PER IMPALCATO | | | | |
| | SPA-P1 | | | | |
| | 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P9-P10 | | | | |
| | 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P10-SPB | | | | |
| | 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | Totale | m ² | 1.923,96 | 16,40 | 31.552,94 |
| 6670 | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di | | | | |
| BA.CZ.A.3 05.B | altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 | | | | |
| | BAGGIOLI INTEGRATO AL RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. - Sup. frontale 1.69mq - Largh | | | | |
| | 1.60m | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | |
| | 1 * 2 * 1,69 | | 3,38 | | |
| | 1 * 2 * 1,60 * 0,70 | | 2,24 | | |
| | SPALLA "B" | | | | |
| | 1 * 2 * 1,69 | | 3,38 | | |
| | 1 * 2 * 1,60 * 0,70 | | 2,24 | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | |
| | 2 * (1,20+0,65+1,20) * 0,70 | | 4,27 | | |
| | SPALLA "B" | | | | |
| | 2 * (1,20+0,65+1,20) * 0,70 | | 4,27 | | |
| | Totale | m ² | 19,78 | 16,40 | 324,39 |
| 6710 | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di | | | | |
| BA.CZ.A.3 05.B | altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 | | | | |
| | BAGGIOLI E RITEGNI PILA | | | | |
| | DATI | | | | |
| | 4 BAGGIOLI INTEGRATI | | | | |
| | 4 * ((1,25+1,28)) * 0,25 | | 2,53 | | |
| | 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. | | | | |
| | 4 * 1,25 * 0,70 | | 3,50 | | |
| | 2 * ((1,64+1,55)/2) * 0,70 | | 2,24 | | |
| | 1 RITEGNO LONGITUDINALE INTEGRATO IN C.A. | | | | |
| | 2 * 4,22 * 0,70 | | 5,91 | | |
| | 2 * 0,50 * 0,70 | | 0,70 | | |
| | Totale parziale | m ² | 14,88 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 14,88 | | -14,88 | | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO CASSERO BAGGIOLI E RITEGNI | | | | |
| | P1 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P2 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P3 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P4 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI09 - VI09 - Singolo Binario

VI09A - da SPA a SPB + (n.11 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|--|----------|-----------|-----------|----------|
| 6630 BA.CZ.A.3 05.C | P9 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P10 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | Totale | m² | 89,28 | 16,40 | 1.464,19 |
| | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 | | | | |
| | CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. | | | | |
| | Superficie totale cassetta travi (perimetro x lunghezza travi 11.85m x 24.40)= 289.14 mq | | 289,14 | | |
| | Superficie totale cassetta traversi escluso passo d'uomo (2 lati x 4 traversi x sup.3.94mq) =31.52 mq 31,52 | | 31,52 | | |
| | Totale parziale | m² | 320,66 | | |
| A dedurre | | | | | |
| 320,66 | | | -320,66 | | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| CALCOLO CASSERO TRAVI IN C.A.P. PER IMPALCATO | | | | | |
| P1-P2 | | | | | |
| 2 * 320,66 | | | 641,32 | | |
| P2-P3 | | | | | |
| 2 * 320,66 | | | 641,32 | | |
| P3-P4 | | | | | |
| 2 * 320,66 | | | 641,32 | | |
| P4-P5 | | | | | |
| 2 * 320,66 | | | 641,32 | | |
| P5-P6 | | | | | |
| 2 * 320,66 | | | 641,32 | | |
| P6-P7 | | | | | |
| 2 * 320,66 | | | 641,32 | | |
| P7-P8 | | | | | |
| 2 * 320,66 | | | 641,32 | | |
| P8-P9 | | | | | |
| 2 * 320,66 | | | 641,32 | | |
| Totale | m² | 5.130,56 | 18,53 | 95.069,28 | |
| 6720 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 | | | | |
| | BAGGIOLI E RITEGNI PILA | | | | |
| | DATI | | | | |
| | 4 BAGGIOLI INTEGRATI | | | | |
| | 4 * ((1,25+1,28)) * 0,25 | | 2,53 | | |
| | 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. | | | | |
| | 4 * 1,25 * 0,70 | | 3,50 | | |
| | 2 * ((1,64+1,55)/2) * 0,70 | | 2,24 | | |
| | 1 RITEGNO LONGITUDINALE INTEGRATO IN C.A. | | | | |
| | 2 * 4,22 * 0,70 | | 5,91 | | |
| 2 * 0,50 * 0,70 | | 0,70 | | | |
| Totale parziale | m² | 14,88 | | | |
| A dedurre | | | | | |
| 14,88 | | | -14,88 | | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| CALCOLO CASSERO BAGGIOLI E RITEGNI | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI09 - VI09 - Singolo Binario

VI09A - da SPA a SPB + (n.11 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|---|----------------|-------------|--------|------------|
| | P5 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P6 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P7 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P8 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | Totale | m ² | 59,52 | 18,53 | 1.102,91 |
| 6580 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. ARMATURA LENTA CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. DATI GENERALI INCIDENZA ARMATURA LENTA = 160kg/m3 ----- vedi RIF.ART - BA.CZ.A.3 02.I 811,14 * 160 | | | | |
| | Totale | kg | 129.782,400 | 1,00 | 129.782,40 |
| 6660 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. ARMATURE BAGGIOLI E RITEGNI SPALLA - INCIDENZA 300kg/m3 ----- SPALLA "A" 3,79 * 300 SPALLA "B" 3,79 * 300 | | | | |
| | Totale | kg | 2.274,000 | 1,00 | 2.274,00 |
| 6700 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. ARMATURE BAGGIOLI E RITEGNI PILA - INCIDENZA 300kg/m3 ----- vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F 58,80 * 300 | | | | |
| | Totale | kg | 17.640,000 | 1,00 | 17.640,00 |
| 6600 BA.CZ.A.3 11.A | Acciaio in opera per strutture in cemento armato precompresso ad armatura pre-tesa. ARMATURA PRE-TESA CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. DATI GENERALI ARMATURA PRE-TESA TRAVI IN C.A.P. = 72 TREFOLI/TRAVE (7 FILI 0.6" - 1102g/m) ----- (2*11) * ((72*1,102*25)) | | | | |
| | Totale | kg | 43.639,200 | 1,97 | 85.969,22 |
| 6610 BA.CZ.A.3 12.A | Acciaio in fili, trecce e trefoli in opera per strutture in cemento armato precompresso ad armatura post-tesa. ARMATURA POST-TESA TRAVERSI DEL CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. DATI GENERALI ARMATURA POST-TESA TRAVERSI SUP.= 9 TREFOLI/TRAVERSO (7 FILI 0.6" - 1102g/m) ARMATURA POST-TESA TRAVERSI INF. = 7 TREFOLI/TRAVERSO (7 FILI 0.6" - 1102g/m) | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI09 - VI09 - Singolo Binario

VI09A - da SPA a SPB + (n.11 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|---|-----------------|-----------|--------|-----------|
| 6740 BA.CZ.A.3 16.A | (2*11) * (4*(9*1,102*5,70)) | Totale | 4.974,860 | 2,12 | 18.749,70 |
| | (2*11) * (4*(7*1,102*5,70)) | | 3.869,338 | | |
| | | kg | 8.844,198 | | |
| | Fornitura e posa in opera di malte reoplastiche | | | | |
| | INGHISAGGIO | | | | |
| | RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (1000*0,03) | | 12,60 | | |
| | SPALLA "B" | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (1000*0,03) | | 12,60 | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 1 * (1000*0,03) | | 30,00 | | |
| | SPALLA "B" | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 1 * (1000*0,03) | | 30,00 | | |
| | PILE | | | | |
| | RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*10) * 0,50 * 0,92 * (1000*0,03) | | 552,00 | | |
| | RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*10) * 0,50 * 1,11 * (1000*0,03) | | 666,00 | | |
| | | Totale | 1.303,20 | 0,80 | 1.042,56 |
| 6730 BA.OP.A.3 06.A | Fornitura e posa in opera dei dispositivi di ancoraggio dei ritegni antisismici | dm ³ | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO PER RITEGNO | | | | |
| | RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (7850*0,01) | | 32,970 | | |
| | SPALLA "B" | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (7850*0,01) | | 32,970 | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 0,80 * (7850*0,01) | | 62,800 | | |
| | SPALLA "B" | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 0,80 * (7850*0,01) | | 62,800 | | |
| | PILE | | | | |
| | RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*10) * 0,50 * 0,92 * (7850*0,01) | | 1.444,400 | | |
| | RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*10) * 0,50 * 1,11 * (7850*0,01) | | 1.742,700 | | |
| | | Totale | 3.378,640 | 3,91 | 13.210,48 |
| 6750 BA.OP.A.3 07.A | Fornitura e posa in opera di cuscinetti di appoggio elastomerici armati | kg | | | |
| | CUSCINETTI NEOPRENE ARMATO | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | |
| | 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 11,55 | | |
| | SPALLA "B" | | | | |
| | 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 11,55 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI09 - VI09 - Singolo Binario

VI09A - da SPA a SPB + (n.11 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|------------------------|--|-----------------|-----------|--------|-----------|-------------------|
| 6760 BA.OP.A.3 07.C | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "A" 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 11,55 | | | |
| | SPALLA "B" 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 11,55 | | | |
| | PILE RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. ((2+2)*10) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 231,00 | | | |
| | RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. ((2+2)*10) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 231,00 | | | |
| | Totale | dm ³ | 508,20 | 62,14 | 31.579,55 | |
| | Sovrapprezzo per apparecchi d'appoggio elastomerici aventi una dimensione inferiore a 10 dmc. | | | | | |
| | CUSCINETTI IN GOMMA ELASTOMERICA ARMATA PER RITEGNO Ritegno longitudinale centrale su Spalle e pile DATI ----- RIF.ART. BA.OP.A.3 07.A 508,20 | | 508,20 | | | |
| | Totale | dm ³ | 508,20 | 18,64 | 9.472,85 | |
| | Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro | | | | | 572.323,14 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI09 - VI09 - Singolo Binario

VI09A - da SPA a SPB + (n.11 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|---|------|--|--------|------------|
| 6770 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES ----- DATI GENERALI LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE NETTA SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=3.45 m^2 Lunghezza totale Lu=24.80m PREDALLE CENTRALI - La=1.60 sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.15 sp. 5cm ----- GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO 1 * (25-0,2) * 3,45 PREDALLES 1 * (25-0,2) * ((2,15+1,60+1,60+2,15)) * 0,05 Totale parziale | m³ | 85,56 9,30 94,86 | | |
| | A dedurre 94,86 A sommare | | | -94,86 | |
| | CALCOLO GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES 11 * 94,86 Totale | m³ | 1.043,46 1.043,46 | 121,28 | 126.550,83 |
| 6775 BA.CZ.A.3 02.G | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C35/45 N/mm2 VELETTE ----- DATI GENERALI VELETTE - H=1.01m sp. 9cm ----- VELETTE 2 * ((25-0,2)) * 0,09 * 1,01 Totale parziale | m³ | 4,51 4,51 | | |
| | A dedurre 4,51 A sommare | | | -4,51 | |
| | CALCOLO VELETTE 11 * 4,51 Totale | m³ | 49,61 49,61 | 129,90 | 6.444,34 |
| 6790 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE vedi ART.RIF - BA.CZ.A.3 02.F + BA.CZ.A.3 02.G 1093,07 Totale | m³ | 1.093,07 1.093,07 | 5,39 | 5.891,65 |
| 6800 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE ----- | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI09 - VI09 - Singolo Binario

VI09A - da SPA a SPB + (n.11 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|---|--|----------------|-----------|---------|---------|----------|
| 6810 BA.CZ.A.3 05.C | DATI GENERALI SEZIONE SOLETTA IN MEZZERIA H=37cm LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=3.45 m ² Lunghezza totale Lu=24.80m PREDALLE CENTRALI - La=1.60 sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.15 sp. 5cm VELETTE - H=1.01m sp. 9cm | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO FRONTALI 2 * 3,45 | | | 6,90 | | |
| | MURETTI PARABALLAST (2+2) * ((25-0,2)) * 0,70 | | | 69,44 | | |
| | PREDALLES 1 * (25-0,2) * ((2,15+1,60+1,60+2,15)+(8*0,05)) | | | 195,92 | | |
| | VELETTE 2 * ((25-0,2)) * (2*(0,09+1,01)) | | | 109,12 | | |
| | Totale parziale | m ² | | 381,38 | | |
| | A dedurre 381,38 | | | -381,38 | | |
| | A sommare | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE P10-SPB 1 * 381,38 | | | 381,38 | | |
| | Totale | m ² | | 381,38 | 16,40 | 6.254,63 |
| | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 | | | | | |
| | CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI GENERALI SEZIONE SOLETTA IN MEZZERIA H=37cm LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=3.45 m ² Lunghezza totale Lu=24.80m PREDALLE CENTRALI - La=1.60 sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.15 sp. 5cm VELETTE - H=1.01m sp. 9cm | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO FRONTALI 2 * 3,45 | | | 6,90 | | |
| | MURETTI PARABALLAST (2+2) * ((25-0,2)) * 0,70 | | | 69,44 | | |
| | PREDALLES 1 * (25-0,2) * ((2,15+1,60+1,60+2,15)+(8*0,05)) | | | 195,92 | | |
| VELETTE 2 * ((25-0,2)) * (2*(0,09+1,01)) | | | 109,12 | | | |
| Totale parziale | m ² | | 381,38 | | | |
| A dedurre 381,38 | | | -381,38 | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI09 - VI09 - Singolo Binario

VI09A - da SPA a SPB + (n.11 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|---|----------------|-------------|--------|------------|
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE | | | | |
| | SPA-P1 | | | | |
| | 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P1-P2 | | | | |
| | 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P2-P3 | | | | |
| | 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P3-P4 | | | | |
| | 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P4-P5 | | | | |
| | 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P5-P6 | | | | |
| | 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P6-P7 | | | | |
| | 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P7-P8 | | | | |
| | 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P8-P9 | | | | |
| | 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P9-P10 | | | | |
| | 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | Totale | m ² | 3.813,80 | 18,53 | 70.669,71 |
| 6780 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | | | | |
| | ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI GENERALI | | | | |
| | INCIDENZA ARMATURA SOLETTA 140kg/m3 | | | | |
| | INCIDENZA ARMATURA PREDALLES 60kg/m3 | | | | |
| | INCIDENZA ARMATURA VELETA 20kg/m3 | | | | |
| | ----- | | | | |
| | GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO | | | | |
| | 140 * (25-0,2) * 3,45 | | 11.978,400 | | |
| | PREDALLES | | | | |
| | 60 * (25-0,2) * (2,15+1,60+1,60+2,15) * 0,05 | | 558,000 | | |
| | VELETTE | | | | |
| | 20 * (2*(25-0,2)) * 0,09 * 1,01 | | 90,173 | | |
| | Totale parziale | kg | 12.626,573 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 12626,573 | | -12.626,573 | | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE | | | | |
| | 11 * 12626,573 | | 138.892,303 | | |
| | Totale | kg | 138.892,303 | 1,00 | 138.892,30 |
| 6820 BA.OP.A.3 10.A | Fornitura e posa in opera di coprigiunto trasver sale impermeabile e dielettrico, per escursioni orizzontali fino a 30 mm | | | | |
| | GIUNTI D'IMPALCATO | | | | |
| | DATI | | | | |
| | ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI09 - VI09 - Singolo Binario

VI09A - da SPA a SPB + (n.11 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|---|------|-----------|--------|-----------|
| 6830 BA.OP.A.3 10.B | Larghezza Impalcato La=9.70 | | | | |
| | vasca FS in asse spalla 2 * 4,50 | | 9,00 | | |
| | in asse pila 10 * 4,50 | | 45,00 | | |
| | Totale | m | 54,00 | 255,89 | 13.818,06 |
| 6840 BA.OP.A.3 11.A | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre i 30 mm | | | | |
| | GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm Larghezza Impalcato La=9.70 | | | | |
| | vasca FS in asse spalla 2 * 4,50 * ((105+105-30)) | | 1.620,00 | | |
| | in asse pila 10 * 4,50 * ((105+105-30)) | | 8.100,00 | | |
| | Totale | m | 9.720,00 | 1,62 | 15.746,40 |
| 6850 BA.OP.A.3 11.B | Fornitura e posa in opera di piattabanda dielettrica per muretti laterali paraballast e marciapiedi, per escursioni fino a 30 mm | | | | |
| | PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm Larghezza Impalcato La=9.70 | | | | |
| | in asse spalla muretti paraballast (2*2) * 1,50 | | 6,00 | | |
| | camminamenti+cordoli (2*2) * ((1,78+0,82)) | | 10,40 | | |
| | in asse pila muretti paraballast (2*10) * 1,50 | | 30,00 | | |
| | camminamenti+cordoli (2*10) * ((1,78+0,82)) | | 52,00 | | |
| | Totale | m | 98,40 | 58,32 | 5.738,69 |
| 6850 BA.OP.A.3 11.B | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre 30 mm | | | | |
| | PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm Larghezza Impalcato La=9.70 | | | | |
| | in asse spalla muretti paraballast (2*2) * 1,50 * ((105+105-30)) | | 1.080,00 | | |
| | camminamenti+cordoli (2*2) * ((1,78+0,82)) * ((105+105-30)) | | 1.872,00 | | |
| | in asse pila | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI09 - VI09 - Singolo Binario

VI09A - da SPA a SPB + (n.11 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISIVE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|---|------|-----------|--------|-------------------|
| 6860 BA.OP.A.3 12.A | muretti parballast (2*10) * 1,50 * ((105+105-30)) | | 5.400,00 | | |
| | camminamenti+cordoli (2*10) * ((1,78+0,82)) * ((105+105-30)) | | 9.360,00 | | |
| | Totale | m | 17.712,00 | 0,17 | 3.011,04 |
| | Fornitura e posa in opera di scossalina , dello spessore non inferiore a 2 mm | | | | |
| | SCOSSALINA GIUNTI D'IMPALCATO | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Larghezza Impalcato La=9.70 | | | | |
| | in asse spalla 2 * 9,70 | | 19,40 | | |
| | in asse pila 10 * 9,70 | | 97,00 | | |
| | Totale | m | 116,40 | 35,56 | 4.139,18 |
| Totale VIA - Soletta di completamento Euro | | | | | 397.156,83 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI09 - VI09 - Singolo Binario

VI09A - da SPA a SPB + (n.11 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|---|--|----------------|-----------|---------|-----------|--|
| 6910 BA.CZ.C.1103.E | Fornitura di cunicoli per la protezione di cavi a due gole da 140 e 180 mm, di profondità interna 400 mm con fondo a spessore maggiorato, per viadotto o g | | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | 1 PER BINARIO AREA SEZIONE CANALETTA A=0.0841m ² | | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | | |
| | 1 * 25 | | | 25,00 | | |
| | Totale parziale | m | | 25,00 | | |
| | A dedurre | | | -25,00 | | |
| | 25 | | | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | | |
| 11 * 25 | | | 275,00 | | | |
| Totale | m | | 275,00 | 31,15 | 8.566,25 | |
| 6920 BA.CZ.C.2101.K | Posa in opera di cunicoli in cemento delle dimensioni di 400x100 mm. | | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | VEDI RIF. ART. BA.CZ.C.1103.E | | | | | |
| 275 | | | 275,00 | | | |
| Totale | m | | 275,00 | 14,20 | 3.905,00 | |
| 6870 BA.OP.A.3 15.A | Impermeabilizzazione di impalcato e volti a mezzo di manto impermeabile dello spessore non inferiore a 4 mm | | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4 | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare = 4.60m 2 * 25 * 4,60 | | | 230,00 | | |
| | Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 25 * (1,93+1,93) | | | 96,50 | | |
| | Totale parziale | m ² | | 326,50 | | |
| | A dedurre | | | -326,50 | | |
| | 326,5 | | | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4 | | | | | | |
| 11 * 326,5 | | | 3.591,50 | | | |
| Totale | m ² | | 3.591,50 | 10,45 | 37.531,18 | |
| 6880 BA.OP.A.3 18.A | Strato protettivo in conglomerato bituminoso dello spessore non inferiore a 5 cm | | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE CON STRATO DI CONGLOMERATO BITUMINOSO (43mm) | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | | |
| Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare = 4.60m 25 * 4,60 | | | 115,00 | | | |
| Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 25 * (1,93+1,93) | | | 96,50 | | | |
| Totale parziale | m ² | | 211,50 | | | |
| A dedurre | | | -211,50 | | | |
| 211,50 | | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI09 - VI09 - Singolo Binario

VI09A - da SPA a SPB + (n.11 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|--|--|-----------|-----------|-----------|-----------|
| 6940 BA.OP.A.3 20.A | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE | | | | |
| | 11 * 211,50 | | 2.326,50 | | |
| | Totale | m² | 2.326,50 | 5,92 | 13.772,88 |
| | Fornitura e posa in opera di profilati di acciaio per parapetti, mensole e simili | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| IPE 100 p=8,1 kg/m, 1 MONTANTE OGNI 1.50m PER LATO (2*8,1) * (25/1,5) * 1,05 | | 283,506 | | | |
| PIASTRA DI BASE 200x150x10 p=2,36 kg (2*2,36) * (25/1,5) | | 78,668 | | | |
| PIASTRA DI BASE CON FUNZIONE DI PARAPIEDE 200x5mm p=7,85 kg/m (2*7,85) * 25 | | 392,500 | | | |
| Totale parziale | kg | 754,674 | | | |
| 10% per bulloni, tirafondi e saldature 754,674*10% | | 75,467 | | | |
| Totale generale | kg | 830,141 | | | |
| A dedurre | | | | | |
| 830,141 | | -830,141 | | | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| PARAPETTI PER IMPALCATO | | | | | |
| 11 * 830,141 | | 9.131,551 | | | |
| Totale | kg | 9.131,551 | 1,95 | 17.806,52 | |
| 6950 BA.OP.A.3 21.A | Fornitura e posa in opera di tubi di acciaio doppiamente zincati a caldo per parapetti, mensole e simili | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| | 4 TUBI D=42,4 sp 2,9 p=2,35 kg/m PER LATO (2*4*2,35) * 25 | | 470,000 | | |
| | Totale parziale | kg | 470,000 | | |
| | 10% per bulloni, e saldature 470*10% | | 47,000 | | |
| | Totale generale | kg | 517,000 | | |
| | A dedurre | | | | |
| 517 | | -517,000 | | | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| PARAPETTI PER IMPALCATO | | | | | |
| 11 * 517 | | 5.687,000 | | | |
| Totale | kg | 5.687,000 | 2,11 | 11.999,57 | |
| 6980 BA.PS.A.3 33.A | Fornitura e posa in opera di grigliato metallico, in acciaio zincato, per copertura di pozzetti, cunicoli e simili | | | | |
| | ISPEZIONABILITA' SU PULVINO | | | | |
| | GRIGLIATO PER PIANEROTTOLO PER DISCESA DELLA SCALA OGNI 3 CAMPATE STANDARD 190x120cm | | | | |
| | Grigliato tipo keller da 35kg/mq (2*4) * 1,90 * 1,20 * 35 | | 638,400 | | |
| Totale | kg | 638,400 | 2,18 | 1.391,71 | |
| 6900 | Fornitura e posa in opera di tubazione in PVC -U conforme alla norma UNI EN 1401-1 - | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI09 - VI09 - Singolo Binario

VI09A - da SPA a SPB + (n.11 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------------------------|--|------|--|--------|-----------|
| IT.TU.E.3002.E | diametro esterno 250 mm. TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 ----- DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI Lunghezza Impalcato Lu=25m SOTTO SOLETTA - DN250 2 * 25 DISCENDENTE SULLE PILE - DN250 2 * 10 ----- A dedurre 70 A sommare ----- TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 11 * 70 ----- | | 50,00 20,00 70,00 ----- -70,00 ----- 770,00 ----- 770,00 | | |
| | Totale parziale | m | 70,00 | | |
| | | | | | |
| | Totale | m | 770,00 | 25,65 | 19.750,50 |
| 6960 OM.ME.C.3 25.A | Fornitura e posa in opera di scala in ferro ISPEZIONABILITA' SU PULVINO SCALE DI DISCESA OGNI 3 CAMPATE- COMPRESO TELAIO COMPLETO AL PULVINO E BOTOLA IN METALLO - 180 kg/ml ALTEZZA STANDARD DI DISCESA H=3.10m (2*4) * 180 * 3,10 ----- | | 4.464,000 ----- 4.464,000 | | |
| | Totale | kg | 4.464,000 | 3,98 | 17.766,72 |
| 6970 OM.ME.C.3 25.B | Sovrapprezzo alla voce quando anziché la verniciatura è richiesta la zincatura ISPEZIONABILITA' SU PULVINO SCALE DI DISCESA OGNI 3 CAMPATE- COMPRESO TELAIO COMPLETO AL PULVINO E BOTOLA IN METALLO - 180 kg/ml ALTEZZA STANDARD DI DISCESA H=3.10m (2*4) * 180 * 3,10 ----- | | 4.464,000 ----- 4.464,000 | | |
| | Totale | kg | 4.464,000 | 0,22 | 982,08 |
| 6930 SS.CE.C.3102.B | Fornitura e posa in opera in corrispondenza dei muretti paraballast di tubo 140x140 sp. 3 mm provvisto di griglia e rete in acciaio keller. TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT ----- DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=25m 2 * (25/3) ----- A dedurre 16,66 A sommare ----- TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT 11 * 16,66 ----- | | 16,66 ----- 16,66 ----- -16,66 ----- 183,26 ----- 183,26 | | |
| | Totale parziale | Cad | 16,66 | | |
| | | | | | |
| | Totale | Cad | 183,26 | 16,14 | 2.957,82 |
| 6890 VAT.RS3E.A01.0 9.0017 | Fornitura e posa in opera pluviale flangiato in PVC DN160 (L=0,50 m) grigliato metallico zincato a caldo (250x250mm) controtelaio speciale zincato costituito da: controtelaio e di manicotto flangiato - Tipo "mexicano" per innesto del pluviale PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA ----- | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI09 - VI09 - Singolo Binario

VI09A - da SPA a SPB + (n.11 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|---|------|-----------|--------|-------------------|
| | DATI | | | | |
| | 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| | 2 * (25/3) | | 16,66 | | |
| | Totale parziale | Cad | 16,66 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 16,66 | | -16,66 | | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA | | | | |
| | 11 * 17 | | 187,00 | | |
| | Totale | Cad | 187,00 | 21,54 | 4.027,98 |
| | Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro | | | | 140.458,21 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI10 - VI10 (ex VI02) - Doppio Binario

VI10A - SPA+ (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|------------|--------|-------------------|
| 31090 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. SPALLA A - 150 kg/mc 12 * 24 * (0,75^2*3,1416) * 150 | | 76.334,400 | | |
| | Totale | kg | 76.334,400 | 1,00 | 76.334,40 |
| 54215 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi vedi quantità art BA.PD.A.3 05.D 288 * (0,75^2*3,1416) | | 509,76 | | |
| | Totale | m³ | 509,76 | 0,26 | 132,54 |
| 31080 BA.PD.A.3 05.D | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro, del diametro non inferiore a 1500 mm SPALLA A 12 * 24 | | 288,00 | | |
| | Totale | m | 288,00 | 221,96 | 63.924,48 |
| | Totale VI2 - Pali o pozzi Euro | | | | 140.391,42 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI10 - VI10 (ex VI02) - Doppio Binario

VI10A - SPA+ (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------------------|--|----------------|------------|--------|-------------------|
| 31180 BA.CZ.A.3 01.A | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C12/15 N/mm2 SPALLA A (12+0,4) * (16,5+,4) * 0,20 | | 41,91 | | |
| | Totale | m ³ | 41,91 | 80,31 | 3.365,79 |
| 31190 BA.CZ.A.3 01.E | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C28/35 N/mm2 SPALLA A 12 * 16,50 * 2 | | 396,00 | | |
| | Totale | m ³ | 396,00 | 109,75 | 43.461,00 |
| 31200 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. vedi quantità art BA.CZ.A.3 01.E 396 | | 396,00 | | |
| | Totale | m ³ | 396,00 | 5,39 | 2.134,44 |
| 31220 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e similari SPALLA A 2 * (12+16,50) * 2 | | 114,00 | | |
| | Totale | m ² | 114,00 | 10,09 | 1.150,26 |
| 31210 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. SPALLA A - 110 kg/mc 110 * 12 * 16,50 * 2 | | 43.560,000 | | |
| | Totale | kg | 43.560,000 | 1,00 | 43.560,00 |
| 31150 BA.MT.A.3 29.A | Riempitivi vari e sistemazione superficiale con regolarizzazione delle pendenze, con terre provenienti dagli scavi quantità scavi (vedi quantità BA.MT.C.0101.A) 1438,88 a dedurre volume fondazioni interrante quantità art BA.CZ.A.3 01.A -1 * 41,91 quantità art BA.CZ.A.3 01.E -1 * 396 a dedurre volume elevazioni interrante -1 * (16,50*2,9) | | 1.438,88 | | |
| | Totale | m ³ | 953,12 | 0,90 | 857,81 |
| 31130 BA.MT.A.3002.A | Scavo di fondazione in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi SPALLA A ((629,05+243)*3,30)/2 | | 1.438,88 | | |
| | Totale | m ³ | 1.438,88 | 3,42 | 4.920,97 |
| 54355 BA.MT.A.3107.A | Fornit.e posa in opera di misto cement.da cava,gettato e costipato in opera in strati di spess<50 cm,con caratter.indicate nel Capit.Op.Civ.con cemento>4 SPALLA A interno (escluso SubBallast e Supercompattato) 6,90 * 12,10 * (6,60-(0,3+0,12)) dente esterno 1su1 per rilev. h>4m (((1,00+4,00)/2)) * 13,70 * 3,00 | | 515,97 | | |
| | Totale | m ³ | 102,75 | | |
| | Totale | m ³ | 618,72 | 43,81 | 27.106,12 |
| 31140 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi vedi quantità art BA.MT.A.3002.A 1438,88 | | 1.438,88 | | |
| | Totale | m ³ | 1.438,88 | 0,26 | 374,11 |
| Totale VI3 - Fondazioni Euro | | | | | 126.930,50 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI10 - VI10 (ex VI02) - Doppio Binario

VI10A - SPA+ (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VI4 - Spalle

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---------------------------------|--|----------------|------------|--------|------------------|
| 31230 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 SPALLA A - muro frontale 13,70 * 2,10 * 3,70 - ringrosso muro frontale/paraghiaia 13,70 * (((1,60+0,95)*0,65)/2) - paraghiaia 13,70 * 0,50 * 2,30 - muretti paraballast(vedi dett) - area front x L 3,79 * 0,65 - ringrosso paraghiaia 13,70 * (((0,50+0,65)*0,21)/2) - muri d'ala 2 * 7,30 * 1,20 * 3,70 2 * 7,30 * 0,80 * 3 | | | | |
| | Totale | m ³ | 237,54 | 121,28 | 28.808,85 |
| 31240 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. vedi quantità art BA.CZ.A.3 02.F 237,54 | | 237,54 | | |
| | Totale | m ³ | 237,54 | 5,39 | 1.280,34 |
| 31260 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 SPALLA A - muro frontale 2 * (13,70+2,10) * 3,70 - ringrosso muro frontale/paraghiaia 2 * (((1,60+0,95)*0,65)/2) 13,70 * 1,86 - muri d'ala (2*2) * (7,30+1,20) * 3,70 (2*2) * (7,30+1,20) * 0,30 | | | | |
| | Totale | m ² | 280,06 | 13,46 | 3.769,61 |
| 31270 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 SPALLA A - paraghiaia 2 * (13,70+0,50) * 2,30 - muretti paraballast(vedi dett) - area front x L 2 * 3,79 2 * 0,65 * 0,45 (2*2) * 0,65 * 0,70 - ringrosso paraghiaia 2 * (((0,50+0,65)*0,21)/2) 13,70 * 0,25 - muri d'ala (2*2) * (7,30+1,20) * 2,70 | | | | |
| | Totale | m ² | 170,78 | 16,40 | 2.800,79 |
| 31250 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. ELEVAZIONE - 120 kg/mc vedi quantità art BA.CZ.A.3 02.F 120 * 237,54 | | 28.504,800 | | |
| | Totale | kg | 28.504,800 | 1,00 | 28.504,80 |
| Totale VI4 - Spalle Euro | | | | | 65.164,39 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI10 - VI10 (ex VI02) - Doppio Binario

VI10A - SPA+ (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VI7 - Apparecchi di appoggio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------------------------|--|------|-----------|-----------|------------------|
| 6290 BA.OP.A.3106.A | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio di tipo multidirezionale in acciaio teflon, per ogni KN di carico nominale verticale APPOGGI MULTIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 4800kN ----- MULTIDIREZIONALE (n° app. x n° imp. x kN) (2+3) * 1 * 4800 | | 24.000,00 | | |
| | Totale | kN | 24.000,00 | 0,46 | 11.040,00 |
| 40 VAT.RS3E.A01.0 9.0003 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo FISSO, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcato a doppio binario in C.A.P. L=25m - Lc=22,80m" APPOGGI FISSI DATI CARICO VERTICALE - V = 4100kN CARICO ORIZZONTALE LONGITUDINALE - H = 6000kN ----- LATO FISSO (n° app. x n° imp.) 2 * 1 | | 2,00 | | |
| | Totale | Cad | 2,00 | 11.890,00 | 23.780,00 |
| 6280 VAT.RS3E.A01.0 9.0004 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari, di tipo UNIDIREZIONALE, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcato a doppio binario in C.A.P. L=25m - Lc=22,80m" APPOGGI UNIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 3700kN CARICO ORIZZONTALE LONGITUDINALE - HI = 6000kN ----- LATO MOBILE (n° app. x n° imp.) 1 * 1 | | 1,00 | | |
| | Totale | Cad | 1,00 | 12.698,40 | 12.698,40 |
| | Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro | | | | 47.518,40 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI10 - VI10 (ex VI02) - Doppio Binario

VI10A - SPA+ (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|--|--|----------------|-----------|--------|-----------|--|
| 2260 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | | |
| | BAGGIOLI INTEGRATO AL RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. - Sup. frontale 1.69mq - Largh 1.60m SPALLA "A" 2 * 1,69 * 1,60 | | 5,41 | | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "A" 2 * 3,50 * 0,51 * 0,70 | | 2,50 | | | |
| | Totale | m ³ | 7,91 | 121,28 | 959,32 | |
| 2040 BA.CZ.A.3 02.I | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C45/55 N/mm2 | | | | | |
| | CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. | | | | | |
| | ----- DATI GENERALI H.trave=2.10m L.trave=24.40m AREA = 1.09 m ² /ml RT= 0.80m Superficie totale casseratura (perimetro x lunghezza travi 11.85m x 24.40)= 289.14 mq ----- | | | | | |
| | DATI PER VERIFICA TRAVE IN C.A.P. Sezione Corrente - Zona centrale 1 * ((7,35+7,20)/2) * 1,09 | | | 7,94 | | |
| | Sezione Corrente - Zone laterali 2 * 7,30 * 1,09 | | | 15,91 | | |
| | Sezione ringrossata - Zona testate 2 * ((1,80+0,58)/2) * ((0,83+1,40)/2) * ((0,64+0,25)/2) | | | 1,20 | | |
| | Sezione di traversi intermedi 2 * ((0,25+0,60)/2) * 1,09 | | | 0,94 | | |
| | Sezione di traversi testate 2 * ((0,35+0,47)/2) * 1,09 | | | 0,89 | | |
| | Totale parziale | m ³ | 26,88 | | | |
| | ----- DATI PER VERIFICA TRAVERSI Sezione traversi di testata A=0.66mq (2+2) * ((0,71+0,55)/2) * 0,66 | | | 1,66 | | |
| | Sezione traversi interni A=0.66mq (2+2) * ((0,54+0,35)/2) * 0,66 | | | 1,19 | | |
| | Totale parziale | m ³ | 2,85 | | | |
| | ----- zona passi d'uomo testate 2 * 1,85 * ((1,50+1,14)/2) * ((0,71+0,55)/2) | | | 3,08 | | |
| | passi d'uomo 60cm -2 * ((3,1416*0,30*0,45)) * ((0,71+0,55)/2) | | | -0,53 | | |
| zona passi d'uomo interni 2 * 1,85 * ((1,50+1,14)/2) * ((0,54+0,35)/2) | | | 2,20 | | | |
| passi d'uomo 60cm -2 * 0,52 * ((3,1416*0,30*0,45)) * ((0,54+0,35)/2) | | | -0,20 | | | |
| Totale parziale | m ³ | 4,55 | | | | |
| Totale generale | m ³ | 34,28 | | | | |
| a dedurre il calcolo -34,28 | | | -34,28 | | | |
| ----- CALCOLO TRAVI PER IMPALCATO (4*1) * 34,28 | | | 137,12 | | | |
| Totale | m ³ | 137,12 | | 148,32 | 20.337,64 | |
| 2210 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURA LENTA TRAVI IN C.A.P | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI10 - VI10 (ex VI02) - Doppio Binario

VI10A - SPA+ (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|---|----------------|------------|--------|-----------|
| 2270 BA.CZ.A.3 03.B | vedi RIF.ART - BA.CZ.A.3 02.I 137,12 | m ³ | 137,12 | 5,39 | 739,08 |
| | Totale | | 137,12 | | |
| 2240 BA.CZ.A.3 05.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURE ELEVAZIONE BAGGIOLI E RITEGNI SPALLE vedi RIF.ART - BA.CZ.A.3 02.F 7,91 | m ³ | 7,91 | 5,39 | 42,63 |
| | Totale | | 7,91 | | |
| 2290 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. Superficie totale casseratura travi (perimetro x lunghezza travi 11.85m x 24.40)= 289.14 mq 289,14 Superficie totale casseratura traversi escluso passo d'uomo (2 lati x 4 traversi x sup.3.94mq) =31.52 mq 31,52 | m ² | 289,14 | 16,40 | 21.035,30 |
| | Totale parziale | | 320,66 | | |
| | A dedurre 320,66 A sommare | | -320,66 | | |
| | CALCOLO CASSERO TRAVI IN C.A.P. PER IMPALCATO SPA-P1 4 * 320,66 | | 1.282,64 | | |
| Totale | 1.282,64 | | | | |
| 2200 BA.CZ.A.3 09.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 BAGGIOLI INTEGRATO AL RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. - Sup. frontale 1.69mq - Largh 1.60m SPALLA "A" 2 * 2 * 1,69 (2*2) * 1,60 * 0,70 | m ² | 6,76 | 16,40 | 264,20 |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "A" 2 * (1,23+0,51+1,23+0,51) * 0,70 | | 4,48 | | |
| | Totale | | 4,87 | | |
| | Totale | | 16,11 | | |
| 2280 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. ARMATURA LENTA CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. DATI GENERALI INCIDENZA ARMATURA LENTA = 160kg/m3 | kg | 21.939,200 | 1,00 | 21.939,20 |
| | vedi RIF.ART - BA.CZ.A.3 02.I 137,12 * 160 | | 21.939,200 | | |
| Totale | Totale | 21.939,200 | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI10 - VI10 (ex VI02) - Doppio Binario

VI10A - SPA+ (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|------------------------|--|--------|-----------------|-----------|---------|-----------|
| 2220 BA.CZ.A.3 11.A | 7,91 * 300 | Totale | kg | 2.373,000 | 1,00 | 2.373,00 |
| | | | kg | 2.373,000 | | |
| 2230 BA.CZ.A.3 12.A | Acciaio in opera per strutture in cemento armato precompresso ad armatura pre-tesa. ARMATURA PRE-TESA CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. DATI GENERALI ARMATURA PRE-TESA TRAVI IN C.A.P. = 72 TREFOLI/TRAVE (7 FILI 0.6" - 1102g/m) ----- (4*1) * ((72*1,102*25)) | Totale | kg | 7.934,400 | 1,97 | 15.630,77 |
| | | | kg | 7.934,400 | | |
| 2360 BA.CZ.A.3 16.A | Acciaio in fili, trecce e trefoli in opera per strutture in cemento armato precompresso ad armatura post-tesa. ARMATURA POST-TESA TRAVERSI DEL CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. DATI GENERALI ARMATURA POST-TESA TRAVERSI SUP.= 9 TREFOLI/TRAVERSO (7 FILI 0.6" - 1102g/m) ARMATURA POST-TESA TRAVERSI INF. = 7 TREFOLI/TRAVERSO (7 FILI 0.6" - 1102g/m) ----- (4*1) * (4*(9*1,102*5,70)) (4*1) * (4*(7*1,102*5,70)) | Totale | kg | 904,520 | 2,12 | 3.409,04 |
| | | | kg | 703,516 | | |
| 2350 BA.OP.A.3 06.A | Fornitura e posa in opera di malte reoplastiche INGHISAGGIO RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. SPALLA "A" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (1000*0,03) RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "A" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 1 * (1000*0,03) | Totale | dm ³ | 12,60 | 0,80 | 34,08 |
| | | | dm ³ | 30,00 | | |
| 2370 BA.OP.A.3 07.A | Fornitura e posa in opera dei dispositivi di ancoraggio dei ritegni antisismici LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO PER RITEGNO RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. SPALLA "A" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (7850*0,01) RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "A" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 0,80 * (7850*0,01) | Totale | dm ³ | 42,60 | 3,91 | 374,46 |
| | | | kg | 95,770 | | |
| 2370 BA.OP.A.3 07.A | Fornitura e posa in opera di cuscinetti di appoggio elastomerici armati CUSCINETTI NEOPRENE ARMATO SPALLA "A" 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "A" 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | Totale | kg | 11,55 | | |
| | | | kg | 11,55 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI10 - VI10 (ex VI02) - Doppio Binario

VI10A - SPA+ (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|--|-----------------|-----------|--------|------------------|
| | Totale | dm ³ | 23,10 | 62,14 | 1.435,43 |
| 2380 BA.OP.A.3 07.C | Sovrapprezzo per apparecchi d'appoggio elastomerici aventi una dimensione inferiore a 10 dmc. CUSCINETTI IN GOMMA ELASTOMERICA ARMATA PER RITEGNO Ritegno longitudinale centrale su Spalle e pile DATI ----- RIF.ART. BA.OP.A.3 07.A 23,10 | | | | |
| | Totale | dm ³ | 23,10 | 18,64 | 430,58 |
| | Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro | | | | 89.004,73 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI10 - VI10 (ex VI02) - Doppio Binario

VI10A - SPA+ (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|---|--|------|-----------|--------|-----------|--|
| 2390 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | | |
| | GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI GENERALI | | | | | |
| | LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=13.70m | | | | | |
| | AREA SEZIONE NETTA SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=4.80 m^2 | | | | | |
| | Lunghezza totale Lu=24.80m | | | | | |
| | PREDALLE CENTRALI - La=1.60 sp. 5cm | | | | | |
| | PREDALLE LATERALI - La=1.96 sp. 5cm | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO | | | | | | |
| 1 * (25-0,2) * 4,80 | | | 119,04 | | | |
| PREDALLES | | | | | | |
| 1 * (25-0,2) * ((1,96+1,60+1,60+1,60+1,60+1,96)) * 0,05 | | | 12,80 | | | |
| Totale parziale | | m³ | 131,84 | | | |
| A dedurre | | | | | | |
| 131,84 | | | -131,84 | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| CALCOLO GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES | | | | | | |
| 1 * 131,84 | | | 131,84 | | | |
| Totale | | m³ | 131,84 | 121,28 | 15.989,56 | |
| 2395 BA.CZ.A.3 02.G | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C35/45 N/mm2 | | | | | |
| | VELETTE | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI GENERALI | | | | | |
| | VELETTE - H=1.01m sp. 9cm | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | VELETTE | | | | | |
| | 2 * ((25-0,2)) * 0,09 * 1,01 | | | 4,51 | | |
| | Totale parziale | | m³ | 4,51 | | |
| | A dedurre | | | | | |
| 4,51 | | | -4,51 | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| CALCOLO VELETTE | | | | | | |
| 1 * 4,51 | | | 4,51 | | | |
| Totale | | m³ | 4,51 | 129,90 | 585,85 | |
| 2410 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. | | | | | |
| | ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE vedi ART.RIF - BA.CZ.A.3 02.F + BA.CZ.A.3 02.G | | | | | |
| | 136,35 | | 136,35 | | | |
| Totale | | m³ | 136,35 | 5,39 | 734,93 | |
| 2420 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 | | | | | |
| | CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI10 - VI10 (ex VI02) - Doppio Binario

VI10A - SPA+ (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|---|--|------------|------------|-------------|-----------|----------|
| 2400 BA.CZ.A.3 09.B | DATI GENERALI SEZIONE SOLETTA IN MEZZERIA H=40cm LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=13.70m AREA SEZIONE SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=4.80 m^2 Lunghezza totale Lu=24.80m PREDALLE CENTRALI - La=1.60 sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=1.96 sp. 5cm VELETTE - H=1.01m sp. 9cm | | | | | |
| | CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO FRONTALI 2 * 4,80 | | 9,60 | | | |
| | MURETTI PARABALLAST (2+2) * ((25-0,2)) * 0,70 | | 69,44 | | | |
| | PREDALLES 1 * (25-0,2) * ((1,96+1,60+1,60+1,60+1,60+1,96)+(12*0,05)) | | 270,82 | | | |
| | VELETTE 2 * ((25-0,2)) * (2*(0,09+1,01)) | | 109,12 | | | |
| | Totale parziale | m² | 458,98 | | | |
| | A dedurre 458,98 | | | -458,98 | | |
| | A sommare | | | | | |
| | CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE SPA-P1 1 * 458,98 | | | 458,98 | | |
| | Totale | m² | 458,98 | | 18,53 | 8.504,90 |
| | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | | | | | |
| | ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE | | | | | |
| | DATI GENERALI INCIDENZA ARMATURA SOLETTA 140kg/m3 INCIDENZA ARMATURA PREDALLES 60kg/m3 INCIDENZA ARMATURA VELETTA 20kg/m3 | | | | | |
| | GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO 140 * (25-0,2) * 4,80 | | | 16.665,600 | | |
| | PREDALLES 60 * (25-0,2) * (1,96+1,60+1,60+1,60+1,60+1,96) * 0,05 | | | 767,808 | | |
| VELETTE 20 * (2*(25-0,2)) * 0,09 * 1,01 | | | 90,173 | | | |
| Totale parziale | kg | 17.523,581 | | | | |
| A dedurre 17523,581 | | | | -17.523,581 | | |
| A sommare | | | | | | |
| CALCOLO ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE 1 * 17523,581 | | | 17.523,581 | | | |
| Totale | kg | 17.523,581 | | 1,00 | 17.523,58 | |
| 2440 | Fornitura e posa in opera di coprigiunto trasver sale impermeabile e dielettrico, per escursioni | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI10 - VI10 (ex VI02) - Doppio Binario

VI10A - SPA+ (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|--|------|-----------|--------|----------|
| BA.OP.A.3 10.A | orizzontali fino a 30 mm GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm Larghezza Impalcato La=13.70 vasca FS in asse spalla 1 * 8,00 | | 8,00 | | |
| | Totale | m | 8,00 | 255,89 | 2.047,12 |
| 2450 BA.OP.A.3 10.B | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre i 30 mm GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm Larghezza Impalcato La=13.70 vasca FS in asse spalla 1 * 8,00 * ((105+105-30)) | | 1.440,00 | | |
| | Totale | m | 1.440,00 | 1,62 | 2.332,80 |
| 2460 BA.OP.A.3 11.A | Fornitura e posa in opera di piattabanda dielettrica per muretti laterali paraballast e marciapiedi, per escursioni fino a 30 mm PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm Larghezza Impalcato La=13.70 in asse spalla muretti paraballast (2*1) * 1,50 camminamenti+cordoli (2*1) * ((1,78+0,82)) | | 3,00 | | |
| | | | 5,20 | | |
| | Totale | m | 8,20 | 58,32 | 478,22 |
| 2470 BA.OP.A.3 11.B | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre 30 mm PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm Larghezza Impalcato La=13.70 in asse spalla muretti paraballast (2*1) * 1,50 * ((105+105-30)) camminamenti+cordoli (2*1) * ((1,78+0,82)) * ((105+105-30)) | | 540,00 | | |
| | | | 936,00 | | |
| | Totale | m | 1.476,00 | 0,17 | 250,92 |
| 2480 BA.OP.A.3 12.A | Fornitura e posa in opera di scossalina , dello spessore non inferiore a 2 mm SCOSSALINA GIUNTI D'IMPALCATO DATI Larghezza Impalcato La=13.70 | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI10 - VI10 (ex VI02) - Doppio Binario

VI10A - SPA+ (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|---|------|-----------|--------|------------------|
| | in asse spalla 1 * 13,70 | | 13,70 | | |
| | Totale | m | 13,70 | 35,56 | 487,17 |
| | Totale VIA - Soletta di completamento Euro | | | | 48.935,05 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI10 - VI10 (ex VI02) - Doppio Binario

VI10A - SPA+ (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|---|--|----------------|-----------|---------|----------|--|
| 2530 BA.CZ.C.1103.E | Fornitura di cunicoli per la protezione di cavi a due gole da 140 e 180 mm, di profondità interna 400 mm con fondo a spessore maggiorato, per viadotto o g | | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | 1 PER BINARIO AREA SEZIONE CANALETTA A=0.0841m ² | | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | | |
| | 2 * 25 | | | 50,00 | | |
| | Totale parziale | m | | 50,00 | | |
| | A dedurre | | | -50,00 | | |
| | 50 | | | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | | |
| 1 * 50 | | | 50,00 | | | |
| Totale | m | | 50,00 | 31,15 | 1.557,50 | |
| 2540 BA.CZ.C.2101.K | Posa in opera di cunicoli in cemento delle dimensioni di 400x100 mm. | | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | VEDI RIF. ART. BA.CZ.C.1103.E | | | | | |
| 50 | | | 50,00 | | | |
| Totale | m | | 50,00 | 14,20 | 710,00 | |
| 2490 BA.OP.A.3 15.A | Impermeabilizzazione di impalcato e volti a mezzo di manto impermeabile dello spessore non inferiore a 4 mm | | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4 | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare = 8.50m 2 * 25 * 8,50 | | | 425,00 | | |
| | Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 2.05+2.05m 25 * (2,05+2,05) | | | 102,50 | | |
| | Totale parziale | m ² | | 527,50 | | |
| | A dedurre | | | -527,50 | | |
| | 527,50 | | | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4 | | | | | | |
| 1 * 527,50 | | | 527,50 | | | |
| Totale | m ² | | 527,50 | 10,45 | 5.512,38 | |
| 2500 BA.OP.A.3 18.A | Strato protettivo in conglomerato bituminoso dello spessore non inferiore a 5 cm | | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE CON STRATO DI CONGLOMERATO BITUMINOSO (43mm) | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare = 8.50m 2 * 25 * 8,50 | | | 425,00 | | |
| Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 2.05+2.05m 25 * (2,05+2,05) | | | 102,50 | | | |
| Totale parziale | m ² | | 527,50 | | | |
| A dedurre | | | -527,50 | | | |
| 527,50 | | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI10 - VI10 (ex VI02) - Doppio Binario

VI10A - SPA+ (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|--|---|----------|-----------|----------|----------|
| 2560 BA.OP.A.3 20.A | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4 | | | | |
| | 1 * 527,50 | | 527,50 | | |
| | Totale | m² | 527,50 | 5,92 | 3.122,80 |
| | Fornitura e posa in opera di profilati di acciaio per parapetti, mensole e simili | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| IPE 100 p=8,1 kg/m, 1 MONTANTE OGNI 1.50m PER LATO (2*8,1) * (25/1,5) * 1,05 | | 283,506 | | | |
| PIASTRA DI BASE 200x150x10 p=2,36 kg (2*2,36) * (25/1,5) | | 78,668 | | | |
| PIASTRA DI BASE CON FUNZIONE DI PARAPIEDE 200x5mm p=7,85 kg/m (2*7,85) * 25 | | 392,500 | | | |
| Totale parziale | kg | 754,674 | | | |
| 10% per bulloni, tirafondi e saldature 754,674*10% | | 75,467 | | | |
| Totale generale | kg | 830,141 | | | |
| A dedurre | | | | | |
| 830,141 | | -830,141 | | | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| PARAPETTI PER IMPALCATO | | | | | |
| 1 * 830,141 | | 830,141 | | | |
| Totale | kg | 830,141 | 1,95 | 1.618,77 | |
| 2570 BA.OP.A.3 21.A | Fornitura e posa in opera di tubi di acciaio doppiamente zincati a caldo per parapetti, mensole e simili | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| | 4 TUBI D=42,4 sp 2,9 p=2,35 kg/m PER LATO (2*4*2,35) * 25 | | 470,000 | | |
| | Totale parziale | kg | 470,000 | | |
| | 10% per bulloni, e saldature 470*10% | | 47,000 | | |
| | Totale generale | kg | 517,000 | | |
| | A dedurre | | | | |
| 517 | | -517,000 | | | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| PARAPETTI PER IMPALCATO | | | | | |
| 1 * 517 | | 517,000 | | | |
| Totale | kg | 517,000 | 2,11 | 1.090,87 | |
| 2520 IT.TU.E.3002.E | Fornitura e posa in opera di tubazione in PVC -U conforme alla norma UNI EN 1401-1 - diametro esterno 250 mm. | | | | |
| | TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI | | | | |
| Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | | |
| SOTTO SOLETTA - DN250 2 * 25 | | 50,00 | | | |
| DISCENDENTE SULLE PILE - DN250 2 * 10 | | 20,00 | | | |
| Totale parziale | m | 70,00 | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI10 - VI10 (ex VI02) - Doppio Binario

VI10A - SPA+ (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|--|------|-----------|--------|------------------|
| 2550 SS.CE.C.3102.B | A dedurre 70 A sommare ----- | | -70,00 | | |
| | TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 1 * 70 | | 70,00 | | |
| | Totale | m | 70,00 | 25,65 | 1.795,50 |
| | Fornitura e posa in opera in corrispondenza dei muretti paraballast di tubo 140x140 sp. 3 mm provvisto di griglia e rete in acciaio keller. TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT ----- | | | | |
| 2510 VAT.RS3E.A01.0 9.0017 | DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=25m 2 * (25/3) | | 16,66 | | |
| | Totale parziale | Cad | 16,66 | | |
| | A dedurre 16,66 A sommare ----- | | -16,66 | | |
| | TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT 1 * 16,66 | | 16,66 | | |
| | Totale | Cad | 16,66 | 16,14 | 268,89 |
| | Fornitura e posa in opera pluviale flangiato in PVC DN160 (L=0,50 m) grigliato metallico zincato a caldo (250x250mm) controtelaio speciale zincato costituito da: controtelaio e di manicotto flangiato - Tipo "messicano" per innesto del pluviale PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA ----- | | | | |
| | DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=25m 2 * (25/3) | | 16,66 | | |
| | Totale parziale | Cad | 16,66 | | |
| | A dedurre 16,66 A sommare ----- | | -16,66 | | |
| | PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA 1 * 17 | | 17,00 | | |
| | Totale | Cad | 17,00 | 21,54 | 366,18 |
| Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro | | | | | 16.042,89 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI10 - VI10 (ex VI02) - Doppio Binario

VI10B - da P1 a P2 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|---|--------|------------|
| 44080 BA.CZ.A.3 01.A | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C12/15 N/mm2 CORDOLO PARATIE 80x40 PILA 1 58,20 * (,8+0,1+0,1) * 0,1 PILA 2 58,20 * (,8+0,1+0,1) * 0,1 Totale | m ³ | 5,82 5,82 <hr/> 11,64 | 80,31 | 934,81 |
| 44090 BA.CZ.A.3 01.E | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C28/35 N/mm2 CORDOLO PARATIE 80x40 PILA 1 58,2 * 0,8 * 0,4 PILA 2 58,20 * ,8 * 0,4 Totale | m ³ | 18,62 18,62 <hr/> 37,24 | 109,75 | 4.087,09 |
| 44100 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. CORDOLO PARATIE 80x40 PILA 1 58,2 * ,8 * 0,4 PILA 2 58,2 * ,8 * 0,4 Totale | m ³ | 18,62 18,62 <hr/> 37,24 | 5,39 | 200,72 |
| 44120 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e simili CORDOLO PARATIE 80x40 PILA 1 2 * 58,20 * 0,4 PILA 2 2 * 58,20 * 0,4 Totale | m ² | 46,56 46,56 <hr/> 93,12 | 10,09 | 939,58 |
| 31290 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. PILA 1 - 120 kg/mc 12 * 32 * (0,75^2*3,1416) * 130 PILA 2 - 120 kg/mc 12 * 32 * (0,75^2*3,1416) * 130 OPERE PROVVISORIALI PILA 1 - 96 * 16 * (0,25^2*3,1416) * 130 PILA 2 96 * 16 * (0,25^2*3,1416) * 130 Totale | kg | 88.208,640 88.208,640 39.137,280 39.137,280 <hr/> 254.691,840 | 1,00 | 254.691,84 |
| 44110 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. CORDOLO PARATIE 80x40- 100 kg/mc PILA 1 100 * 58,20 * ,8 * 0,4 PILA 2 100 * 58,20 * ,8 * 0,4 Totale | kg | 1.862,400 1.862,400 <hr/> 3.724,800 | 1,00 | 3.724,80 |
| 45340 BA.DE.A.5 33.A | Rimozione d'opera di elementi strutturali di acciaio comprese le rotaie e i profilati in genere. Pila 1 e Pila 2 Travi di ripartizione Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 23800,92 Totale | kg | 23.800,920 <hr/> 23.800,920 | 0,03 | 714,03 |
| 45660 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi vedi quantità art BA.PD.A.3 05.D 768 * (0,75^2*3,1416) vedi quantità artBA.PD.A.3 03.B 3072 * (0,25^2*3,1416) Totale | m ³ | 1.359,36 614,40 <hr/> 1.973,76 | 0,26 | 513,18 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI10 - VI10 (ex VI02) - Doppio Binario

VI10B - da P1 a P2 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|--|--------|-------------------|
| 31081 BA.PD.A.3 03.B | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro del diametro est. non inferiore a 500 mm OPERE PROVVISORIALI PILA 1 96 * 16 PILA 2 96 * 16 | | 1.536,00 1.536,00 | | |
| | Totale | m | 3.072,00 | 55,88 | 171.663,36 |
| 31280 BA.PD.A.3 05.D | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro, del diametro non inferiore a 1500 mm PILA 1 12 * 32 PILA 2 12 * 32 | | 384,00 384,00 | | |
| | Totale | m | 768,00 | 221,96 | 170.465,28 |
| 44850 BA.PD.A.3 19.A | Formazione di colonne di terreno consolidato, del diametro reso di almeno 50 cm Pila 1 99 * 16 Pila 2 99 * 16 | | 1.584,00 1.584,00 | | |
| | Totale | m | 3.168,00 | 41,11 | 130.236,48 |
| 44860 FA.OM.A.1001.B | Acciaio in profilati, della qualità S 275, lavorato per carpenteria metallica in genere. Pila 1 Travi di ripartizione travi HEB 400 kg/ml 155.00 Pila 1 (2*(11,00+15,50)) * 155 Pila 2 (2*(11,00+15,50)) * 155 Puntoni diam.mm.254 s.mm.20 kg/ml 115.00 Pila 1 4 * 5,66 * 115 Pila 2 4 * 5,66 * 115 | | 8.215,000 8.215,000 2.603,600 2.603,600 | | |
| | Totale parziale | kg | 21.637,200 | | |
| | 10% per pezzi speciali, saldature, bullonature etc etc (10%) * 21637,20 | | 2.163,720 | | |
| | Totale generale | kg | 23.800,920 | | |
| | Totale | kg | 23.800,920 | 1,80 | 42.841,66 |
| 44870 FA.OM.A.2001.A | Posa in opera di elementi in acciaio di cui alle voci FA.OM.A.1001 - FA.OM.A.1002 Pila 1 e Pila 2 Travi di ripartizione Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 23800,92 | | 23.800,920 | | |
| | Totale | kg | 23.800,920 | 0,99 | 23.562,91 |
| | Totale VI2 - Pali o pozzi Euro | | | | 804.575,74 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI10 - VI10 (ex VI02) - Doppio Binario

VI10B - da P1 a P2 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|--|--------|------------|
| 45380 BA.CZ.A.3 01.A | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C12/15 N/mm2 PILA 1 (12+0,4) * 16,4 * 0,20 PILA 2 (12+0,4) * 16,4 * 0,20 Totale | m ³ | 40,67 40,67 81,34 | 80,31 | 6.532,42 |
| 45390 BA.CZ.A.3 01.E | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C28/35 N/mm2 PILA 1 12 * 16 * 3 PILA 2 12 * 16 * 3 Totale | m ³ | 576,00 576,00 1.152,00 | 109,75 | 126.432,00 |
| 45400 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. vedi quantità art BA.CZ.A.3 01.E 1152 Totale | m ³ | 1.152,00 1.152,00 | 5,39 | 6.209,28 |
| 45420 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e similari PILA 1 2 * (12+16) * 3 PILA 2 2 * (12+16) * 3 Totale | m ² | 168,00 168,00 336,00 | 10,09 | 3.390,24 |
| 45410 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. PILA 1 - 140 kg/mc 140 * 12 * 16 * 3 PILA 2 - 140 kg/mc 140 * 12 * 16 * 3 Totale | kg | 80.640,000 80.640,000 161.280,000 | 1,00 | 161.280,00 |
| 45370 BA.MT.A.3 29.A | Riempitivi vari e sistemazione superficiale con regolarizzazione delle pendenze, con terre provenienti dagli scavi quantità scavi (vedi quantità BA.MT.C.0101.A) 2532,50 a dedurre volume fondazioni interrante quantità art BA.CZ.A.3 01.A -1 * 79,70 quantità art BA.CZ.A.3 01.E -1 * 1152 a dedurre volume elevazioni interrante -1 * 112 Totale | m ³ | 2.532,50 -79,70 -1.152,00 -112,00 1.188,80 | 0,90 | 1.069,92 |
| 45350 BA.MT.A.3002.A | Scavo di fondazione in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi PILA 1 ((363,57+239,86)*1,70)/2 PILA 2 Totale | m ³ | 512,92 512,92 | 3,42 | 1.754,19 |
| 31131 BA.MT.A.3003.A | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi fino alla profondità di 2 m PILA 1 192,34 * 2 PILA 2 192,34 * 2 Totale | m ³ | 384,68 384,68 769,36 | 3,27 | 2.515,81 |
| 31132 BA.MT.A.3003.B | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 2 m e fino a 4 m PILA 1 192,34 * 3,25 PILA 2 192,34 * 3,25 Totale | m ³ | 625,11 625,11 1.250,22 | 3,76 | 4.700,83 |
| 45360 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI10 - VI10 (ex VI02) - Doppio Binario

VI10B - da P1 a P2 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|--|------|-----------|--------|-------------------|
| | vedi quantità art BA.MT.A.3002.A | | 512,92 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.A | | 769,36 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.B | | 1.250,22 | | |
| | Totale | m³ | 2.532,50 | 0,26 | 658,45 |
| | Totale VI3 - Fondazioni Euro | | | | 314.543,14 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI10 - VI10 (ex VI02) - Doppio Binario

VI10B - da P1 a P2 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI5 - Pile

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------------|---|----------------|--|--------|------------------|
| 45430 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 PILA 1 H.ml.5.30/5.86 zona cava H.ml.1.77 (38,40-11,16-11,16) * 1,77 PILA 2 H.ml.6.80/7.35 zona cava H.ml.1.77 (38,40-11,16-11,16) * 1,77 Totale | m ³ | 28,46 28,46 56,92 | 121,28 | 6.903,26 |
| 45440 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. Pile 1 e 2 quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 121,28 Totale | m ³ | 121,28 121,28 | 5,39 | 653,70 |
| 31310 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 Pila P01 H=ml.5.30/5.86 Zona Cava Esterno 28,84 * 1,77 Interno (2*13,71) * 1,77 Pila P02 H=ml.7.30/6.80 Zona Cava Esterno 28,84 * 1,77 Interno (2*13,71) * 1,77 Totale | m ² | 51,05 48,53 51,05 48,53 199,16 | 13,46 | 2.680,69 |
| 45450 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. Pile 1 e 2 Elevazione - incidenza kg/mc 180 quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 180 * 121,28 Totale | kg | 21.830,400 21.830,400 | 1,00 | 21.830,40 |
| Totale VI5 - Pile Euro | | | | | 32.068,05 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI10 - VI10 (ex VI02) - Doppio Binario

VI10B - da P1 a P2 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI6 - Pulvini

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | | | |
|----------------------------------|---|------|-------------------------|--|-------------------|-----------|--------|--|
| 31330 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 Pila P01 H=ml.5.30/5.86 Pulvino fino a quota +5.30 38,40 * 3,53 Pulvino fino a quota +5.86 23,78 * 0,56 Pila P02 H=ml.6.80/7.35 Pulvino fino a quota +6.80 38,40 * (6,8-1,77) Pulvino fino a quota +7.35 23,39 * 0,55 | | | | | | | |
| | | | | 135,55 | | | | |
| | | | | 13,32 | | | | |
| | | | Totale parziale | 148,87 | | | | |
| | | | | 193,15 | | | | |
| | | | | 12,86 | | | | |
| | | | Totale parziale | 206,01 | | | | |
| | | | Totale | 354,88 | 121,28 | 43.039,85 | | |
| | | | 31340 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. Pila P01 Elevazione Quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 148,87 Pila P02 Elevazione Quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 206,01 | | | | |
| | | | | | | | 148,87 | |
| | 206,01 | | | | | | | |
| Totale | 354,88 | 5,39 | | | | 1.912,80 | | |
| | | | | | | | | |
| 31360 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 Pila P01 H=ml.5.30/5.86 intradosso pulvino 2 * 11,16 esterno pulvino da +1.77 a +4.00 28,84 * 2,23 Pila P02 H=ml.6.80/7.35 intradosso pulvino 2 * 11,16 esterno pulvino da +1.77 a +4.00 28,84 * 2,23 | | | | | | | |
| | | | | 22,32 | | | | |
| | | | | 64,31 | | | | |
| | | | | 22,32 | | | | |
| | | | | 64,31 | | | | |
| | | | Totale | 173,26 | 13,46 | 2.332,08 | | |
| 31370 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 Pila P01 H=ml.5.30/5.86 esterno pulvino da +4.00 a +5.30 28,84 * 1,3 esterno pulvino da +5.30 a +5.86 27,06 * 0,56 Pila P02 H=ml.6.80/7.35 esterno pulvino da +4.00 a +6.80 28,84 * 2,8 esterno pulvino da +6.80 a +7.35 23,39 * 0,55 | | | | | | | |
| | | | | 37,49 | | | | |
| | | | | 15,15 | | | | |
| | | | | 80,75 | | | | |
| | | | | 12,86 | | | | |
| | | | Totale | 146,25 | 16,40 | 2.398,50 | | |
| 31350 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. Pila P01 Elevazione - incidenza 180 kg/mc Quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 180 * 148,87 Pila P02 Elevazione - incidenza 180 kg/mc Quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 180 * 206,01 | | | | | | | |
| | | | | 26.796,600 | | | | |
| | | | | 37.081,800 | | | | |
| | | | Totale | 63.878,400 | 1,00 | 63.878,40 | | |
| Totale VI6 - Pulvini Euro | | | | | 113.561,63 | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI10 - VI10 (ex VI02) - Doppio Binario

VI10B - da P1 a P2 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI7 - Apparecchi di appoggio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|--|------|----------------------------------|-----------|------------------|
| 7650 BA.OP.A.3106.A | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio di tipo multidirezionale in acciaio teflon, per ogni KN di carico nominale verticale APPOGGI MULTIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 7000kN ----- LATO MOBILE (n° app. x n° imp. x kN) 4 * 1 * 7000 <div style="text-align: right;">Totale</div> | kN | 28.000,00 <hr/> 28.000,00 | 0,46 | 12.880,00 |
| 320 VAT.RS3E.A01.0 9.0007 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo VINCOLO MECCANICO, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcato a doppio binario a sez. mista in Acc/Cls. L=40m - Lc=38,0m" IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40m DISPOSITIVO MECCANICO DATI CARICO ORIZZONTALE TRASVERSALE - Ht = 4000kN ----- LATO FISSO (n° app. x n° imp.) 1 * 1 LATO MOBILE (n° app. x n° imp.) 1 * 1 <div style="text-align: right;">Totale</div> | Cad | 1,00 <hr/> 1,00 <hr/> 2,00 | 9.504,00 | 19.008,00 |
| 7640 VAT.RS3E.A01.0 9.0008 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo UNIDIREZIONALE, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcato a doppio binario a sez. mista in Acc/Cls. L=40m - Lc=38,0m" IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40m APPOGGI UNIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V =7000kN CARICO ORIZZONTALE TRASVERSALE- Ht =3900kN ----- LATO FISSO (n° app. x n° imp.) 4 * 1 <div style="text-align: right;">Totale</div> | Cad | 4,00 <hr/> 4,00 | 14.224,00 | 56.896,00 |
| Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro | | | | | 88.784,00 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI10 - VI10 (ex VI02) - Doppio Binario

VI10B - da P1 a P2 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|---|----------------|-----------|--------|----------|
| 8550 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | |
| | BAGGIOLI E RITEGNI PILA | | | | |
| | 2 BAGGIOLI INTEGRATI | | | | |
| | 2 * 1,25 * 1,28 * 0,25 | | 0,80 | | |
| | 1 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. | | | | |
| | 1 * 1,68 * 0,85 * 0,70 | | 1,00 | | |
| | DATI LATO ACC./CLS. | | | | |
| | 2 BAGGIOLI INTEGRATI | | | | |
| | 2 * 1,50 * 1,35 * 0,25 | | 1,01 | | |
| | 1 RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | |
| | 2 * 6,50 * 0,60 * 0,70 | | 5,46 | | |
| | 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. | | | | |
| | 2 * 1,35 * 0,65 * 0,80 | | 1,40 | | |
| | Totale parziale | m ³ | 9,67 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 9,67 | | | -9,67 | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI da pila 1 a pila 2 | | | | |
| | 2 * 9,67 | | 19,34 | | |
| | Totale | m ³ | 19,34 | 121,28 | 2.345,56 |
| 8560 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. | | | | |
| | ARMATURA ELEVAZIONE BAGGIOLI E RITEGNI PILA | | | | |
| | vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F | | | | |
| | 19,34 | | 19,34 | | |
| | Totale | m ³ | 19,34 | 5,39 | 104,24 |
| 8580 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 | | | | |
| | BAGGIOLI E RITEGNI PILA | | | | |
| | DATI | | | | |
| | 2 BAGGIOLI INTEGRATI | | | | |
| | 2 * ((1,25+1,28)) * 0,25 | | 1,27 | | |
| | 1 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. | | | | |
| | 1 * 1,68 * 0,70 | | 1,18 | | |
| | 2 * 2,42 * 0,70 | | 3,39 | | |
| | DATI LATO ACC./CLS. | | | | |
| | 2 BAGGIOLI INTEGRATI | | | | |
| | 2 * ((1,50+1,35)) * 0,25 | | 1,43 | | |
| | 1 RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | |
| | 2 * 5,20 * 0,70 | | 7,28 | | |
| | 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. | | | | |
| | 2 * 1,95 * 0,80 | | 3,12 | | |
| | 2 * 0,65 * 0,80 | | 1,04 | | |
| | 2 * 1,35 * 0,80 | | 2,16 | | |
| | Totale parziale | m ² | 20,87 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 20,87 | | | -20,87 | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI10 - VI10 (ex VI02) - Doppio Binario

VI10B - da P1 a P2 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|--|--|-----------------|-----------|--------|------------------|
| 8570 BA.CZ.A.3 09.B | CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI da pila 1 a pila 2 2 * 20,87 | m ² | 41,74 | 16,40 | 684,54 |
| | Totale | | 41,74 | | |
| 8600 BA.CZ.A.3 16.A | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. ARMATURE BAGGIOLI E RITEGNI PILA - INCIDENZA 300kg/m3 ----- vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F 19,34 * 300 | kg | 5.802,000 | 1,00 | 5.802,00 |
| | Totale | | 5.802,000 | | |
| 8590 BA.OP.A.3 06.A | Fornitura e posa in opera di malte reoplastiche INGHISAGGIO PILA 1 A 2 RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*2) * 0,50 * 0,92 * (1000*0,03) RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*2) * 0,50 * 1,11 * (1000*0,03) | dm ³ | 110,40 | 0,80 | 194,88 |
| | Totale | | 243,60 | | |
| 8610 BA.OP.A.3 07.A | Fornitura e posa in opera dei dispositivi di ancoraggio dei ritegni antisismici LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO PER RITEGNO PILA 1 A 2 RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*2) * 0,50 * 0,92 * (7850*0,01) RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*2) * 0,50 * 1,11 * (7850*0,01) | kg | 288,880 | 3,91 | 2.492,31 |
| | Totale | | 637,420 | | |
| 8620 BA.OP.A.3 07.C | Fornitura e posa in opera di cuscinetti di appoggio elastomerici armati CUSCINETTI NEOPRENE ARMATO PILA 1 A 2 RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. ((2+2)*2) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. ((2+2)*2) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | dm ³ | 46,20 | 62,14 | 5.741,74 |
| | Totale | | 92,40 | | |
| 8620 BA.OP.A.3 07.C | Sovrapprezzo per apparecchi d'appoggio elastomerici aventi una dimensione inferiore a 10 dmc. CUSCINETTI IN GOMMA ELASTOMERICA ARMATA PER RITEGNO Ritegno longitudinale centrale su Spalle e pile DATI ----- RIF.ART. BA.OP.A.3 07.A 92,40 | dm ³ | 92,40 | 18,64 | 1.722,34 |
| | Totale | | 92,40 | | |
| Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro | | | | | 19.087,61 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI10 - VI10 (ex VI02) - Doppio Binario

VI10B - da P1 a P2 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI9 - Travi d'impalcato in acciaio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|---|--|------|--|--------|-------------------|-------------------|
| 7675 PM.MR.A.3 03.A | <p>Grigliato alveolare in acciaio S185 UNI EN 10025:2005 zincato a caldo, in opera.</p> <p>IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40.00</p> <p>Grigliato alveolare in acciaio S185 UNI EN 10025:2005 zincato a caldo, con maglia da mm 30x30, piatto portante da mm 30x3, asta secondaria da mm 20x3, pressato, elettrofuso, elettrosaldato, oppure di altro tipo ma di equivalenti caratteristiche geometriche, nonché di peso e di portata non inferiore a quelli relativi al tipo sopraindicato compresi gli organi di attacco pure in acciaio zincato a caldo, in opera.</p> <p>CAMPATA N°1 L=39.85m</p> <p>3 * 39,85 * 2,5</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 298,88</p> <p>A sommare -----</p> <p>CALCOLO GRIGLIATO IMPALCATI RETICOLARI</p> <p>1 * 298,88</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | | <p>298,88</p> <hr/> <p>298,88</p> <p style="color: red;">-298,88</p> <hr/> <p>298,88</p> <hr/> <p>298,88</p> | | <p>109,44</p> | <p>32.709,43</p> |
| 7660 PM.MR.A.3102.C | <p>Acciaio UNI EN 10025 nuovo di ogni specie, fornito e lavorato, in opera, della qualità S275J2 e S275J0 e S355J2 e S355J0.</p> <p>IMPALCATO IN ACCIAIO A 4 TRAVI L=40.00</p> <p>TRAVATA METALLICA</p> <p>DATI</p> <p>PORTATA TEORICA 38.00mt</p> <p>PESO TRAVATA RETICOLARE 55 kN/m = 5608.35 kg</p> <p>5608,35 * 40</p> <p>incremento per saldature e bullonature 4%</p> <p>224334,0*4%</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 233307,360</p> <p>A sommare -----</p> <p>CALCOLO TRAVATA</p> <p>1 * 233307,360</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | | <p>224.334,000</p> <hr/> <p>8.973,360</p> <hr/> <p>233.307,360</p> <hr/> <p style="color: red;">-233.307,360</p> <hr/> <p>233.307,360</p> <hr/> <p>233.307,360</p> | | <p>2,22</p> | <p>517.942,34</p> |
| 7665 PM.MR.A.3102.D | <p>Sovrapprezzo alla voce PM.MR.A.3102.C per vari eseguiti di punta con avanbecco ed eventuale retrobecco.</p> <p>VARO TRAVATA METALLICA</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO TRAVATA L=40.00m</p> <p>1 * 233307,360</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | | <p>233.307,360</p> <hr/> <p>233.307,360</p> | | <p>0,15</p> | <p>34.996,10</p> |
| Totale VI9 - Travi d'impalcato in acciaio Euro | | | | | 585.647,87 | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI10 - VI10 (ex VI02) - Doppio Binario
VI10B - da P1 a P2 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)
VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|--|------|--|--------|-----------|
| 7760 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES ----- DATI GENERALI LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=13.70m AREA SEZIONE NETTA SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=5.75 m^2 Lunghezza totale Lu=39.85m PREDALLE CENTRALI - La=2.10 sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.30 sp. 5cm ----- GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO 1 * 39,85 * 5,75 PREDALLES 1 * 39,85 * (2,30+2,10+2,10+2,10+2,30) * 0,05 ----- A dedurre 250,86 A sommare ----- CALCOLO GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE 1 * 250,86 ----- Totale | m³ | 229,14 21,72 250,86 -250,86 250,86 250,86 | 121,28 | 30.424,30 |
| 7765 BA.CZ.A.3 02.G | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C35/45 N/mm2 VELETTE ----- DATI GENERALI VELETTE - H=1.01m sp. 9cm ----- VELETTE 2 * 39,85 * 0,09 * 1,01 ----- A dedurre 7,24 A sommare ----- VELETTE 1 * 7,24 ----- Totale | m³ | 7,24 7,24 -7,24 7,24 7,24 | 129,90 | 940,48 |
| 7780 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE vedi ART.RIF - BA.CZ.A.3 02.F + BA.CZ.A.3 02.G 258,10 ----- Totale | m³ | 258,10 258,10 | 5,39 | 1.391,16 |
| 7790 BA.CZ.A.3 05.D | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m.12 e fino a m. 16 IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40.00 CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE ----- | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI10 - VI10 (ex VI02) - Doppio Binario

VI10B - da P1 a P2 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|---|--|----------------|-------------|------------|-----------|-----------|
| 7770 BA.CZ.A.3 09.B | DATI GENERALI SEZIONE SOLETTA IN MEZZERIA H=44cm LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=4.25 m ² Lunghezza totale Lu=39.85m PREDALLE CENTRALI - La=2.10 sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.30 sp. 5cm VELETTE - H=1.01m sp. 9cm | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO FRONTALI 2 * 4,25 | | | 8,50 | | |
| | MURETTI PARABALLAST 2 * 39,85 * (2*0,75) | | | 119,55 | | |
| | PREDALLES 1 * 39,85 * ((2,30+2,10+2,10+2,10+2,30)+(10*0,05)) | | | 454,29 | | |
| | VELETTE 2 * 39,85 * (2*(0,09+1,01)) | | | 175,34 | | |
| | Totale parziale | m ² | | 757,68 | | |
| | A dedurre 757,68 | | | -757,68 | | |
| | A sommare | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE P1-P2 1 * 757,68 | | | 757,68 | | |
| | Totale | m ² | | 757,68 | 21,38 | 16.199,20 |
| | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | | | | | |
| | IMPALCATO IN ACCIAIO A 4 TRAVI L=40.00 ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI GENERALI INCIDENZA ARMATURA SOLETTA 200kg/m ³ INCIDENZA ARMATURA PREDALLES 60kg/m ³ INCIDENZA ARMATURA VELETTA 20kg/m ³ | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO 200 * 39,85 * 5,75 | | | 45.827,500 | | |
| | PREDALLES 60 * 39,85 * (2,30+2,10+2,10+2,10+2,30) * 0,05 | | | 1.303,095 | | |
| | VELETTE 20 * (2*39,85) * 0,09 * 1,01 | | | 144,895 | | |
| Totale parziale | kg | | 47.275,490 | | | |
| A dedurre 47275,49 | | | -47.275,490 | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| CALCOLO ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE 1 * 47275,490 | | | 47.275,490 | | | |
| Totale | kg | | 47.275,490 | 1,00 | 47.275,49 | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI10 - VI10 (ex VI02) - Doppio Binario

VI10B - da P1 a P2 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|--|------|-----------|--------|----------|
| 7800 BA.OP.A.3 10.A | Fornitura e posa in opera di coprigiunto trasver sale impermeabile e dielettrico, per escursioni orizzontali fino a 30 mm GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=13.70 in asse pila vasca FS 2 * 8,00 | | | | |
| | Totale | m | 16,00 | | |
| | | | 16,00 | 255,89 | 4.094,24 |
| 7810 BA.OP.A.3 10.B | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre i 30 mm GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=13.70 in asse pila vasca FS 2 * 8,00 * ((130+130-30)) | | | | |
| | Totale | m | 3.680,00 | | |
| | | | 3.680,00 | 1,62 | 5.961,60 |
| 7820 BA.OP.A.3 11.A | Fornitura e posa in opera di piattabanda dielettrica per muretti laterali paraballast e marciapiedi, per escursioni fino a 30 mm PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse spalla e/o pila muretti paraballast ((2)*2) * 1,50 camminamento+cordoli ((2)*2) * ((1,78+0,82)) | | | | |
| | Totale | m | 6,00 | | |
| | | | 10,40 | | |
| | Totale | m | 16,40 | 58,32 | 956,45 |
| 7830 BA.OP.A.3 11.B | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre 30 mm PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse pila muretti paraballast ((2)*2) * 1,50 * ((130+130-30)) camminamento+cordoli ((2)*2) * ((1,78+0,82)) * ((130+130-30)) | | | | |
| | Totale | m | 1.380,00 | | |
| | | | 2.392,00 | | |
| | Totale | m | 3.772,00 | 0,17 | 641,24 |
| 7840 BA.OP.A.3 12.A | Fornitura e posa in opera di scossalina , dello spessore non inferiore a 2 mm SCOSSALINA GIUNTI D'IMPALCATO DATI | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI10 - VI10 (ex VI02) - Doppio Binario

VI10B - da P1 a P2 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|---|------|-----------|--------|-------------------|
| | Larghezza Impalcato La=13.70 | | | | |
| | in asse pila | | | | |
| | 2 * 13,70 | | 27,40 | | |
| | Totale | m | 27,40 | 35,56 | 974,34 |
| | Totale VIA - Soletta di completamento Euro | | | | 108.858,50 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI10 - VI10 (ex VI02) - Doppio Binario

VI10B - da P1 a P2 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|--|----------------|-----------|---------|----------|
| 7900 BA.CZ.C.1103.E | Fornitura di cunicoli per la protezione di cavi a due gole da 140 e 180 mm, di profondità interna 400 mm con fondo a spessore maggiorato, per viadotto o g | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | 1 PER BINARIO AREA SEZIONE CANALETTA A=0.0841m ² | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=40m | | | | |
| | 1 * 40 | | | 40,00 | |
| | Totale parziale | m | | 40,00 | |
| | A dedurre | | | | |
| | 40 | | | -40,00 | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | |
| 1 * 40 | | | 40,00 | | |
| Totale | m | | 40,00 | 31,15 | 1.246,00 |
| 7910 BA.CZ.C.2101.K | Posa in opera di cunicoli in cemento delle dimensioni di 400x100 mm. | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | VEDI RIF. ART. BA.CZ.C.1103.E | | | | |
| 40 | | | 40,00 | | |
| Totale | m | | 40,00 | 14,20 | 568,00 |
| 7875 BA.OP.A.3 18.A | Strato protettivo in conglomerato bituminoso dello spessore non inferiore a 5 cm | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE CON STRATO DI CONGLOMERATO BITUMINOSO VASCA (50mm) | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=40.00m | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =8.50m 1 * 40,0 * 8,50 | | | 340,00 | |
| | Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 2.05+2.05m 40 * (2,05+2,05) | | | 164,00 | |
| | Totale parziale | m ² | | 504,00 | |
| | A dedurre | | | | |
| | 504,0 | | | -504,00 | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA | | | | | |
| 1 * 504,0 | | | 504,00 | | |
| Totale | m ² | | 504,00 | 5,92 | 2.983,68 |
| 7930 BA.OP.A.3 20.A | Fornitura e posa in opera di profilati di acciaio per parapetti, mensole e simili | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=40m | | | | |
| | IPE 100 p=8,1 kg/m, 1 MONTANTE OGNI 1.50m PER LATO (2*8,1) * (40/1,5) * 1,05 | | | 453,606 | |
| | PIASTRA DI BASE 200x150x10 p=2,36 kg (2*2,36) * (40/1,5) | | | 125,868 | |
| | PIASTRA DI BASE CON FUNZIONE DI PARAPIEDE 200x5mm p=7,85 kg/m (2*7,85) * 40 | | | 628,000 | |
| Totale parziale | kg | | 1.207,474 | | |
| 10% per bulloni, tirafondi e saldature 1207,474*10% | | | 120,747 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI10 - VI10 (ex VI02) - Doppio Binario

VI10B - da P1 a P2 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|--|------|------------|--------|-----------|
| | Totale generale | kg | 1.328,221 | | |
| | A dedurre 1328,221 | | -1.328,221 | | |
| | A sommare ----- | | | | |
| | PARAPETTI PER IMPALCATO 1 * 1328,221 | | 1.328,221 | | |
| | Totale | kg | 1.328,221 | 1,95 | 2.590,03 |
| 7940 BA.OP.A.3 21.A | Fornitura e posa in opera di tubi di acciaio doppiamente zincati a caldo per parapetti, mensole e simili PARAPETTO PER IMPALCATO ----- DATI Lunghezza Impalcato Lu=40m 4 TUBI D=42,4 sp 2,9 p=2,35 kg/m PER LATO (2*4*2,35) * 40 | | 752,000 | | |
| | Totale parziale | kg | 752,000 | | |
| | 10% per bulloni, e saldature 752*10% | | 75,200 | | |
| | Totale generale | kg | 827,200 | | |
| | A dedurre 827,20 | | -827,200 | | |
| | A sommare ----- | | | | |
| | PARAPETTI PER IMPALCATO 1 * 827,20 | | 827,200 | | |
| | Totale | kg | 827,200 | 2,11 | 1.745,39 |
| 7855 BA.OP.A.3107.A | Impermeabilizzazione di impalcato a mezzo di manto impermeabile sintetico eseguito con membrana : per 3 mm di spessore IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm ----- DATI Lunghezza Impalcato Lu=40.00m Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =8.50m 40 * 8,50 Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 2.05+2.05m 40 * (2,05+2,05) | | 340,00 | | |
| | | | 164,00 | | |
| | Totale parziale | m² | 504,00 | | |
| | A dedurre 504 | | -504,00 | | |
| | A sommare ----- | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm 1 * 504 | | 504,00 | | |
| | Totale | m² | 504,00 | 20,45 | 10.306,80 |
| 7865 BA.OP.A.3107.B | Sovraprezzo alla precedente sottovoce A per ogni mm in più richiesto rispetto allo spessore di 3 mm IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm ----- DATI Lunghezza Impalcato Lu=40.00m Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =8.50m 1 * 40,0 * 8,50 Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 2.05+2.05m 40 * (2,05+2,05) | | 340,00 | | |
| | | | 164,00 | | |
| | Totale parziale | m² | 504,00 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI10 - VI10 (ex VI02) - Doppio Binario

VI10B - da P1 a P2 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|------------------------|--|----------------|---------------------------------|--------|---------|----------|
| | A dedurre 540,00 A sommare ----- IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm 1 * 540,0 Totale | m ² | -540,00 540,00 504,00 | | 3,84 | 1.935,36 |
| 7970 BA.PS.A.3 33.A | Fornitura e posa in opera di grigliato metallico, in acciaio zincato, per copertura di pozzetti, cunicoli e simili ISPEZIONABILITA' SU PULVINO GRIGLIATO PER PIANEROTTOLO PER DISCESA DELLA SCALA OGNI 3 CAMPATE STANDARD 190x120cm Grigliato tipo keller da 35kg/mq (2*1) * 1,90 * 1,20 * 35 Totale | kg | 159,600 159,600 | | 2,18 | 347,93 |
| 7890 IT.TU.E.3002.E | Fornitura e posa in opera di tubazione in PVC -U conforme alla norma UNI EN 1401-1 - diametro esterno 250 mm. TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 ----- DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI Lunghezza Impalcato Lu=40m SOTTO SOLETTA - DN250 2 * 40 DISCENDENTE SULLE PILE - DN250 2 * 10 Totale parziale | m | 80,00 20,00 100,00 | | | |
| | A dedurre 100 A sommare ----- TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 1 * 100 Totale | m | -100,00 100,00 100,00 | | 25,65 | 2.565,00 |
| 7950 OM.ME.C.3 25.A | Fornitura e posa in opera di scala in ferro ISPEZIONABILITA' SU PULVINO SCALE DI DISCESA OGNI 3 CAMPATE- COMPRESO TELAIO COMPLETO AL PULVINO E BOTOLA IN METALLO - 180 kg/ml ALTEZZA STANDARD DI DISCESA H=3.10m (2*1) * 180 * 3,10 Totale | kg | 1.116,000 1.116,000 | | 3,98 | 4.441,68 |
| 7960 OM.ME.C.3 25.B | Sovrapprezzo alla voce quando anziché la verniciatura è richiesta la zincatura ISPEZIONABILITA' SU PULVINO SCALE DI DISCESA OGNI 3 CAMPATE- COMPRESO TELAIO COMPLETO AL PULVINO E BOTOLA IN METALLO - 180 kg/ml ALTEZZA STANDARD DI DISCESA H=3.10m (2*1) * 180 * 3,10 Totale | kg | 1.116,000 1.116,000 | | 0,22 | 245,52 |
| 7920 SS.CE.C.3102.B | Fornitura e posa in opera in corrispondenza dei muretti paraballast di tubo 140x140 sp. 3 mm provvisto di griglia e rete in acciaio keller. TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT ----- DATI | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI10 - VI10 (ex VI02) - Doppio Binario

VI10B - da P1 a P2 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|---|--|-------|-----------|--------|------------------|--|
| 7885 VAT.RS3E.A01.0 9.0017 | 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=40m 2 * (40/3) | | 26,66 | | | |
| | Totale parziale | Cad | 26,66 | | | |
| | A dedurre 26,66 | | -26,66 | | | |
| | A sommare | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT 1 * 26,66 | | 26,66 | | | |
| | Totale | Cad | 26,66 | 16,14 | 430,29 | |
| | Fornitura e posa in opera pluviale flangiato in PVC DN160 (L=0,50 m) grigliato metallico zincato a caldo (250x250mm) controtelaio speciale zincato costituito da: controtelaio e di manicotto flangiato - Tipo "mexicano" per innesto del pluviale PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=40m 2 * (40/3) | | 26,66 | | | |
| | Totale parziale | Cad | 26,66 | | | |
| | A dedurre 26,66 | | -26,66 | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA 1 * 26,66 | | 26,66 | | | | |
| Totale | Cad | 26,66 | 21,54 | 574,26 | | |
| Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro | | | | | 29.979,94 | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI10 - VI10 (ex VI02) - Doppio Binario

VI10C - SPB+ (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|------------|--------|-------------------|
| 45480 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. SPALLA B - 150 kg/mc 12 * 24 * (0,75^2*3,1416) * 150 | | 76.334,400 | | |
| | Totale | kg | 76.334,400 | 1,00 | 76.334,40 |
| 45500 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi vedi quantità art BA.PD.A.3 05.D 288 * (0,75^2*3,1416) | | 509,76 | | |
| | Totale | m³ | 509,76 | 0,26 | 132,54 |
| 45460 BA.PD.A.3 05.D | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro, del diametro non inferiore a 1500 mm SPALLA B 12 * 24 | | 288,00 | | |
| | Totale | m | 288,00 | 221,96 | 63.924,48 |
| | Totale VI2 - Pali o pozzi Euro | | | | 140.391,42 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI10 - VI10 (ex VI02) - Doppio Binario

VI10C - SPB+ (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|------------|--------|-------------------|
| 45560 BA.CZ.A.3 01.A | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C12/15 N/mm2 SPALLA B (12+0,4) * (16,5+,4) * 0,20 | | 41,91 | | |
| | Totale | m ³ | 41,91 | 80,31 | 3.365,79 |
| 45570 BA.CZ.A.3 01.E | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C28/35 N/mm2 SPALLA B 12 * 16,50 * 2 | | 396,00 | | |
| | Totale | m ³ | 396,00 | 109,75 | 43.461,00 |
| 45580 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. vedi quantità art BA.CZ.A.3 01.E 396 | | 396,00 | | |
| | Totale | m ³ | 396,00 | 5,39 | 2.134,44 |
| 45600 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e similari SPALLA B 2 * (12+16,50) * 2 | | 114,00 | | |
| | Totale | m ² | 114,00 | 10,09 | 1.150,26 |
| 45590 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. SPALLA B - 110 kg/mc 110 * 12 * 16,50 * 2 | | 43.560,000 | | |
| | Totale | kg | 43.560,000 | 1,00 | 43.560,00 |
| 45550 BA.MT.A.3 29.A | Riempitivi vari e sistemazione superficiale con regolarizzazione delle pendenze, con terre provenienti dagli scavi quantità scavi (vedi quantità BA.MT.C.0101.A) 1746,84 a dedurre volume fondazioni interrante quantità art BA.CZ.A.3 01.A -1 quantità art BA.CZ.A.3 01.E -1 a dedurre volume elevazioni interrante -1 | | 1.746,84 | | |
| | Totale | m ³ | 1.743,84 | 0,90 | 1.569,46 |
| 45510 BA.MT.A.3002.A | Scavo di fondazione in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi SPALLA B ((701,24+243)*3,70)/2 | | 1.746,84 | | |
| | Totale | m ³ | 1.746,84 | 3,42 | 5.974,19 |
| 54365 BA.MT.A.3107.A | Fornit.e posa in opera di misto cement.da cava,gettato e costipato in opera in strati di spess<50 cm,con caratter.indicate nel Capit.Op.Civ.con cemento>4 SPALLA B interno (escluso SubBallast e Supercompattato) 6,90 * 12,10 * (5,60-(0,3+0,12)) dente esterno 1su1 per rilev. h>4m (((1,00+4,00)/2)) * 13,70 * 3,00 | | 432,48 | | |
| | Totale | m ³ | 102,75 | | |
| | Totale | m ³ | 535,23 | 43,81 | 23.448,43 |
| 45540 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi vedi quantità art BA.MT.A.3002.A 1746,84 | | 1.746,84 | | |
| | Totale | m ³ | 1.746,84 | 0,26 | 454,18 |
| | Totale VI3 - Fondazioni Euro | | | | 125.117,75 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI10 - VI10 (ex VI02) - Doppio Binario

VI10C - SPB+ (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VI4 - Spalle

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---------------------------------|--|------|------------|--------|------------------|
| 45610 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 SPALLA B - muro frontale 13,70 * 2,10 * 2,70 - ringrosso muro frontale/paraghiaia 13,70 * (((1,60+0,95)*0,65)/2) - paraghiaia 13,70 * 0,50 * 2,30 - muretti paraballast(vedi dett) - area front x L 3,79 * 0,65 - ringrosso paraghiaia 13,70 * (((0,50+0,65)*0,21)/2) - muri d'ala 2 * 7,30 * 1,20 * 2,70 2 * 7,30 * 0,80 * 3 | | | | |
| | Totale | m³ | 191,25 | 121,28 | 23.194,80 |
| 45620 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. vedi quantità art BA.CZ.A.3 02.F 191,25 | | | | |
| | Totale | m³ | 191,25 | 5,39 | 1.030,84 |
| 45640 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 SPALLA B - muro frontale 2 * (13,70+2,10) * 2,70 - ringrosso muro frontale/paraghiaia 2 * (((1,60+0,95)*0,65)/2) 13,70 * 1,86 - paraghiaia 13,70 * 0,50 * 2,30 - muretti paraballast(vedi dett) - area front x L 3,79 * 0,65 - ringrosso paraghiaia 13,70 * (((0,50+0,65)*0,21)/2) - muri d'ala (2*2) * (7,30+1,20) * 2,70 (2*2) * (7,30+1,20) * 1,30 | | | | |
| | Totale | m² | 268,32 | 13,46 | 3.611,59 |
| 45650 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 SPALLA B - muro frontale 2 * (13,70+2,10) * 2,70 - ringrosso muro frontale/paraghiaia 2 * (((1,60+0,95)*0,65)/2) 13,70 * 1,86 - paraghiaia 13,70 * 0,50 * 1,15 - ringrosso paraghiaia 2 * (((0,50+0,65)*0,21)/2) 13,70 * 0,25 - muri d'ala (2*2) * (7,30+1,20) * 1,70 | | | | |
| | Totale | m² | 181,81 | 16,40 | 2.981,68 |
| 45630 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. ELEVAZIONE - 120 kg/mc vedi quantità art BA.CZ.A.3 02.F 120 * 191,25 | | | | |
| | Totale | kg | 22.950,000 | 1,00 | 22.950,00 |
| Totale VI4 - Spalle Euro | | | | | 53.768,91 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI10 - VI10 (ex VI02) - Doppio Binario

VI10C - SPB+ (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VI7 - Apparecchi di appoggio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|--|------|------------------------|-----------|------------------|
| 6320 BA.OP.A.3106.A | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio di tipo multidirezionale in acciaio teflon, per ogni KN di carico nominale verticale APPOGGI MULTIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 4800kN ----- MULTIDIREZIONALE (n° app. x n° imp. x kN) (2+3) * 1 * 4800 | | | | |
| | Totale | kN | 24.000,00 24.000,00 | 0,46 | 11.040,00 |
| 6300 VAT.RS3E.A01.0 9.0003 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo FISSO, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcato a doppio binario in C.A.P. L=25m - Lc=22,80m" APPOGGI FISSI DATI CARICO VERTICALE - V = 4100kN CARICO ORIZZONTALE LONGITUDINALE - H = 6000kN ----- LATO FISSO (n° app. x n° imp.) 2 * 1 | | | | |
| | Totale | Cad | 2,00 2,00 | 11.890,00 | 23.780,00 |
| 6310 VAT.RS3E.A01.0 9.0004 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari, di tipo UNIDIREZIONALE, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcato a doppio binario in C.A.P. L=25m - Lc=22,80m" APPOGGI UNIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 3700kN CARICO ORIZZONTALE LONGITUDINALE - HI = 6000kN ----- LATO MOBILE (n° app. x n° imp.) 1 * 1 | | | | |
| | Totale | Cad | 1,00 1,00 | 12.698,40 | 12.698,40 |
| Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro | | | | | 47.518,40 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI10 - VI10 (ex VI02) - Doppio Binario

VI10C - SPB+ (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|--|--|----------------|-----------|--------|-----------|
| 2710 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | |
| | BAGGIOLI INTEGRATO AL RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. - Sup. frontale 1.69mq - Largh 1.60m | | | | |
| | SPALLA "B" 2 * 1,69 * 1,60 | | 5,41 | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "B" 2 * 3,50 * 0,51 * 0,70 | | 2,50 | | |
| | Totale | m ³ | 7,91 | 121,28 | 959,32 |
| 2640 BA.CZ.A.3 02.I | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C45/55 N/mm2 | | | | |
| | CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI GENERALI | | | | |
| | H.trave=2.10m | | | | |
| | L.trave=24.40m | | | | |
| | AREA = 1.09 m ² /ml | | | | |
| | RT= 0.80m | | | | |
| | Superficie totale casseratura (perimetro x lunghezza travi 11.85m x 24.40)= 289.14 mq | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI PER VERIFICA | | | | |
| | TRAVE IN C.A.P. | | | | |
| | Sezione Corrente - Zona centrale 1 * ((7,35+7,20)/2) * 1,09 | | | 7,94 | |
| | Sezione Corrente - Zone laterali 2 * 7,30 * 1,09 | | | 15,91 | |
| Sezione ringrossata - Zona testate 2 * ((1,80+0,58)/2) * ((0,83+1,40)/2) * ((0,64+0,25)/2) | | | 1,20 | | |
| Sezione di traversi intermedi 2 * ((0,25+0,60)/2) * 1,09 | | | 0,94 | | |
| Sezione di traversi testate 2 * ((0,35+0,47)/2) * 1,09 | | | 0,89 | | |
| Totale parziale | m ³ | 26,88 | | | |
| ----- | | | | | |
| DATI PER VERIFICA | | | | | |
| TRAVERSI | | | | | |
| Sezione traversi di testata A=0.66mq (2+2) * ((0,71+0,55)/2) * 0,66 | | | 1,66 | | |
| Sezione traversi interni A=0.66mq (2+2) * ((0,54+0,35)/2) * 0,66 | | | 1,19 | | |
| Totale parziale | m ³ | 2,85 | | | |
| ----- | | | | | |
| zona passi d'uomo testate 2 * 1,85 * ((1,50+1,14)/2) * ((0,71+0,55)/2) | | | 3,08 | | |
| passi d'uomo 60cm -2 * ((3,1416*0,30*0,45)) * ((0,71+0,55)/2) | | | -0,53 | | |
| zona passi d'uomo interni 2 * 1,85 * ((1,50+1,14)/2) * ((0,54+0,35)/2) | | | 2,20 | | |
| passi d'uomo 60cm -2 * 0,52 * ((3,1416*0,30*0,45)) * ((0,54+0,35)/2) | | | -0,20 | | |
| Totale parziale | m ³ | 4,55 | | | |
| ----- | | | | | |
| Totale generale | m ³ | 34,28 | | | |
| a dedurre il calcolo -34,28 | | | -34,28 | | |
| ----- | | | | | |
| CALCOLO TRAVI PER IMPALCATO | | | | | |
| (4*1) * 34,28 | | | 137,12 | | |
| Totale | m ³ | 137,12 | | 148,32 | 20.337,64 |
| 2660 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. | | | | |
| | ARMATURA LENTA TRAVI IN C.A.P | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI10 - VI10 (ex VI02) - Doppio Binario

VI10C - SPB+ (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|---|------|------------|--------|-----------|
| 2720 BA.CZ.A.3 03.B | vedi RIF.ART - BA.CZ.A.3 02.I 137,12 | m³ | 137,12 | 5,39 | 739,08 |
| | Totale | | 137,12 | | |
| 2690 BA.CZ.A.3 05.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURE ELEVAZIONE BAGGIOLI E RITEGNI SPALLE vedi RIF.ART - BA.CZ.A.3 02.F 7,91 | m³ | 7,91 | 5,39 | 42,63 |
| | Totale | | 7,91 | | |
| 2740 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. Superficie totale casseratura travi (perimetro x lunghezza travi 11.85m x 24.40)= 289.14 mq 289,14 Superficie totale casseratura traversi escluso passo d'uomo (2 lati x 4 traversi x sup.3.94mq) =31.52 mq 31,52 | m² | 289,14 | 16,40 | 21.035,30 |
| | Totale parziale | | 320,66 | | |
| | A dedurre 320,66 A sommare | | -320,66 | | |
| | CALCOLO CASSERO TRAVI IN C.A.P. PER IMPALCATO P2-SPB 4 * 320,66 | | 1.282,64 | | |
| Totale | 1.282,64 | | | | |
| 2650 BA.CZ.A.3 09.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 BAGGIOLI INTEGRATO AL RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. - Sup. frontale 1.69mq - Largh 1.60m SPALLA "B" 2 * 2 * 1,69 (2*2) * 1,60 * 0,70 | m² | 6,76 | 16,40 | 264,20 |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "B" 2 * (1,23+0,51+1,23+0,51) * 0,70 | | 4,48 | | |
| | Totale | | 4,87 | | |
| | Totale | | 16,11 | | |
| 2730 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. ARMATURA LENTA CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. DATI GENERALI INCIDENZA ARMATURA LENTA = 160kg/m3 | kg | 21.939,200 | 1,00 | 21.939,20 |
| | vedi RIF.ART - BA.CZ.A.3 02.I 137,12 * 160 | | 21.939,200 | | |
| | Totale | | | | |
| | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. ARMATURE BAGGIOLI E RITEGNI SPALLA - INCIDENZA 300kg/m3 | | | | |
| | SPALLA "B" | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI10 - VI10 (ex VI02) - Doppio Binario

VI10C - SPB+ (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISIVE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|------------------------|--|--------|-----------------|-----------|---------|-----------|
| 2670 BA.CZ.A.3 11.A | 7,91 * 300 | Totale | kg | 2.373,000 | 1,00 | 2.373,00 |
| | | | kg | 2.373,000 | | |
| 2680 BA.CZ.A.3 12.A | Acciaio in opera per strutture in cemento armato precompresso ad armatura pre-tesa. ARMATURA PRE-TESA CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. DATI GENERALI ARMATURA PRE-TESA TRAVI IN C.A.P. = 72 TREFOLI/TRAVE (7 FILI 0.6" - 1102g/m) ----- (4*1) * ((72*1,102*25)) | Totale | kg | 7.934,400 | 1,97 | 15.630,77 |
| | | | kg | 7.934,400 | | |
| 2810 BA.CZ.A.3 16.A | Acciaio in fili, trecce e trefoli in opera per strutture in cemento armato precompresso ad armatura post-tesa. ARMATURA POST-TESA TRAVERSI DEL CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. DATI GENERALI ARMATURA POST-TESA TRAVERSI SUP.= 9 TREFOLI/TRAVERSO (7 FILI 0.6" - 1102g/m) ARMATURA POST-TESA TRAVERSI INF. = 7 TREFOLI/TRAVERSO (7 FILI 0.6" - 1102g/m) ----- (4*1) * (4*(9*1,102*5,70)) (4*1) * (4*(7*1,102*5,70)) | Totale | kg | 904,520 | 2,12 | 3.409,04 |
| | | | kg | 703,516 | | |
| 2800 BA.OP.A.3 06.A | Fornitura e posa in opera di malte reoplastiche INGHISAGGIO RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. SPALLA "B" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (1000*0,03) RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "B" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 1 * (1000*0,03) | Totale | dm ³ | 12,60 | 0,80 | 34,08 |
| | | | dm ³ | 30,00 | | |
| 2820 BA.OP.A.3 07.A | Fornitura e posa in opera dei dispositivi di ancoraggio dei ritegni antisismici LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO PER RITEGNO RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. SPALLA "B" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (7850*0,01) RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "B" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 0,80 * (7850*0,01) | Totale | kg | 42,60 | 3,91 | 374,46 |
| | | | kg | 95,770 | | |
| 2820 BA.OP.A.3 07.A | Fornitura e posa in opera di cuscinetti di appoggio elastomerici armati CUSCINETTI NEOPRENE ARMATO SPALLA "B" 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "B" 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | kg | 11,55 | | |
| | | | kg | 11,55 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI10 - VI10 (ex VI02) - Doppio Binario

VI10C - SPB+ (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|--|-----------------|-----------|--------|------------------|
| | Totale | dm ³ | 23,10 | 62,14 | 1.435,43 |
| 2830 BA.OP.A.3 07.C | Sovrapprezzo per apparecchi d'appoggio elastomerici aventi una dimensione inferiore a 10 dmc. CUSCINETTI IN GOMMA ELASTOMERICA ARMATA PER RITEGNO Ritegno longitudinale centrale su Spalle e pile DATI ----- RIF.ART. BA.OP.A.3 07.A 23,10 | | | | |
| | Totale | dm ³ | 23,10 | 18,64 | 430,58 |
| | Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro | | | | 89.004,73 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI10 - VI10 (ex VI02) - Doppio Binario

VI10C - SPB+ (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|--|------|--|--------|-----------|
| 2840 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES ----- DATI GENERALI LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=13.70m AREA SEZIONE NETTA SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=4.80 m^2 Lunghezza totale Lu=24.80m PREDALLE CENTRALI - La=1.60 sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=1.96 sp. 5cm ----- GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO 1 * (25-0,2) * 4,80 PREDALLES 1 * (25-0,2) * ((1,96+1,60+1,60+1,60+1,60+1,96)) * 0,05 Totale parziale A dedurre 131,84 A sommare ----- CALCOLO GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES 1 * 131,84 Totale | m³ | 119,04 12,80 131,84 -131,84 131,84 131,84 | 121,28 | 15.989,56 |
| 2845 BA.CZ.A.3 02.G | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C35/45 N/mm2 VELETTE ----- DATI GENERALI VELETTE - H=1.01m sp. 9cm ----- VELETTE 2 * ((25-0,2)) * 0,09 * 1,01 Totale parziale A dedurre 4,51 A sommare ----- CALCOLO VELETTE 1 * 4,51 Totale | m³ | 4,51 4,51 -4,51 4,51 4,51 | 129,90 | 585,85 |
| 2860 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE vedi ART.RIF - BA.CZ.A.3 02.F + BA.CZ.A.3 02.G 136,35 Totale | m³ | 136,35 136,35 | 5,39 | 734,93 |
| 2870 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE ----- | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI10 - VI10 (ex VI02) - Doppio Binario

VI10C - SPB+ (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|--|----------------|------------|-----------|----------|
| 2850 BA.CZ.A.3 09.B | DATI GENERALI SEZIONE SOLETTA IN MEZZERIA H=40cm LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=13.70m AREA SEZIONE SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=4.80 m^2 Lunghezza totale Lu=24.80m PREDALLE CENTRALI - La=1.60 sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=1.96 sp. 5cm VELETTE - H=1.01m sp. 9cm | | | | |
| | CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO FRONTALI 2 * 4,80 | | 9,60 | | |
| | MURETTI PARABALLAST (2+2) * ((25-0,2)) * 0,70 | | 69,44 | | |
| | PREDALLES 1 * (25-0,2) * ((1,96+1,60+1,60+1,60+1,60+1,96)+(12*0,05)) | | 270,82 | | |
| | VELETTE 2 * ((25-0,2)) * (2*(0,09+1,01)) | | 109,12 | | |
| | Totale parziale | m ² | 458,98 | | |
| | A dedurre 458,98 | | -458,98 | | |
| | A sommare | | | | |
| | CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE P2-SPB 1 * 458,98 | | 458,98 | | |
| | Totale | m ² | 458,98 | 18,53 | 8.504,90 |
| | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | | | | |
| | ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE | | | | |
| | DATI GENERALI INCIDENZA ARMATURA SOLETTA 140kg/m3 INCIDENZA ARMATURA PREDALLES 60kg/m3 INCIDENZA ARMATURA VELETTA 20kg/m3 | | | | |
| | GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO 140 * (25-0,2) * 4,80 | | 16.665,600 | | |
| | PREDALLES 60 * (25-0,2) * (1,96+1,60+1,60+1,60+1,60+1,96) * 0,05 | | 767,808 | | |
| VELETTE 20 * (2*(25-0,2)) * 0,09 * 1,01 | | 90,173 | | | |
| Totale parziale | kg | 17.523,581 | | | |
| A dedurre 17523,581 | | -17.523,581 | | | |
| A sommare | | | | | |
| CALCOLO ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE 1 * 17523,581 | | 17.523,581 | | | |
| Totale | kg | 17.523,581 | 1,00 | 17.523,58 | |
| 2890 | Fornitura e posa in opera di coprigiunto trasver sale impermeabile e dielettrico, per escursioni | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI10 - VI10 (ex VI02) - Doppio Binario

VI10C - SPB+ (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|--|------|-----------|--------|----------|
| BA.OP.A.3 10.A | orizzontali fino a 30 mm GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm Larghezza Impalcato La=13.70 vasca FS in asse spalla 1 * 9,76 | | 9,76 | | |
| | Totale | m | 9,76 | 255,89 | 2.497,49 |
| 2900 BA.OP.A.3 10.B | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre i 30 mm GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm Larghezza Impalcato La=13.70 vasca FS in asse spalla 1 * 9,76 * ((105+105-30)) | | 1.756,80 | | |
| | Totale | m | 1.756,80 | 1,62 | 2.846,02 |
| 2910 BA.OP.A.3 11.A | Fornitura e posa in opera di piattabanda dielettrica per muretti laterali paraballast e marciapiedi, per escursioni fino a 30 mm PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm Larghezza Impalcato La=13.70 in asse spalla muretti paraballast (2*1) * 1,50 camminamenti+cordoli (2*1) * ((1,78+0,82)) | | 3,00 | | |
| | Totale | m | 5,20 | | |
| | Totale | m | 8,20 | 58,32 | 478,22 |
| 2920 BA.OP.A.3 11.B | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre 30 mm PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm Larghezza Impalcato La=13.70 in asse spalla muretti paraballast (2*1) * 1,50 * ((105+105-30)) camminamenti+cordoli (2*1) * ((1,78+0,82)) * ((105+105-30)) | | 540,00 | | |
| | Totale | m | 936,00 | | |
| | Totale | m | 1.476,00 | 0,17 | 250,92 |
| 2930 BA.OP.A.3 12.A | Fornitura e posa in opera di scossalina , dello spessore non inferiore a 2 mm SCOSSALINA GIUNTI D'IMPALCATO DATI Larghezza Impalcato La=13.70 | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI10 - VI10 (ex VI02) - Doppio Binario

VI10C - SPB+ (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|---|------|-----------|--------|------------------|
| | in asse spalla 1 * 13,70 | | 13,70 | | |
| | Totale | m | 13,70 | 35,56 | 487,17 |
| | Totale VIA - Soletta di completamento Euro | | | | 49.898,64 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI10 - VI10 (ex VI02) - Doppio Binario

VI10C - SPB+ (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|----------------------------------|--|----------------|-----------|---------|----------|--|
| 2980 BA.CZ.C.1103.E | Fornitura di cunicoli per la protezione di cavi a due gole da 140 e 180 mm, di profondità interna 400 mm con fondo a spessore maggiorato, per viadotto o g | | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | 1 PER BINARIO AREA SEZIONE CANALETTA A=0.0841m ² | | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | | |
| | 2 * 25 | | | 50,00 | | |
| | Totale parziale | m | | 50,00 | | |
| | A dedurre | | | -50,00 | | |
| | A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | | |
| 1 * 50 | | | 50,00 | | | |
| Totale | m | | 50,00 | 31,15 | 1.557,50 | |
| 2990 BA.CZ.C.2101.K | Posa in opera di cunicoli in cemento delle dimensioni di 400x100 mm. | | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | VEDI RIF. ART. BA.CZ.C.1103.E | | | | | |
| 50 | | | 50,00 | | | |
| Totale | m | | 50,00 | 14,20 | 710,00 | |
| 2940 BA.OP.A.3 15.A | Impermeabilizzazione di impalcato e volti a mezzo di manto impermeabile dello spessore non inferiore a 4 mm | | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4 | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare = 8.50m 2 * 25 * 8,50 | | | 425,00 | | |
| | Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 2.05+2.05m 25 * (2,05+2,05) | | | 102,50 | | |
| | Totale parziale | m ² | | 527,50 | | |
| | A dedurre | | | -527,50 | | |
| | A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4 | | | | | | |
| 1 * 527,50 | | | 527,50 | | | |
| Totale | m ² | | 527,50 | 10,45 | 5.512,38 | |
| 2950 BA.OP.A.3 18.A | Strato protettivo in conglomerato bituminoso dello spessore non inferiore a 5 cm | | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE CON STRATO DI CONGLOMERATO BITUMINOSO (43mm) | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare = 8.50m 2 * 25 * 8,50 | | | 425,00 | | |
| | Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 2.05+2.05m 25 * (2,05+2,05) | | | 102,50 | | |
| Totale parziale | m ² | | 527,50 | | | |
| A dedurre | | | -527,50 | | | |
| A sommare | | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI10 - VI10 (ex VI02) - Doppio Binario

VI10C - SPB+ (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|--|---|---------|-----------|----------|----------|
| 3010 BA.OP.A.3 20.A | CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4 1 * 527,50 | | 527,50 | | |
| | Totale | m² | 527,50 | 5,92 | 3.122,80 |
| | Fornitura e posa in opera di profilati di acciaio per parapetti, mensole e simili | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| | IPE 100 p=8,1 kg/m, 1 MONTANTE OGNI 1.50m PER LATO (2*8,1) * (25/1,5) * 1,05 | | 283,506 | | |
| | PIASTRA DI BASE 200x150x10 p=2,36 kg (2*2,36) * (25/1,5) | | 78,668 | | |
| | PIASTRA DI BASE CON FUNZIONE DI PARAPIEDE 200x5mm p=7,85 kg/m (2*7,85) * 25 | | 392,500 | | |
| | Totale parziale | kg | 754,674 | | |
| 10% per bulloni, tirafondi e saldature 754,674*10% | | 75,467 | | | |
| Totale generale | kg | 830,141 | | | |
| A dedurre | | | | | |
| 830,141 | | | -830,141 | | |
| A sommare | | | | | |
| PARAPETTI PER IMPALCATO | | | | | |
| 1 * 830,141 | | 830,141 | | | |
| Totale | kg | 830,141 | 1,95 | 1.618,77 | |
| 3020 BA.OP.A.3 21.A | Fornitura e posa in opera di tubi di acciaio doppiamente zincati a caldo per parapetti, mensole e simili | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| | 4 TUBI D=42,4 sp 2,9 p=2,35 kg/m PER LATO (2*4*2,35) * 25 | | 470,000 | | |
| | Totale parziale | kg | 470,000 | | |
| | 10% per bulloni, e saldature 470*10% | | 47,000 | | |
| | Totale generale | kg | 517,000 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 517 | | | -517,000 | |
| A sommare | | | | | |
| PARAPETTI PER IMPALCATO | | | | | |
| 1 * 517 | | 517,000 | | | |
| Totale | kg | 517,000 | 2,11 | 1.090,87 | |
| 2970 IT.TU.E.3002.E | Fornitura e posa in opera di tubazione in PVC -U conforme alla norma UNI EN 1401-1 - diametro esterno 250 mm. | | | | |
| | TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 | | | | |
| | DATI | | | | |
| | 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| | SOTTO SOLETTA - DN250 2 * 25 | | 50,00 | | |
| DISCENDENTE SULLE PILE - DN250 2 * 10 | | 20,00 | | | |
| Totale parziale | m | 70,00 | | | |
| A dedurre | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI10 - VI10 (ex VI02) - Doppio Binario

VI10C - SPB+ (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------------------------|--|------|-----------|--------|------------------|
| | 70 A sommare ----- | | -70,00 | | |
| | TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 1 * 70 | | 70,00 | | |
| | Totale | m | 70,00 | 25,65 | 1.795,50 |
| 3000 SS.CE.C.3102.B | Fornitura e posa in opera in corrispondenza dei muretti paraballast di tubo 140x140 sp. 3 mm provvisto di griglia e rete in acciaio keller. TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT ----- DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=25m 2 * (25/3) | | 16,66 | | |
| | Totale parziale | Cad | 16,66 | | |
| | A dedurre 16,66 A sommare ----- | | -16,66 | | |
| | TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT 1 * 16,66 | | 16,66 | | |
| | Totale | Cad | 16,66 | 16,14 | 268,89 |
| 2960 VAT.RS3E.A01.0 9.0017 | Fornitura e posa in opera pluviale flangiato in PVC DN160 (L=0,50 m) grigliato metallico zincato a caldo (250x250mm) controtelaio speciale zincato costituito da: controtelaio e di manicotto flangiato - Tipo "mexicano" per innesto del pluviale PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA ----- DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=25m 2 * (25/3) | | 16,66 | | |
| | Totale parziale | Cad | 16,66 | | |
| | A dedurre 16,66 A sommare ----- | | -16,66 | | |
| | PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA 1 * 17 | | 17,00 | | |
| | Totale | Cad | 17,00 | 21,54 | 366,18 |
| | Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro | | | | 16.042,89 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI11 - VI11 (ex VI03) - Singolo Binario

VI11A - da SPA a SPB + (n.4 imp. C.A.P. 25m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|-------------|--------|-------------------|
| 31920 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. SPALLA A - 150 kg/mc 9 * 31 * (0,75^2*3,1416) * 150 PILA 1 - 130 kg/mc 9 * 28 * (0,75^2*3,1416) * 130 PILA 2 - 130 kg/mc 9 * 28 * (0,75^2*3,1416) * 130 PILA 3 - 130 kg/mc 9 * 28 * (0,75^2*3,1416) * 130 SPALLA B - - 150 kg/mc 9 * 31 * (0,75^2*3,1416) * 150 | | | | |
| | | | 73.948,950 | | |
| | | | 57.886,920 | | |
| | | | 57.886,920 | | |
| | | | 57.886,920 | | |
| | | | 73.948,950 | | |
| | Totale | kg | 321.558,660 | 1,00 | 321.558,66 |
| 45670 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi vedi quantità art BA.PD.A.3 05.D 1314 * (0,75^2*3,1416) | | | | |
| | | | 2.325,78 | | |
| | Totale | m³ | 2.325,78 | 0,26 | 604,70 |
| 31910 BA.PD.A.3 05.D | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro, del diametro non inferiore a 1500 mm SPALLA A 9 * 31 PILA 1 9 * 28 PILA 2 9 * 28 PILA 3 9 * 28 SPALLA B 9 * 31 | | | | |
| | | | 279,00 | | |
| | | | 252,00 | | |
| | | | 252,00 | | |
| | | | 252,00 | | |
| | | | 279,00 | | |
| | Totale | m | 1.314,00 | 221,96 | 291.655,44 |
| | Totale VI2 - Pali o pozzi Euro | | | | 613.818,80 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI11 - VI11 (ex VI03) - Singolo Binario

VI11A - da SPA a SPB + (n.4 imp. C.A.P. 25m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|--|---|----------------|------------|------------|------------|
| 32010 BA.CZ.A.3 01.A | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C12/15 N/mm2 | | | | |
| | SPALLA A (12+0,40) * (12+0,40) * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 1 (12+0,40) * (12+0,40) * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 2 (12+0,40) * (12+0,40) * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 3 (12+0,40) * (12+0,40) * 0,20 | | 30,75 | | |
| | SPALLA B (12+0,40) * (12+0,40) * 0,20 | | 30,75 | | |
| | Totale | m ³ | 153,75 | 80,31 | 12.347,66 |
| 32020 BA.CZ.A.3 01.E | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C28/35 N/mm2 | | | | |
| | SPALLA A 12 * 12 * 2 | | 288,00 | | |
| | PILA 1 12 * 12 * 2,50 | | 360,00 | | |
| | PILA 2 12 * 12 * 2,50 | | 360,00 | | |
| | PILA 3 12 * 12 * 2,50 | | 360,00 | | |
| | SPALLA B 12 * 12 * 2 | | 288,00 | | |
| | Totale | m ³ | 1.656,00 | 109,75 | 181.746,00 |
| 32030 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. | | | | |
| | SPALLA A 12 * 12 * 2 | | 288,00 | | |
| | PILA 1 12 * 12 * 2,50 | | 360,00 | | |
| | PILA 2 12 * 12 * 2,50 | | 360,00 | | |
| | PILA 3 12 * 12 * 2,50 | | 360,00 | | |
| | SPALLA B 12 * 12 * 2 | | 288,00 | | |
| | Totale | m ³ | 1.656,00 | 5,39 | 8.925,84 |
| 32050 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e simili | | | | |
| | SPALLA A 2 * (12+12) * 2 | | 96,00 | | |
| | PILA 1 2 * (12+12) * 2,50 | | 120,00 | | |
| | PILA 2 2 * (12+12) * 2,50 | | 120,00 | | |
| | PILA 3 2 * (12+12) * 2,50 | | 120,00 | | |
| | SPALLA B 2 * (12+12) * 2 | | 96,00 | | |
| | Totale | m ² | 552,00 | 10,09 | 5.569,68 |
| 32040 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | | | | |
| | INC SPALLE 140 kg/mc | | | | |
| | INC PILE 140 kg/mc | | | | |
| | SPALLA A 110 * 12 * 12 * 2 | | 31.680,000 | | |
| | PILA 1 140 * 12 * 12 * 2,50 | | 50.400,000 | | |
| | PILA 2 140 * 12 * 12 * 2,50 | | 50.400,000 | | |
| | PILA 3 140 * 12 * 12 * 2,50 | | 50.400,000 | | |
| | SPALLA B 110 * 12 * 12 * 2 | | 31.680,000 | | |
| Totale | kg | 214.560,000 | 1,00 | 214.560,00 | |
| 31980 BA.MT.A.3 29.A | Riempitivi vari e sistemazione superficiale con regolarizzazione delle pendenze, con terre provenienti dagli scavi | | | | |
| | quantità scavi (vedi quantità BA.MT.C.0101.A) 8116,54 | | 8.116,54 | | |
| | a dedurre volume fondazioni interraste | | | | |
| | quantità art BA.CZ.A.3 01.A -1 * 153,75 | | -153,75 | | |
| | quantità art BA.CZ.A.3 01.E -1 * 1656 | | -1.656,00 | | |
| a dedurre volume elevazioni interraste -1 * 940,62 | | -940,62 | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI11 - VI11 (ex VI03) - Singolo Binario

VI11A - da SPA a SPB + (n.4 imp. C.A.P. 25m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|-----------|--------|-------------------|
| | Totale | m ³ | 5.366,17 | 0,90 | 4.829,55 |
| 31960 BA.MT.A.3002.A | Scavo di fondazione in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi | | | | |
| | SPALLA A - PILA 1 - PILA 2 - PILA 3 ((2615,72+1244,45)*2,90)/2 | | 5.597,25 | | |
| | PILA 1 - PILA 2 ((633,28+546,19)*2,10)/2 | | 1.238,44 | | |
| | SPALLA B ((571,19+182,25)*3,40)/2 | | 1.280,85 | | |
| | Totale | m ³ | 8.116,54 | 3,42 | 27.758,57 |
| 54375 BA.MT.A.3107.A | Fornit.e posa in opera di misto cement.da cava,gettato e costipato in opera in strati di spess<50 cm,con caratter.indicate nel Capit.Op.Civ.con cemento>4 | | | | |
| | SPALLA A | | | | |
| | interno (escluso SubBallast e Supercompattato) | | | | |
| | 6,90 * 7,80 * (9,10-(0,3+0,12)) | | 467,16 | | |
| | dente esterno 1su1 per rilev. h>4m | | | | |
| | ((((1,00+4,00)/2)) * 9,70 * 3,00 | | 72,75 | | |
| | SPALLA B | | | | |
| | interno (escluso SubBallast e Supercompattato) | | | | |
| | 6,90 * 7,80 * (8,00-(0,3+0,12)) | | 407,96 | | |
| | dente esterno 1su1 per rilev. h>4m | | | | |
| | ((((1,00+4,00)/2)) * 9,70 * 3,00 | | 72,75 | | |
| | Totale | m ³ | 1.020,62 | 43,81 | 44.713,36 |
| 31970 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi | | | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3002.A 8116,54 | | 8.116,54 | | |
| | Totale | m ³ | 8.116,54 | 0,26 | 2.110,30 |
| | Totale VI3 - Fondazioni Euro | | | | 502.560,96 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI11 - VI11 (ex VI03) - Singolo Binario

VI11A - da SPA a SPB + (n.4 imp. C.A.P. 25m)

VI4 - Spalle

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|-----------|--------|-----------|
| 44380 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | |
| | SPALLA A | | | | |
| | - muro frontale 7,80 * 1,55 * 6,20 | | 74,96 | | |
| | 9,70 * 1,20 * 6,20 | | 72,17 | | |
| | - paraghiaia 9,70 * 0,50 * 2,42 | | 11,74 | | |
| | - muretti parabolast(vedi dett) - area front x L 3,79 * 0,65 | | 2,46 | | |
| | - ringrosso paraghiaia 9,70 * (((0,50+0,65)*0,21)/2) | | 1,16 | | |
| | - muri d'ala 2 * 6,90 * 1,20 * 6,20 | | 102,67 | | |
| | 2 * 6,65 * 0,80 * 2,60 | | 27,66 | | |
| | - dente di arresto longitudinale 2 * 4,10 * 0,44 * 0,62 | | 2,24 | | |
| | - dente di arresto trasversale 1,64 * 1,35 * 0,65 | | 1,44 | | |
| | - soletta di trasnsizione 8,10 * 6,90 * 0,50 | | 27,95 | | |
| | SPALLA B | | | | |
| | - muro frontale 7,80 * 1,55 * 5,10 | | 61,66 | | |
| | 9,70 * 1,20 * 5,10 | | 59,36 | | |
| | - paraghiaia 9,70 * 0,50 * 2,42 | | 11,74 | | |
| | - muretti parabolast(vedi dett) - area front x L 3,79 * 0,65 | | 2,46 | | |
| | - ringrosso paraghiaia 9,70 * (((0,50+0,65)*0,21)/2) | | 1,16 | | |
| | - muri d'ala 2 * 6,90 * 1,20 * 5,10 | | 84,46 | | |
| | 2 * 6,65 * 0,80 * 2,60 | | 27,66 | | |
| | - dente di arresto longitudinale 2 * 4,10 * 0,44 * 0,62 | | 2,24 | | |
| | - dente di arresto trasversale 1,64 * 1,35 * 0,65 | | 1,44 | | |
| | - soletta di trasnsizione 8,10 * 6,90 * 0,50 | | 27,95 | | |
| | Totale | m³ | 604,58 | 121,28 | 73.323,46 |
| 44390 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. | | | | |
| | vedi quantità art BA.CZ.A.3 02.F 604,58 | | 604,58 | | |
| | Totale | m³ | 604,58 | 5,39 | 3.258,69 |
| 44410 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 | | | | |
| | SPALLA A | | | | |
| | - muro frontale 2 * (7,80+1,55) * 4 | | 74,80 | | |
| | (1,20+9,70+1,20) * 4 | | 48,40 | | |
| | - muri d'ala (2*2) * (6,90+1,20) * 4 | | 129,60 | | |
| | SPALLA B | | | | |
| | - muro frontale 2 * (7,80+1,55) * 4 | | 74,80 | | |
| | (1,20+9,70+1,20) * 4 | | 48,40 | | |
| | - muri d'ala (2*2) * (6,90+1,20) * 4 | | 129,60 | | |
| | Totale | m² | 505,60 | 13,46 | 6.805,38 |
| 44420 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 | | | | |
| | SPALLA A | | | | |
| | - muro frontale 2 * (7,80+1,55) * 2,20 | | 41,14 | | |
| | (1,20+9,70+1,20) * 2,20 | | 26,62 | | |
| | - paraghiaia 2 * (9,70+0,50) * 2,42 | | 49,37 | | |
| | - muretti parabolast(vedi dett) - area front x L 2 * 3,79 | | 7,58 | | |
| | 2 * 0,65 * 1 | | 1,30 | | |
| | - ringrosso paraghiaia 9,70 * 0,24 | | 2,33 | | |
| | 2 * (((0,50+0,65)*0,21)/2) | | 0,24 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI11 - VI11 (ex VI03) - Singolo Binario

VI11A - da SPA a SPB + (n.4 imp. C.A.P. 25m)

VI4 - Spalle

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|------------|--------|-------------------|
| | - muri d'ala (2*2) * (6,90+1,20) * 2,20 | | 71,28 | | |
| | (2*2) * (6,62+0,80) * 2,60 | | 77,17 | | |
| | - dente di arresto longitudinale (2*2) * (4,10+0,44) * 0,62 | | 11,26 | | |
| | - dente di arresto trasversale 4 * (1,64+1,35) * 0,65 | | 7,77 | | |
| | - soletta di trasnsizione 2 * (8,10+6,90) * 0,50 | | 15,00 | | |
| | 8,10 * 6,90 | | 55,89 | | |
| | SPALLA B | | | | |
| | - muro frontale 2 * (7,80+1,55) * 1,10 | | 20,57 | | |
| | (1,20+9,70+1,20) * 1,10 | | 13,31 | | |
| | - paraghiaia 2 * (9,70+0,50) * 2,42 | | 49,37 | | |
| | - muretti paraballast(vedi dett) - area front x L 2 * 3,79 | | 7,58 | | |
| | 2 * 0,65 * 1 | | 1,30 | | |
| | - ringrosso paraghiaia 9,70 * 0,24 | | 2,33 | | |
| | 2 * (((0,50+0,65)*0,21)/2) | | 0,24 | | |
| | - muri d'ala (2*2) * (6,90+1,20) * 1,10 | | 35,64 | | |
| | (2*2) * (6,62+0,80) * 2,60 | | 77,17 | | |
| | - dente di arresto longitudinale (2*2) * (4,10+0,44) * 0,62 | | 11,26 | | |
| | - dente di arresto trasversale 4 * (1,64+1,35) * 0,65 | | 7,77 | | |
| | - soletta di trasnsizione 2 * (8,10+6,90) * 0,50 | | 15,00 | | |
| | 8,10 * 6,90 | | 55,89 | | |
| | Totale | m² | 664,38 | 16,40 | 10.895,83 |
| 44400 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | | | | |
| | ELEVAZIONE - 120 kg/mc vedi quantità art BA.CZ.A.3 02.F 120 * 604,58 | | 72.549,600 | | |
| | Totale | kg | 72.549,600 | 1,00 | 72.549,60 |
| | Totale VI4 - Spalle Euro | | | | 166.832,96 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI11 - VI11 (ex VI03) - Singolo Binario

VI11A - da SPA a SPB + (n.4 imp. C.A.P. 25m)

VI5 - Pile

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------------|--|------|--|--------|------------------|
| 32110 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 PILA 1 (26,72-7,39-7,39) * 5,65 PILA 2 (26,72-7,39-7,39) * 5,70 PILA 3 (26,72-7,39-7,39) * 3,50 Totale | m³ | 67,46 68,06 41,79 177,31 | 121,28 | 21.504,16 |
| 32120 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. vedi quantità art BA.CZ.A.3 02.F 177,31 Totale | m³ | 177,31 177,31 | 5,39 | 955,70 |
| 32140 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 PILA 1 - cassero esteno 22,24 * 4 - casseri interni 2 * 10,57 * 4 PILA 2 - cassero esteno 22,24 * 4 - casseri interni 2 * 10,57 * 4 PILA 3 - cassero esteno 22,24 * 3,50 - casseri interni 2 * 10,57 * 3,50 Totale | m² | 88,96 84,56 88,96 84,56 77,84 73,99 498,87 | 13,46 | 6.714,79 |
| 32150 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 PILA 1 - cassero esteno 22,24 * 1,65 - casseri interni 2 * 10,57 * 1,65 PILA 2 - cassero esteno 22,24 * 1,69 - casseri interni 2 * 10,57 * 1,69 Totale | m² | 36,70 34,88 37,59 35,73 144,90 | 16,40 | 2.376,36 |
| 32130 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. inc 180 KG/MC PILA 1 180 * (26,72-7,39-7,39) * 5,65 PILA 2 180 * (26,72-7,39-7,39) * 5,70 PILA 3 180 * (26,72-7,39-7,39) * 3,50 Totale | kg | 12.142,980 12.250,440 7.522,200 31.915,620 | 1,00 | 31.915,62 |
| Totale VI5 - Pile Euro | | | | | 63.466,63 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI11 - VI11 (ex VI03) - Singolo Binario

VI11A - da SPA a SPB + (n.4 imp. C.A.P. 25m)

VI6 - Pulvini

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|------------|--------|------------------|
| 32160 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | |
| | PILA 1 26,72 * 2 | | 53,44 | | |
| | - sopralzi laterali 2 * 2,02 * 0,70 | | 2,83 | | |
| | PILA 2 26,72 * 2 | | 53,44 | | |
| | - sopralzi laterali 2 * 2,02 * 0,70 | | 2,83 | | |
| | PILA 3 26,72 * 2 | | 53,44 | | |
| | - sopralzi laterali 2 * 2,02 * 0,70 | | 2,83 | | |
| | Totale | m ³ | 168,81 | 121,28 | 20.473,28 |
| 32170 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. vedi quantità art. BA.CZ.A.3 02.F 168,81 | | 168,81 | | |
| | Totale | m ³ | 168,81 | 5,39 | 909,89 |
| 32200 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 | | | | |
| | PILA 1 22,24 * 2 | | 44,48 | | |
| | - sostegno interno 2 * 7,39 | | 14,78 | | |
| | - sopralzi laterali 2 * 7,34 * 0,70 | | 10,28 | | |
| | PILA 2 22,24 * 2 | | 44,48 | | |
| | - sostegno interno 2 * 7,39 | | 14,78 | | |
| | - sopralzi laterali 2 * 7,34 * 0,70 | | 10,28 | | |
| | PILA 3 22,24 * 2 | | 44,48 | | |
| | - sostegno interno 2 * 7,39 | | 14,78 | | |
| | - sopralzi laterali 2 * 7,34 * 0,70 | | 10,28 | | |
| | Totale | m ² | 208,62 | 16,40 | 3.421,37 |
| 32180 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. ELEVAZIONE - 180 kg/mc 180 * 168,81 | | 30.385,800 | | |
| | Totale | kg | 30.385,800 | 1,00 | 30.385,80 |
| | Totale VI6 - Pulvini Euro | | | | 55.190,34 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI11 - VI11 (ex VI03) - Singolo Binario

VI11A - da SPA a SPB + (n.4 imp. C.A.P. 25m)

VI7 - Apparecchi di appoggio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|---|------|------------------------------|-----------|-------------------|
| 6350 BA.OP.A.3106.A | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio di tipo multidirezionale in acciaio teflon, per ogni KN di carico nominale verticale APPOGGI MULTIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 5000kN ----- MULTIDIREZIONALE (n° app. x n° imp. x kN) 1 * 4 * 5000 <div style="text-align: right;">Totale</div> | kN | 20.000,00 <hr/> 20.000,00 | 0,46 | 9.200,00 |
| 6330 VAT.RS3E.A01.0 9.0001 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo FISSO, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcati a singolo binario in C.A.P. L=25m - Lc=22,80m" APPOGGI FISSI DATI CARICO VERTICALE - V = 5000kN CARICO ORIZZONTALE LONGITUDINALE - H = 2500kN ----- LATO FISSO (n° app. x n° imp.) 2 * 4 <div style="text-align: right;">Totale</div> | Cad | 8,00 <hr/> 8,00 | 11.020,00 | 88.160,00 |
| 6340 VAT.RS3E.A01.0 9.0002 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari, di tipo UNIDIREZIONALE, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcati a singolo binario in C.A.P. L=25m - Lc=22,80m" APPOGGI UNIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 5000kN CARICO ORIZZONTALE LONGITUDINALE - HI = 2500kN ----- LATO MOBILE (n° app. x n° imp.) 1 * 4 <div style="text-align: right;">Totale</div> | Cad | 4,00 <hr/> 4,00 | 9.900,00 | 39.600,00 |
| Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro | | | | | 136.960,00 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI11 - VI11 (ex VI03) - Singolo Binario

VI11A - da SPA a SPB + (n.4 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|--|----------------|-----------|--------|----------|
| 5860 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 BAGGIOLI INTEGRATO AL RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. - Sup. frontale 1.69mq - Largh 1.60m SPALLA "A" 1 * 1,69 * 1,60 SPALLA "B" 1 * 1,69 * 1,60 RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "A" 2 * 1,20 * 0,65 * 0,70 SPALLA "B" 2 * 1,20 * 0,65 * 0,70 | | | | |
| | Totale | m ³ | 7,58 | 121,28 | 919,30 |
| 5900 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 BAGGIOLI E RITEGNI PILA CIRCOLARE DATI 4 BAGGIOLI INTEGRATI 4 * 1,25 * 1,28 * 0,25 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. 2 * 1,25 * ((1,64+1,55)/2) * 0,70 1 RITEGNO LONGITUDINALE INTEGRATO IN C.A. 1 * 4,22 * 0,50 * 0,70 | | | | |
| | Totale parziale | m ³ | 5,88 | | |
| | A dedurre | | | -5,88 | |
| | 5,88 | | | | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI PER PILA 3 * 5,88 | | | | |
| | Totale | m ³ | 17,64 | 121,28 | 2.139,38 |
| 5790 BA.CZ.A.3 02.I | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C45/55 N/mm2 CASSONCIONE FERROVIARIO IN C.A.P. ----- DATI GENERALI H.trave=2.10m L.trave=24.40m AREA = 1.09 m ² /ml RT= 0.80m Superficie totale casseratura (perimetro x lunghezza travi 11.85m x 24.40)= 289.14 mq ----- DATI PER VERIFICA TRAVE IN C.A.P. Sezione Corrente - Zona centrale 1 * ((7,35+7,20)/2) * 1,09 Sezione Corrente - Zone laterali 2 * 7,30 * 1,09 Sezione ringrossata - Zona testate 2 * ((1,80+0,58)/2) * ((0,83+1,40)/2) * ((0,64+0,25)/2) Sezione di traversi intermedi 2 * ((0,25+0,60)/2) * 1,09 Sezione di traversi testate 2 * ((0,35+0,47)/2) * 1,09 | | | | |
| | Totale parziale | m ³ | 26,88 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI11 - VI11 (ex VI03) - Singolo Binario

VI11A - da SPA a SPB + (n.4 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|--|----------------|--|--------|-----------|
| | ----- DATI PER VERIFICA TRAVERSI Sezione traversi di testata $A=0.66\text{mq} (2+2) * ((0,71+0,55)/2) * 0,66$ Sezione connessione aggiunta traversi testata (q.ta parte della trave) $(4/2) * 1,81 * 0,66 * ((0,71+0,55)/2)$ Sezione traversi interni $A=0.66\text{mq} (2+2) * ((0,54+0,35)/2) * 0,66$ Sezione connessione aggiunta traversi (q.ta parte della trave) $(4/2) * 1,81 * 0,66 * ((0,54+0,35)/2)$ Totale parziale | m ³ | 1,66 1,51 1,19 1,08 5,44 | | |
| | ----- zona passi d'uomo testate $2 * 1,85 * ((1,50+1,14)/2) * ((0,71+0,55)/2)$ passi d'uomo 60cm -2 $* ((3,1416*0,30*0,45)) * ((0,71+0,55)/2)$ zona passi d'uomo interni $2 * 1,85 * ((1,50+1,14)/2) * ((0,54+0,35)/2)$ passi d'uomo 60cm -2 $* 0,52 * ((3,1416*0,30*0,45)) * ((0,54+0,35)/2)$ Totale parziale | m ³ | 3,08 -0,53 2,20 -0,20 4,55 | | |
| | ----- Totale generale | m ³ | 36,87 | | |
| | a dedurre il calcolo -36,87 | | -36,87 | | |
| | ----- CALCOLO TRAVI PER IMPALCATO $(2*4) * 36,87$ Totale | m ³ | 294,96 294,96 | 148,32 | 43.748,47 |
| 5810 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURA LENTA TRAVI IN C.A.P vedi RIF.ART - BA.CZ.A.3 02.I 294,96 Totale | m ³ | 294,96 294,96 | 5,39 | 1.589,83 |
| 5870 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURE ELEVAZIONE BAGGIOLI E RITEGNI SPALLE vedi RIF.ART - BA.CZ.A.3 02.F 7,58 Totale | m ³ | 7,58 7,58 | 5,39 | 40,86 |
| 5910 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURA ELEVAZIONE BAGGIOLI E RITEGNI PILA vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F 17,64 Totale | m ³ | 17,64 17,64 | 5,39 | 95,08 |
| 5840 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. Superficie totale cassetta travi (perimetro x lunghezza travi $11.85\text{m} * 24.40$)= 289.14 mq 289,14 Superficie totale cassetta traversi escluso passo d'uomo (2 lati x 4 traversi x sup.3.94mq) =31.52 mq 31,52 Totale parziale | m ² | 289,14 31,52 320,66 | | |
| | A dedurre | | -320,66 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI11 - VI11 (ex VI03) - Singolo Binario

VI11A - da SPA a SPB + (n.4 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|--|----------------|-----------|--------|-----------|
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO CASSERO TRAVI IN C.A.P. PER IMPALCATO | | | | |
| | SPA-P1 | | | | |
| | 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P2-P3 | | | | |
| | 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P3-SPB | | | | |
| | 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | Totale | m ² | 1.923,96 | 16,40 | 31.552,94 |
| 5890 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 | | | | |
| | BAGGIOLI INTEGRATO AL RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. - Sup. frontale 1.69mq - Largh 1.60m | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | |
| | 1 * 2 * 1,69 | | 3,38 | | |
| | 1 * 2 * 1,60 * 0,70 | | 2,24 | | |
| | SPALLA "B" | | | | |
| | 1 * 2 * 1,69 | | 3,38 | | |
| | 1 * 2 * 1,60 * 0,70 | | 2,24 | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | |
| | 2 * (1,20+0,65+1,20) * 0,70 | | 4,27 | | |
| | SPALLA "B" | | | | |
| | 2 * (1,20+0,65+1,20) * 0,70 | | 4,27 | | |
| | Totale | m ² | 19,78 | 16,40 | 324,39 |
| 5930 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 | | | | |
| | BAGGIOLI E RITEGNI PILA | | | | |
| | DATI | | | | |
| | 4 BAGGIOLI INTEGRATI | | | | |
| | 4 * ((1,25+1,28)) * 0,25 | | 2,53 | | |
| | 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. | | | | |
| | 4 * 1,25 * 0,70 | | 3,50 | | |
| | 2 * ((1,64+1,55)/2) * 0,70 | | 2,24 | | |
| | 1 RITEGNO LONGITUDINALE INTEGRATO IN C.A. | | | | |
| | 2 * 4,22 * 0,70 | | 5,91 | | |
| | 2 * 0,50 * 0,70 | | 0,70 | | |
| | Totale parziale | m ² | 14,88 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 14,88 | | -14,88 | | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO CASSERO BAGGIOLI E RITEGNI | | | | |
| | P3 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | Totale | m ² | 14,88 | 16,40 | 244,03 |
| 5850 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 | | | | |
| | CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. | | | | |
| | Superficie totale cassetta travi (perimetro x lunghezza travi 11.85m x 24.40)= 289.14 mq | | 289,14 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI11 - VI11 (ex VI03) - Singolo Binario

VI11A - da SPA a SPB + (n.4 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISIVE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|---|--|------------|--------------------------------------|-----------|-----------|--|
| 5940 BA.CZ.A.3 05.C | 289,14 Superficie totale casseratura traversi escluso passo d'uomo (2 lati x 4 traversi x sup.3.94mq) =31.52 mq 31,52 | | 31,52 | | | |
| | Totale parziale | m² | 320,66 | | | |
| | A dedurre 320,66 | | -320,66 | | | |
| | A sommare | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | CALCOLO CASSERO TRAVI IN C.A.P. PER IMPALCATO | | | | | |
| | P1-P2 2 * 320,66 | | 641,32 | | | |
| | Totale | m² | 641,32 | 18,53 | 11.883,66 | |
| | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 | | | | | |
| | BAGGIOLI E RITEGNI PILA DATI 4 BAGGIOLI INTEGRATI 4 * ((1,25+1,28)) * 0,25 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. 4 * 1,25 * 0,70 2 * ((1,64+1,55)/2) * 0,70 1 RITEGNO LONGITUDINALE INTEGRATO IN C.A. 2 * 4,22 * 0,70 2 * 0,50 * 0,70 | | 2,53 3,50 2,24 5,91 0,70 | | | |
| Totale parziale | m² | 14,88 | | | | |
| A dedurre 14,88 | | -14,88 | | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| CALCOLO CASSERO BAGGIOLI E RITEGNI | | | | | | |
| P1 1 * 14,88 | | 14,88 | | | | |
| P2 1 * 14,88 | | 14,88 | | | | |
| Totale | m² | 29,76 | 18,53 | 551,45 | | |
| 5800 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. ARMATURA LENTA CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. DATI GENERALI INCIDENZA ARMATURA LENTA = 160kg/m3 | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| vedi RIF.ART - BA.CZ.A.3 02.I 294,96 * 160 | | 47.193,600 | | | | |
| Totale | kg | 47.193,600 | 1,00 | 47.193,60 | | |
| 5880 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. ARMATURE BAGGIOLI E RITEGNI SPALLA - INCIDENZA 300kg/m3 | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| SPALLA "A" 3,79 * 300 | | 1.137,000 | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI11 - VI11 (ex VI03) - Singolo Binario

VI11A - da SPA a SPB + (n.4 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|--|-----------------|------------|--------|-----------|
| 5920 BA.CZ.A.3 09.B | SPALLA "B" 3,79 * 300 | kg | 1.137,000 | 1,00 | 2.274,00 |
| | Totale | | 2.274,000 | | |
| 5820 BA.CZ.A.3 11.A | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. ARMATURE BAGGIOLI E RITEGNI PILA - INCIDENZA 300kg/m3 ----- vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F 17,64 * 300 | kg | 5.292,000 | 1,00 | 5.292,00 |
| | Totale | | 5.292,000 | | |
| 5830 BA.CZ.A.3 12.A | Acciaio in opera per strutture in cemento armato precompresso ad armatura pre-tesa. ARMATURA PRE-TESA CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. DATI GENERALI ARMATURA PRE-TESA TRAVI IN C.A.P. = 72 TREFOLI/TRAVE (7 FILI 0.6" - 1102g/m) ----- (2*4) * ((72*1,102*25)) | kg | 15.868,800 | 1,97 | 31.261,54 |
| | Totale | | 15.868,800 | | |
| 5960 BA.CZ.A.3 16.A | Acciaio in fili, trecce e trefoli in opera per strutture in cemento armato precompresso ad armatura post-tesa. ARMATURA POST-TESA TRAVERSI DEL CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. DATI GENERALI ARMATURA POST-TESA TRAVERSI SUP.= 9 TREFOLI/TRAVERSO (7 FILI 0.6" - 1102g/m) ARMATURA POST-TESA TRAVERSI INF. = 7 TREFOLI/TRAVERSO (7 FILI 0.6" - 1102g/m) ----- (2*4) * (4*(9*1,102*5,70)) (2*4) * (4*(7*1,102*5,70)) | kg | 1.809,040 | 2,12 | 6.818,07 |
| | Totale | | 1.407,032 | | |
| 5950 BA.OP.A.3 06.A | Fornitura e posa in opera di malte reoplastiche INGHISAGGIO RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. SPALLA "A" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (1000*0,03) SPALLA "B" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (1000*0,03) RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "A" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 1 * (1000*0,03) SPALLA "B" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 1 * (1000*0,03) PILE RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*3) * 0,50 * 0,92 * (1000*0,03) RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*3) * 0,50 * 1,11 * (1000*0,03) | dm ³ | 3.216,072 | 0,80 | 360,48 |
| | Totale | | 450,60 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI11 - VI11 (ex VI03) - Singolo Binario

VI11A - da SPA a SPB + (n.4 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|---|-----------------|-----------|--------|-------------------|
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO PER RITEGNO | | | | |
| | RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (7850*0,01) | | 32,970 | | |
| | SPALLA "B" | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (7850*0,01) | | 32,970 | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 0,80 * (7850*0,01) | | 62,800 | | |
| | SPALLA "B" | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 0,80 * (7850*0,01) | | 62,800 | | |
| | PILE | | | | |
| | RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*3) * 0,50 * 0,92 * (7850*0,01) | | 433,320 | | |
| RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. | | | | | |
| LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*3) * 0,50 * 1,11 * (7850*0,01) | | 522,810 | | | |
| | Totale | kg | 1.147,670 | 3,91 | 4.487,39 |
| 5970 BA.OP.A.3 07.A | Fornitura e posa in opera di cuscinetti di appoggio elastomerici armati | | | | |
| | CUSCINETTI NEOPRENE ARMATO | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | |
| | 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 11,55 | | |
| | SPALLA "B" | | | | |
| | 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 11,55 | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | |
| | 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 11,55 | | |
| | SPALLA "B" | | | | |
| | 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 11,55 | | |
| | PILE | | | | |
| | RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. | | | | |
| | ((2+2)*3) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 69,30 | | |
| | RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. | | | | |
| | ((2+2)*3) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 69,30 | | |
| | Totale | dm ³ | 184,80 | 62,14 | 11.483,47 |
| 5980 BA.OP.A.3 07.C | Sovrapprezzo per apparecchi d'appoggio elastomerici aventi una dimensione inferiore a 10 dmc. | | | | |
| | CUSCINETTI IN GOMMA ELASTOMERICA ARMATA PER RITEGNO | | | | |
| | Ritegno longitudinale centrale su Spalle e pile | | | | |
| | DATI | | | | |
| | ----- | | | | |
| | RIF.ART. BA.OP.A.3 07.A | | | | |
| | 184,80 | | 184,80 | | |
| | Totale | dm ³ | 184,80 | 18,64 | 3.444,67 |
| | Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro | | | | 205.704,61 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI11 - VI11 (ex VI03) - Singolo Binario

VI11A - da SPA a SPB + (n.4 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|---|------|-----------|--------|-----------|
| 6030 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES ----- DATI GENERALI LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE NETTA SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=3.45 m^2 Lunghezza totale Lu=24.80m PREDALLE CENTRALI - La=1.60 sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.15 sp. 5cm ----- GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO 1 * (25-0,2) * 3,45 PREDALLES 1 * (25-0,2) * ((2,15+1,60+1,60+2,15)) * 0,05 <div style="text-align: right;">Totale parziale</div> A dedurre 94,86 A sommare ----- CALCOLO GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES 4 * 94,86 <div style="text-align: right;">Totale</div> | | | | |
| | | m³ | 85,56 | | |
| | | | 9,30 | | |
| | | m³ | 94,86 | | |
| | | | -94,86 | | |
| | | | 379,44 | | |
| | | m³ | 379,44 | 121,28 | 46.018,48 |
| 6035 BA.CZ.A.3 02.G | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C35/45 N/mm2 VELETTE ----- DATI GENERALI VELETTE - H=1.01m sp. 9cm ----- VELETTE 2 * ((25-0,2)) * 0,09 * 1,01 <div style="text-align: right;">Totale parziale</div> A dedurre 4,51 A sommare ----- VELETTE 4 * 4,51 <div style="text-align: right;">Totale</div> | | | | |
| | | m³ | 4,51 | | |
| | | | 4,51 | | |
| | | m³ | -4,51 | | |
| | | | 18,04 | | |
| | | m³ | 18,04 | 129,90 | 2.343,40 |
| 6050 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE vedi ART.RIF - BA.CZ.A.3 02.F + BA.CZ.A.3 02.G 397,48 <div style="text-align: right;">Totale</div> | | | | |
| | | m³ | 397,48 | | |
| | | m³ | 397,48 | 5,39 | 2.142,42 |
| 6060 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE ----- | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI11 - VI11 (ex VI03) - Singolo Binario

VI11A - da SPA a SPB + (n.4 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISIVE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|------------------------|---|----------------|------------|-------------|-----------|--|
| 6040 BA.CZ.A.3 09.B | DATI GENERALI SEZIONE SOLETTA IN MEZZERIA H=37cm LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=3.45 m^2 Lunghezza totale Lu=24.80m PREDALLE CENTRALI - La=1.60 sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.15 sp. 5cm VELETTE - H=1.01m sp. 9cm | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO | | | | | |
| | FRONTALI | | | | | |
| | 2 * 3,45 | | | 6,90 | | |
| | MURETTI PARABALLAST | | | | | |
| | (2+2) * ((25-0,2)) * 0,70 | | | 69,44 | | |
| | PREDALLES | | | | | |
| | 1 * (25-0,2) * ((2,15+1,60+1,60+2,15)+(8*0,05)) | | | 195,92 | | |
| | VELETTE | | | | | |
| | 2 * ((25-0,2)) * (2*(0,09+1,01)) | | | 109,12 | | |
| | Totale parziale | m ² | | 381,38 | | |
| | A dedurre | | | | | |
| | 381,38 | | | | -381,38 | |
| | A sommare | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE | | | | | |
| | SPA-P1 | | | | | |
| | 1 * 381,38 | | | 381,38 | | |
| | P1-P2 | | | | | |
| | 1 * 381,38 | | | 381,38 | | |
| | P2-P3 | | | | | |
| | 1 * 381,38 | | | 381,38 | | |
| P3-SPB | | | | | | |
| 1 * 381,38 | | | 381,38 | | | |
| Totale | m ² | | 1.525,52 | 18,53 | 28.267,89 | |
| | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | | | | | |
| | ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI GENERALI | | | | | |
| | INCIDENZA ARMATURA SOLETTA 140kg/m3 | | | | | |
| | INCIDENZA ARMATURA PREDALLES 60kg/m3 | | | | | |
| | INCIDENZA ARMATURA VELETTA 20kg/m3 | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO | | | | | |
| | 140 * (25-0,2) * 3,45 | | 11.978,400 | | | |
| | PREDALLES | | | | | |
| | 60 * (25-0,2) * (2,15+1,60+1,60+2,15) * 0,05 | | 558,000 | | | |
| | VELETTE | | | | | |
| | 20 * (2*(25-0,2)) * 0,09 * 1,01 | | 90,173 | | | |
| | Totale parziale | kg | 12.626,573 | | | |
| | A dedurre | | | | | |
| | 12626,573 | | | -12.626,573 | | |
| | A sommare | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI11 - VI11 (ex VI03) - Singolo Binario

VI11A - da SPA a SPB + (n.4 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|---|------|------------|--------|-----------|
| 6080 BA.OP.A.3 10.A | CALCOLO ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDDALLES+VELETTE 4 * 12626,573 | kg | 50.506,292 | 1,00 | 50.506,29 |
| | Totale | | 50.506,292 | | |
| 6090 BA.OP.A.3 10.B | Fornitura e posa in opera di coprigiunto trasver sale impermeabile e dielettrico, per escursioni orizzontali fino a 30 mm | m | | 255,89 | 5.757,53 |
| | GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm Larghezza Impalcato La=9.70 | | | | |
| | vasca FS in asse spalla 2 * 4,50 | | 9,00 | | |
| | in asse pila 3 * 4,50 | | 13,50 | | |
| Totale | 22,50 | | | | |
| 6100 BA.OP.A.3 11.A | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre i 30 mm | m | | 1,62 | 6.561,00 |
| | GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm Larghezza Impalcato La=9.70 | | | | |
| | vasca FS in asse spalla 2 * 4,50 * ((105+105-30)) | | 1.620,00 | | |
| | in asse pila 3 * 4,50 * ((105+105-30)) | | 2.430,00 | | |
| Totale | 4.050,00 | | | | |
| 6110 BA.OP.A.3 11.B | Fornitura e posa in opera di piattabanda dielettrica per muretti laterali paraballast e marciapiedi, per escursioni fino a 30 mm | m | | 58,32 | 2.391,12 |
| | PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm Larghezza Impalcato La=9.70 | | | | |
| | in asse spalla muretti paraballast (2*2) * 1,50 | | 6,00 | | |
| | camminamenti+cordoli (2*2) * ((1,78+0,82)) | | 10,40 | | |
| in asse pila muretti paraballast (2*3) * 1,50 | 9,00 | | | | |
| camminamenti+cordoli (2*3) * ((1,78+0,82)) | 15,60 | | | | |
| Totale | 41,00 | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI11 - VI11 (ex VI03) - Singolo Binario

VI11A - da SPA a SPB + (n.4 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|---|---|-------|-----------|----------|-------------------|--|
| 6120 BA.OP.A.3 12.A | DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse spalla muretti paraballast (2*2) * 1,50 * ((105+105-30)) camminamenti+cordoli (2*2) * ((1,78+0,82)) * ((105+105-30)) in asse pila muretti paraballast (2*13) * 1,50 * ((105+105-30)) camminamenti+cordoli (2*3) * ((1,78+0,82)) * ((105+105-30)) | | | | | |
| | | | 1.080,00 | | | |
| | | | 1.872,00 | | | |
| | | | 7.020,00 | | | |
| | | | 2.808,00 | | | |
| | Totale | m | 12.780,00 | 0,17 | 2.172,60 | |
| | Fornitura e posa in opera di scossalina , dello spessore non inferiore a 2 mm | | | | | |
| | SCOSSALINA GIUNTI D'IMPALCATO DATI Larghezza Impalcato La=9.70 in asse spalla 2 * 9,70 in asse pila 3 * 9,70 | | | | | |
| | | | 19,40 | | | |
| | | | 29,10 | | | |
| Totale | m | 48,50 | 35,56 | 1.724,66 | | |
| Totale VIA - Soletta di completamento Euro | | | | | 147.885,39 | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI11 - VI11 (ex VI03) - Singolo Binario

VI11A - da SPA a SPB + (n.4 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|---|--|-----------------|----------------|---------|-----------|--|
| 6170 BA.CZ.C.1103.E | Fornitura di cunicoli per la protezione di cavi a due gole da 140 e 180 mm, di profondità interna 400 mm con fondo a spessore maggiorato, per viadotto o g | | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | 1 PER BINARIO AREA SEZIONE CANALETTA A=0.0841m ² | | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | | |
| 1 * 25 | | | 25,00 | | | |
| | Totale parziale | m | 25,00 | | | |
| A dedurre | | | | | | |
| 25 | | | | -25,00 | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | | |
| 4 * 25 | | | 100,00 | | | |
| | Totale | m | 100,00 | 31,15 | 3.115,00 | |
| 6180 BA.CZ.C.2101.K | Posa in opera di cunicoli in cemento delle dimensioni di 400x100 mm. | | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| VEDI RIF. ART. BA.CZ.C.1103.E | | | | | | |
| 100 | | | 100,00 | | | |
| | Totale | m | 100,00 | 14,20 | 1.420,00 | |
| 6130 BA.OP.A.3 15.A | Impermeabilizzazione di impalcato e volti a mezzo di manto impermeabile dello spessore non inferiore a 4 mm | | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4 | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare = 4.60m 2 * 25 * 4,60 | | | 230,00 | | |
| | Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 25 * (1,93+1,93) | | | 96,50 | | |
| | | Totale parziale | m ² | 326,50 | | |
| | A dedurre | | | | | |
| | 326,5 | | | | -326,50 | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4 | | | | | | |
| 4 * 326,5 | | | 1.306,00 | | | |
| | Totale | m ² | 1.306,00 | 10,45 | 13.647,70 | |
| 6140 BA.OP.A.3 18.A | Strato protettivo in conglomerato bituminoso dello spessore non inferiore a 5 cm | | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE CON STRATO DI CONGLOMERATO BITUMINOSO (43mm) | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | | |
| Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare = 4.60m 25 * 4,60 | | | 115,00 | | | |
| Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 25 * (1,93+1,93) | | | 96,50 | | | |
| | Totale parziale | m ² | 211,50 | | | |
| A dedurre | | | | | | |
| 211,50 | | | | -211,50 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI11 - VI11 (ex VI03) - Singolo Binario

VI11A - da SPA a SPB + (n.4 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|--|--|-----------|-----------|----------|----------|
| 6200 BA.OP.A.3 20.A | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE | | | | |
| | 4 * 211,50 | | 846,00 | | |
| | Totale | m² | 846,00 | 5,92 | 5.008,32 |
| | Fornitura e posa in opera di profilati di acciaio per parapetti, mensole e simili | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| IPE 100 p=8,1 kg/m, 1 MONTANTE OGNI 1.50m PER LATO (2*8,1) * (25/1,5) * 1,05 | | 283,506 | | | |
| PIASTRA DI BASE 200x150x10 p=2,36 kg (2*2,36) * (25/1,5) | | 78,668 | | | |
| PIASTRA DI BASE CON FUNZIONE DI PARAPIEDE 200x5mm p=7,85 kg/m (2*7,85) * 25 | | 392,500 | | | |
| Totale parziale | kg | 754,674 | | | |
| 10% per bulloni, tirafondi e saldature 754,674*10% | | 75,467 | | | |
| Totale generale | kg | 830,141 | | | |
| A dedurre | | | | | |
| 830,141 | | -830,141 | | | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| PARAPETTI PER IMPALCATO | | | | | |
| 4 * 830,141 | | 3.320,564 | | | |
| Totale | kg | 3.320,564 | 1,95 | 6.475,10 | |
| 6210 BA.OP.A.3 21.A | Fornitura e posa in opera di tubi di acciaio doppiamente zincati a caldo per parapetti, mensole e simili | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| | 4 TUBI D=42,4 sp 2,9 p=2,35 kg/m PER LATO (2*4*2,35) * 25 | | 470,000 | | |
| | Totale parziale | kg | 470,000 | | |
| | 10% per bulloni, e saldature 470*10% | | 47,000 | | |
| | Totale generale | kg | 517,000 | | |
| | A dedurre | | | | |
| 517 | | -517,000 | | | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| PARAPETTI PER IMPALCATO | | | | | |
| 4 * 517 | | 2.068,000 | | | |
| Totale | kg | 2.068,000 | 2,11 | 4.363,48 | |
| 6240 BA.PS.A.3 33.A | Fornitura e posa in opera di grigliato metallico, in acciaio zincato, per copertura di pozzetti, cunicoli e simili | | | | |
| | ISPEZIONABILITA' SU PULVINO | | | | |
| | GRIGLIATO PER PIANEROTTOLO PER DISCESA DELLA SCALA OGNI 3 CAMPATE STANDARD 190x120cm | | | | |
| Grigliato tipo keller da 35kg/mq | | | | | |
| (2*1) * 1,90 * 1,20 * 35 | | 159,600 | | | |
| Totale | kg | 159,600 | 2,18 | 347,93 | |
| 6160 IT.TU.E.3002.E | Fornitura e posa in opera di tubazione in PVC -U conforme alla norma UNI EN 1401-1 - diametro esterno 250 mm. | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI11 - VI11 (ex VI03) - Singolo Binario

VI11A - da SPA a SPB + (n.4 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------------------------|--|------|-----------|--------|----------|
| | TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 | | | | |
| | ----- DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI Lunghezza Impalcato Lu=25m SOTTO SOLETTA - DN250 2 * 25 DISCENDENTE SULLE PILE - DN250 2 * 10 | | | | |
| | Totale parziale | m | 70,00 | | |
| | A dedurre 70 A sommare | | | -70,00 | |
| | TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 4 * 70 | | 280,00 | | |
| | Totale | m | 280,00 | 25,65 | 7.182,00 |
| 6220 OM.ME.C.3 25.A | Fornitura e posa in opera di scala in ferro | | | | |
| | ISPEZIONABILITA' SU PULVINO SCALE DI DISCESA OGNI 3 CAMPATE- COMPRESO TELAIO COMPLETO AL PULVINO E BOTOLA IN METALLO - 180 kg/ml ALTEZZA STANDARD DI DISCESA H=3.10m (2*1) * 180 * 3,10 | | 1.116,000 | | |
| | Totale | kg | 1.116,000 | 3,98 | 4.441,68 |
| 6230 OM.ME.C.3 25.B | Sovrapprezzo alla voce quando anziché la verniciatura è richiesta la zincatura | | | | |
| | ISPEZIONABILITA' SU PULVINO SCALE DI DISCESA OGNI 3 CAMPATE- COMPRESO TELAIO COMPLETO AL PULVINO E BOTOLA IN METALLO - 180 kg/ml ALTEZZA STANDARD DI DISCESA H=3.10m (2*1) * 180 * 3,10 | | 1.116,000 | | |
| | Totale | kg | 1.116,000 | 0,22 | 245,52 |
| 6190 SS.CE.C.3102.B | Fornitura e posa in opera in corrispondenza dei muretti paraballast di tubo 140x140 sp. 3 mm provvisto di griglia e rete in acciaio keller. | | | | |
| | TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT | | | | |
| | ----- DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=25m 2 * (25/3) | | | | |
| | Totale parziale | Cad | 16,66 | | |
| | A dedurre 16,66 A sommare | | | -16,66 | |
| | TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT 4 * 16,66 | | 66,64 | | |
| | Totale | Cad | 66,64 | 16,14 | 1.075,57 |
| 6150 VAT.RS3E.A01.0 9.0017 | Fornitura e posa in opera pluviale flangiato in PVC DN160 (L=0,50 m) grigliato metallico zincato a caldo (250x250mm) controtelaio speciale zincato costituito da: controtelaio e di manicotto flangiato - Tipo "mexicano" per innesto del pluviale PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA | | | | |
| | ----- DATI | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI11 - VI11 (ex VI03) - Singolo Binario

VI11A - da SPA a SPB + (n.4 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------|---|------|-----------|--------|------------------|
| | 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=25m 2 * (25/3) | | 16,66 | | |
| | Totale parziale | Cad | 16,66 | | |
| | A dedurre 16,66 | | -16,66 | | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA 4 * 17 | | 68,00 | | |
| | Totale | Cad | 68,00 | 21,54 | 1.464,72 |
| | Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro | | | | 48.787,02 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI120 - Sistemazione Idraulica - VI12

VIC - Interferenze

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|-----------|--------|-----------|
| 60625 BA.GG.A.3001.D | <p>Fornitura e posa in opera di geotessile non tessuto in polipropilene biancocoesionato mediante agugliatura meccanica resistenza a trazione in ciascuna de</p> <p>Argini provvisori lato fiume: geotessile non tessuto in polipropilene</p> <p>Fase 1 - Realizzazione Argine provvisorio in dx di protezione delle Pile P30-P31 dati vedi sezione tipo valori medi rilevato provv. larg. in testa 1,00m larg. pendio ril. =5,90m + risolto sotto i massi sciolti D=60cm =(0.60+1.20+0.60) Lung. svp. curva est. compresa le rientranze ~185m 185 * (5,90+(0,60+1,20+0,60))</p> <p>-----</p> <p>Fase 2 - Realizzazione Argine provvisorio in sx di protezione delle Pile P28-P29 dati vedi sezione tipo valori medi rilevato provv. larg. in testa 1,00m larg. pendio ril. =4,70m + risolto sotto i massi sciolti D=60cm =(0.60+1.20+0.60) Lung. svp. curva est. compresa le rientranze ~190m 190 * (4,70+(0,60+1,20+0,60))</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m ² | 1.535,50 | | |
| | | | 1.349,00 | | |
| | | | 2.884,50 | 3,05 | 8.797,73 |
| 54255 BA.GG.A.3004.E | <p>Fornitura e posa in opera di geotessile tessuto a trama ordito in poliestere resistenza a trazione MD CD non inferiore a 130 kN/m; allungamento a rottura</p> <p>GEOTESSUTO 400 g/mq sup. intervento =~12941mq 12941</p> <p>zona massi legati ricarico sponde con GEOTESSUTO per circa 52m lato P29 svp. sez 16.50 52 * 16,50</p> <p>ricarico sponde con GEOTESSUTO per circa 60m lato P30 svp. sez 16.50 60 * 16,50</p> <p>A dedurre FUSTO PILE CIRCOLARI A=~9.40mq da P10 a P26 e da P32 a P34 20 * 9,40</p> <p>A sommare</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m ² | 12.941,00 | | |
| | | | 858,00 | | |
| | | | 990,00 | | |
| | | | -188,00 | | |
| | | | 14.601,00 | 4,69 | 68.478,69 |
| 54225 BA.MT.A.3001.A | <p>Scavo di sbancamento in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi</p> <p>Scavo per posa matressi tipo "RENO" spessore 30cm sup. intervento =~12941mq 12941 * 0,30</p> <p>A dedurre FUSTO PILE CIRCOLARI A=~9.40mq da P10 a P26 e da P32 a P34 20 * 9,40 * 0,30</p> <p>A sommare</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m ³ | 3.882,30 | | |
| | | | -56,40 | | |
| | | | 3.825,90 | 1,80 | 6.886,62 |
| 60585 BA.MT.A.3001.A | <p>Scavo di sbancamento in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi</p> | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI120 - Sistemazione Idraulica - VI12

VIC - Interferenze

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISIVE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|--|---|-----------|-----------|----------|-----------|
| 54235 BA.MT.C.0101.A | Argini provvisori Fase 1 - Realizzazione Argine provvisorio in dx di protezione delle Pile P30-P31 scavo lato fiume per posa di massi sciolti e ciottoli del diametro di 60cm dati per lo scavo posa massi lato fiume - larg.120cm Lung. svp. curva est. compresa le rientranze ~185m 185 * 1,20 * 0,60 | | 133,20 | | |
| | scavo lato sponda per posa di massi sciolti al piede del diametro di 30cm larg.180cm Lung. svp. curva int. escluse le rientranze ~145m 145 * 1,80 * 0,30 | | 78,30 | | |
| | ----- Fase 2 - Demolizione dell'argine provvisorio in dx di protezione delle Pile P30-P31 rif. art. DC.DS.D.6 21.A quantità della Fase 1 3189,09 | | 3.189,09 | | |
| | - Realizzazione dell'argine provvisorio di protezione delle Pile P29-P28 scavo lato fiume per posa di massi sciolti e ciottoli del diametro di 60cm dati per lo scavo posa massi lato fiume - larg.120cm Lung. svp. curva est. compresa le rientranze ~190m 190 * 1,20 * 0,60 | | 136,80 | | |
| | scavo lato sponda per posa di massi sciolti al piede del diametro di 30cm larg.180cm Lung. svp. curva int. escluse le rientranze ~120m 120 * 1,80 * 0,30 | | 64,80 | | |
| | ----- Fase 3 - Demolizione dell'argine provvisorio in sx di protezione delle Pile P29-P28 rif. art. DC.DS.D.6 21.A quantità della Fase 2 3246,86 | | 3.246,86 | | |
| | Totale | m³ | 6.849,05 | 1,80 | 12.328,29 |
| | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi | | | | |
| | SCAVO SBANCAMENTO rif. art. BA.MT.A.3001.A 3825,90 | | 3.825,90 | | |
| | Totale | m³ | 3.825,90 | 0,26 | 994,73 |
| 54285 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi | | | | |
| SCAVO SBANCAMENTO rif. art. BA.MT.A.3001.A 10447 | | 10.447,00 | | | |
| Totale | m³ | 10.447,00 | 0,26 | 2.716,22 | |
| 60605 BA.PS.A.3 06.A | Sottofondo stabilizzato, per uno spessore finito di 20 cm | | | | |
| Argini provvisori Fase 1 - Realizzazione Argine provvisorio in dx di protezione delle Pile P30-P31 Rivestimento argine per h=80cm lato sponda per posa di massi sciolti al piede del diametro di 30cm Lung. svp. curva int. escluse le rientranze ~145m 145 * 1,80 | | 261,00 | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI120 - Sistemazione Idraulica - VI12

VIC - Interferenze

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISIVE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|-----------|--------|-----------|
| 60615 BA.PS.A.3 06.B | Fase 2 - Realizzazione Argine provvisorio in sx di protezione delle Pile P28-P29 Rivestimento argine per h=80cm lato sponda per posa di massi sciolti al piede del diametro di 30cm Lung. svp. curva int. escluse le rientranze ~120m 120 * 1,80 | | 216,00 | | |
| | Totale | m ² | 477,00 | 3,88 | 1.850,76 |
| 54275 DC.DS.D.0 01.A | Sovrapprezzo per ogni centimetro in più rispetto ai 20 cm per il sottofondo stabilizzato Argini provvisori Fase 1 - Realizzazione Argine provvisorio in sx di protezione delle Pile P30-P31 Rivestimento argine per h=80cm lato sponda per posa di massi sciolti al piede del diametro di 30cm Lung. svp. curva int. escluse le rientranze ~145m ((80-20)) * 145 * 1,80 | | 15.660,00 | | |
| | Totale | m ² | 28.620,00 | 0,19 | 5.437,80 |
| 54315 DC.DS.D.3 05.A | SCAVO IN ALVEO DI CORSI D' ACQUA O IN FONDALI MARINI FINO ALLA PROF.DI MT. 7,5 SOTTO IL LIVELLO D'ACQUA Scavo per posa dei Massi legati 100cm sup. intervento =~10494mq (10494/1/1) * 1 A dedurre FUSTO PILE CIRCOLARI A=~9.40mq DA P27 A P31 ((5*9,40)) * 1,00 A sommare | | 10.494,00 | | |
| | Totale | m ³ | 10.447,00 | 5,84 | 61.010,48 |
| 54315 DC.DS.D.3 05.A | STRATO DI BASE O INTASAMENTO DI SCOGLIERE PER SCOGLIERE RADENTI, PLATEE. ZONA INTASAMENTO DEI MASSI LEGATI D=15cm P.S.= peso specifico calcarenite =2400kc/mc sup. intervento =~10494mq massa singolo (D15cm= 0.15m) Vol.teorico=0.01mc*2400kg/mc=~24kg N°.tot Massi = (sup.tot./Diam./Diam.) (10494/0,15/0,15) * (24/1000) A dedurre FUSTO PILE CIRCOLARI A=~9.40mq DA P27 A P31 ((5*9,40)/0,15/0,15) * (24/1000) A sommare | | 9.328,00 | | |
| | Totale | to | 9.286,22 | 6,24 | 57.946,01 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI120 - Sistemazione Idraulica - VI12

VIC - Interferenze

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISIVE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|-----------|--------|------------|
| 60635 DC.DS.D.3 07.B | <p>SCOGLIERA RADENTE CON MASSI E MASSOTTI DELLA MASSA SUPERIORE A KG. 100 E FINO A KG. 500.</p> <p>Argini provvisori</p> <p>Fase 1</p> <p>- Realizzazione Argine provvisorio in dx di protezione delle Pile P30-P31</p> <p>dati</p> <p>ZONA DEI MASSI SCIOLTI D=60cm P.S.= peso specifico calcarenite =2400kc/mc masso singolo (D60cm= 0.60m) Vol.teorico=0.06mc*2400kg/mc=~145kg N°.tot Massi = (sup.tot./Diam./Diam.)</p> <p>-----</p> <p>ricarico scavo con massi per circa 185m x larg. scavo =1,20m lato fiume (((185*1,20)/0,6/0,6)) * (145/1000)</p> <p>ricarico sponda con massi per circa 185m x larg. pendio ril. =5,90m lato fiume (((185*5,90)/0,6/0,6)) * (145/1000)</p> <p>Fase 2</p> <p>- Realizzazione Argine provvisorio in sx di protezione delle Pile P28-P29</p> <p>dati</p> <p>ZONA DEI MASSI SCIOLTI D=60cm P.S.= peso specifico calcarenite =2400kc/mc masso singolo (D60cm= 0.60m) Vol.teorico=0.06mc*2400kg/mc=~145kg N°.tot Massi = (sup.tot./Diam./Diam.)</p> <p>-----</p> <p>ricarico scavo con massi per circa 190m x larg. scavo =1,20m lato fiume (((190*1,20)/0,6/0,6)) * (145/1000)</p> <p>ricarico sponda con massi per circa 190m x larg. pendio ril. =4,70m lato fiume (((190*4,70)/0,6/0,6)) * (145/1000)</p> | | | | |
| | Totale | to | 372,08 | | |
| | | | 1.014,37 | 16,45 | 16.686,39 |
| 54305 DC.DS.D.3 07.C | <p>SCOGLIERA RADENTE CON MASSI E MASSOTTI DELLA MASSA SUPERIORE A KG. 500 E FINO A KG. 1.500.</p> <p>ZONA DEI MASSI LEGATI D=100cm P.S.= peso specifico calcarenite =2400kc/mc sup. intervento =~10494mq masso singolo (D100cm= 1.00m) Vol.teorico=0.52mc*2400kg/mc=~1250kg N°.tot Massi = (sup.tot./Diam./Diam.) (10494/1/1) * (1250/1000)</p> <p>ricarico sponde con altri due livelli di massi per circa 52m lato P29 (52*11) * (1250/1000)</p> <p>ricarico sponde con altri due livelli di massi per circa 60m lato P30 (60*11) * (1250/1000)</p> <p>A dedurre</p> <p>FUSTO PILE CIRCOLARI A=~9.40mq DA P28 e P31 ((2*9,40)/1,0/1,0) * (1250/1000)</p> <p>A sommare</p> | | | | |
| | Totale | to | 13.117,50 | | |
| | | | 715,00 | | |
| | | | 825,00 | | |
| | | | -23,50 | | |
| | | | 14.634,00 | 17,74 | 259.607,16 |
| 54265 DC.DS.D.3001.C | <p>Rivestimenti con gabbioni materasso o a scatola, di altezza H tra 0,25<H<=0,30 m.</p> <p>materrassi tipo "RENO" spessore 30cm sup. intervento =~12941mq 12941</p> <p>A dedurre</p> <p>FUSTO PILE CIRCOLARI A=~9.40mq da P10 a P26 e da P32 a P34</p> | | | | |
| | | | 12.941,00 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI120 - Sistemazione Idraulica - VI12

VIC - Interferenze

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|-----------|--------|------------|
| 60595 DC.DS.D.6 21.A | 20 * 9,40 A sommare | | -188,00 | | |
| | Totale | m ² | 12.753,00 | 45,34 | 578.221,02 |
| | FORMAZIONE DI RILEVATI ARGINALI CON MATERIE PROVENIENTI DA CAVE DI PRESTITO. | | | | |
| | Argini provvisori Fase 1 - Realizzazione Argine provvisorio in dx di protezione delle Pile P30-P31 dati vedi sezione tipo valori medi rilevato provv. larg. in testa 1,00m larg. alla base 8,50m altezza med. dal profilo q.ta186.20- pc medio q.ta (181.52+182.3)/2 =181.91 Lung. svp. curva est. ~168m Lung. svp. curva int. ~145m (((168+145)/2) * ((1,00+8,50)/2) * ((186,20-181,91))) | | 3.189,08 | | |
| Totale parziale | m ³ | 3.189,08 | | | |
| 54325 DC.DS.I.3005.H | ----- Fase 2 - Realizzazione Argine provvisorio in sx di protezione delle Pile P29-P28 dati vedi sezione tipo valori medi rilevato provv. larg. in testa 1,00m larg. alla base 8,50m altezza med. dal profilo q.ta186.20- pc medio q.ta (181.57+182.0)/2 =181.79 Lung. svp. curva est. ~190m Lung. svp. curva int. ~120m (((190+120)/2) * ((1,00+8,50)/2) * ((186,20-181,79))) | | 3.246,86 | | |
| | Totale parziale | m ³ | 3.246,86 | | |
| | Totale | m ³ | 6.435,94 | 4,65 | 29.927,12 |
| | Fune di acciaio con zincatura classe A, diametro 18 mm. | | | | |
| 54335 DC.DS.I.3008.A | LEGATURA MASSI masso singolo (D100= 1.0) N°.tot Massi legati= sup.tot./Diam. Funi Longitudinali e trsversali lung. med. 100cm per 4 lati del masso - ZONA DEI MASSI IN ALVEO sup. intervento =~10494mq ((((10494)/1,0))) * ((1,0*4)) | | 41.976,00 | | |
| | Totale | m | 41.976,00 | 16,19 | 679.591,44 |
| | Ancoraggio con barra in acciaio classe B450C ad aderenza migliorata del diametro minimo di 24 mm. | | | | |
| 54335 DC.DS.I.3008.A | LEGATURA MASSI sup.tot./ reticolo di ancoraggio ogni 6 massi in ogni direzione Lunghezza del picchetto =4 - ZONA DEI MASSI IN ALVEO sup. intervento =~10494mq ((((10494)/1,0)))/(6*6) * 4 | | 1.166,00 | | |
| | Totale | m | 1.166,00 | 58,69 | 68.432,54 |
| | Ancoraggio chimico in opera con resina vinilestere, inerte e sabbia di quarzo in fiala e | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI120 - Sistemazione Idraulica - VI12

VIC - Interferenze

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|---|------|-----------|--------|---------------------|
| OM.OM.V.3001.E | catalizzatore, contenuto in altra fiala interna - con fiale per f LEGATURA MASSI sup. intervento =~10494mq masso singolo (D100cm= 1.00m) N° di ancoraggi ogni 2 massi (2+3)=5 (10494/1/1)*(2/5) ricarico sponde con altri due livelli di massi per circa 52m lato P29 (52*11)*(2/5) ricarico sponde con altri due livelli di massi per circa 60m lato P30 (60*11)*(2/5) | | | | |
| | | | 4.197,60 | | |
| | | | 228,80 | | |
| | | | 264,00 | | |
| | Totale | Cad | 4.690,40 | 29,83 | 139.914,63 |
| | Totale VIC - Interferenze Euro | | | | 1.998.827,63 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12A - da SPA a P27 + (n.28 imp. Acc./Cls. 40m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|-------------------------|---|------|--|--------|---------|----------|
| 41729 BA.CZ.A.3 01.A | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C12/15 N/mm2 CORDOLO PARATIE 80x40 PILA 1 50,39 * (0,8+0,1+0,1) * 0,1 PILA 2 50,39 * (0,8+0,1+0,1) * 0,1 PILA 23 50,39 * (0,8+0,1+0,1) * 0,1 <p style="text-align: right;">Totale</p> | | 5,04 5,04 5,04 <p style="text-align: right;">15,12</p> | | 80,31 | 1.214,29 |
| 41730 BA.CZ.A.3 01.E | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C28/35 N/mm2 CORDOLO PARATIE 80x40 PILA 1 50,39 * 0,8 * 0,40 PILA 2 50,39 * 0,8 * 0,40 PILA 23 50,39 * ,8 * ,4 <p style="text-align: right;">Totale</p> | | 16,12 16,12 16,12 <p style="text-align: right;">48,36</p> | | 109,75 | 5.307,51 |
| 41740 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. vedi quantità art. BA.CZ.A.3 01.E 48,36 <p style="text-align: right;">Totale</p> | | 48,36 <p style="text-align: right;">48,36</p> | | 5,39 | 260,66 |
| 41760 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e simili CORDOLO PARATIE 80x40 PILA 1 2 * 50,39 * 0,4 PILA 2 2 * 50,39 * 0,4 PILA 23 2 * 50,39 * 0,4 <p style="text-align: right;">Totale</p> | | 40,31 40,31 40,31 <p style="text-align: right;">120,93</p> | | 10,09 | 1.220,18 |
| 32750 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. INC SPALLE - 150 kg/mc INC PILE - 130 kg/mc SPALLA A 9 * 20 * (0,75^2*3,1416) * 150 PILA 1 9 * 35 * (0,75^2*3,1416) * 130 PILA 2 9 * 35 * (0,75^2*3,1416) * 130 PILA 3 9 * 35 * (0,75^2*3,1416) * 130 PILA 4 9 * 35 * (0,75^2*3,1416) * 130 PILA 5 9 * 35 * (0,75^2*3,1416) * 130 PILA 6 9 * 35 * (0,75^2*3,1416) * 130 PILA 7 9 * 35 * (0,75^2*3,1416) * 130 PILA 8 9 * 35 * (0,75^2*3,1416) * 130 PILA 9 9 * 35 * (0,75^2*3,1416) * 130 PILA 10 9 * 35 * (0,75^2*3,1416) * 130 PILA 11 9 * 35 * (0,75^2*3,1416) * 130 PILA 12 9 * 35 * (0,75^2*3,1416) * 130 PILA 13 9 * 35 * (0,75^2*3,1416) * 130 PILA 14 9 * 35 * (0,75^2*3,1416) * 130 PILA 15 9 * 35 * (0,75^2*3,1416) * 130 PILA 16 9 * 35 * (0,75^2*3,1416) * 130 PILA 17 9 * 35 * (0,75^2*3,1416) * 130 PILA 18 9 * 35 * (0,75^2*3,1416) * 130 PILA 19 9 * 35 * (0,75^2*3,1416) * 130 PILA 20 9 * 35 * (0,75^2*3,1416) * 130 PILA 21 9 * 35 * (0,75^2*3,1416) * 130 | | 47.709,000 72.358,650 | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12A - da SPA a P27 + (n.28 imp. Acc./Cls. 40m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|---------------|--------|--------------|
| | PILA 22 9 * 35 * (0,75^2*3,1416) * 130 | | 72.358,650 | | |
| | PILA 23 9 * 35 * (0,75^2*3,1416) * 130 | | 72.358,650 | | |
| | PILA 24 9 * 35 * (0,75^2*3,1416) * 130 | | 72.358,650 | | |
| | PILA 25 9 * 35 * (0,75^2*3,1416) * 130 | | 72.358,650 | | |
| | PILA 26 9 * 35 * (0,75^2*3,1416) * 130 | | 72.358,650 | | |
| | PILA 27 9 * 35 * (0,75^2*3,1416) * 130 | | 72.358,650 | | |
| | OPERE PROVVISORIALI | | | | |
| | P2 (21*4) * 15 * (0,25^2*3,1416) * 130 | | 32.104,800 | | |
| | P3 (21*4) * 15 * (0,25^2*3,1416) * 130 | | 32.104,800 | | |
| | P23 (21*4) * 18 * (0,25^2*3,1416) * 130 | | 38.525,760 | | |
| | Totale | kg | 2.104.127,910 | 1,00 | 2.104.127,91 |
| 41750 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | | | | |
| | CORDOLO PARATIE 80x40- 100 kg/mc | | | | |
| | PILA 1 100 * 50,39 * ,8 * 0,40 | | 1.612,480 | | |
| | PILA 2 100 * 50,39 * ,8 * ,4 | | 1.612,480 | | |
| | PILA 23 100 * 50,39 * ,8 * ,4 | | 1.612,480 | | |
| | Totale | kg | 4.837,440 | 1,00 | 4.837,44 |
| 44895 BA.DE.A.5 33.A | Rimozione d'opera di elementi strutturali di acciaio comprese le rotaie e i profilati in genere. | | | | |
| | Travi di ripartizione | | | | |
| | Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 243055,120 | | 243.055,120 | | |
| | Totale | kg | 243.055,120 | 0,03 | 7.291,65 |
| 45680 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi | | | | |
| | vedi quantità art BA.PD.A.3 05.D 8685 * (0,75^2*3,1416) | | 15.372,45 | | |
| | vedi quantità art BA.PD.A.3 03.B 4032 * (0,25^2*3,1416) | | 806,40 | | |
| | Totale | m³ | 16.178,85 | 0,26 | 4.206,50 |
| 32741 BA.PD.A.3 03.B | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro del diametro est. non inferiore a 500 mm | | | | |
| | OPERE PROVVISORIALI | | | | |
| | P2 (21*4) * 15 | | 1.260,00 | | |
| | P3 (21*4) * 15 | | 1.260,00 | | |
| | P23 (21*4) * 18 | | 1.512,00 | | |
| | Totale | m | 4.032,00 | 55,88 | 225.308,16 |
| 32740 BA.PD.A.3 05.D | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro, del diametro non inferiore a 1500 mm | | | | |
| | SPALLA A 9 * 20 | | 180,00 | | |
| | PILA 1 9 * 35 | | 315,00 | | |
| | PILA 2 9 * 35 | | 315,00 | | |
| | PILA 3 9 * 35 | | 315,00 | | |
| | PILA 4 9 * 35 | | 315,00 | | |
| | PILA 5 9 * 35 | | 315,00 | | |
| | PILA 6 9 * 35 | | 315,00 | | |
| | PILA 7 9 * 35 | | 315,00 | | |
| | PILA 8 9 * 35 | | 315,00 | | |
| | PILA 9 9 * 35 | | 315,00 | | |
| | PILA 10 9 * 35 | | 315,00 | | |
| | PILA 11 9 * 35 | | 315,00 | | |
| | PILA 12 9 * 35 | | 315,00 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12A - da SPA a P27 + (n.28 imp. Acc./Cls. 40m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|-------------|--------|---------------------|
| | PILA 13 9 * 35 | | 315,00 | | |
| | PILA 14 9 * 35 | | 315,00 | | |
| | PILA 15 9 * 35 | | 315,00 | | |
| | PILA 16 9 * 35 | | 315,00 | | |
| | PILA 17 9 * 35 | | 315,00 | | |
| | PILA 18 9 * 35 | | 315,00 | | |
| | PILA 19 9 * 35 | | 315,00 | | |
| | PILA 20 9 * 35 | | 315,00 | | |
| | PILA 21 9 * 35 | | 315,00 | | |
| | PILA 22 9 * 35 | | 315,00 | | |
| | PILA 23 9 * 35 | | 315,00 | | |
| | PILA 24 9 * 35 | | 315,00 | | |
| | PILA 25 9 * 35 | | 315,00 | | |
| | PILA 26 9 * 35 | | 315,00 | | |
| | PILA 27 9 * 35 | | 315,00 | | |
| | Totale | m | 8.685,00 | 221,96 | 1.927.722,60 |
| 44910 BA.PD.A.3 19.A | Formazione di colonne di terreno consolidato, del diametro reso di almeno 50 cm | | | | |
| | PILA 2 (21*4) * 15 | | 1.260,00 | | |
| | PILA 3 (21*4) * 15 | | 1.260,00 | | |
| | Totale | m | 2.520,00 | 41,11 | 103.597,20 |
| 42420 BA.PD.A.3 21.A | Formazione di tappo di fondo impermeabile mediante colonne di terreno consolidato, di cui alla voce BA.PD.A.319 | | | | |
| | PILA 24 12 * 12 * (179,47-174,47) | | 720,00 | | |
| | PILA 25 12 * 12 * (178,30-174,3) | | 576,00 | | |
| | PILA 26 12 * 12 * (178,30-174,3) | | 576,00 | | |
| | PILA 27 12 * 12 * (178,30-174,3) | | 576,00 | | |
| | Totale | m ³ | 2.448,00 | 100,86 | 246.905,28 |
| 44880 FA.OM.A.1001.B | Acciaio in profilati, della qualità S 275, lavorato per carpenteria metallica in genere. | | | | |
| | Travi di ripartizione travi HEB400 kg/ml 155.00 | | | | |
| | Pila 2 - 3 / da pila 8 a pila 27 22 * 48 * 155 | | 163.680,000 | | |
| | Puntoni diam.mm.254 s.mm.20 kg/ml 115.00 | | | | |
| | Pila 16 (4*22) * 5,66 * 115 | | 57.279,200 | | |
| | Totale parziale | kg | 220.959,200 | | |
| | 10% per pezzi speciali, saldature, bullonature etc etc (10%) * 220959,20 | | | | |
| | Totale generale | kg | 243.055,120 | | |
| | Totale | kg | 243.055,120 | 1,80 | 437.499,22 |
| 44890 FA.OM.A.2001.A | Posa in opera di elementi in acciaio di cui alle voci FA.OM.A.1001 - FA.OM.A.1002 | | | | |
| | Travi di ripartizione | | | | |
| | Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 243055,120 | | 243.055,120 | | |
| | Totale | kg | 243.055,120 | 0,99 | 240.624,57 |
| | Totale VI2 - Pali o pozzi Euro | | | | 5.310.123,17 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12A - da SPA a P27 + (n.28 imp. Acc./Cls. 40m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|-----------|--------|-----------|
| 32840 BA.CZ.A.3 01.A | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C12/15 N/mm2 | | | | |
| | SPALLA A (12+0,40) * (12+0,40) * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 1 12,40 * 12,40 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 2 12,40 * 12,40 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 3 12,40 * 12,40 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 4 12,40 * 12,40 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 5 12,40 * 12,40 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 6 12,40 * 12,40 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 7 12,40 * 12,40 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 8 12,40 * 12,40 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 9 12,40 * 12,40 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 10 12,40 * 12,40 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 11 12,40 * 12,40 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 12 12,40 * 12,40 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 13 12,40 * 12,40 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 14 12,40 * 12,40 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 15 12,40 * 12,40 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 16 12,40 * 12,40 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 17 12,40 * 12,40 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 18 12,40 * 12,40 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 19 12,40 * 12,40 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 20 12,40 * 12,40 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 21 12,40 * 12,40 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 22 12,40 * 12,40 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 23 12,40 * 12,40 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 24 12,40 * 12,40 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 25 12,40 * 12,40 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 26 12,40 * 12,40 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 27 12,40 * 12,40 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | Totale | m ³ | 861,00 | 80,31 | 69.146,91 |
| 32850 BA.CZ.A.3 01.E | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C28/35 N/mm2 | | | | |
| | SPALLA A 12 * 12 * 2 | | 288,00 | | |
| | PILA 1 12 * 12 * 3 | | 432,00 | | |
| | PILA 2 12 * 12 * 3 | | 432,00 | | |
| | PILA 3 12 * 12 * 3 | | 432,00 | | |
| | PILA 4 12 * 12 * 3 | | 432,00 | | |
| | PILA 5 12 * 12 * 3 | | 432,00 | | |
| | PILA 6 12 * 12 * 3 | | 432,00 | | |
| | PILA 7 12 * 12 * 3 | | 432,00 | | |
| | PILA 8 12 * 12 * 3 | | 432,00 | | |
| | PILA 9 12 * 12 * 3 | | 432,00 | | |
| | PILA 10 12 * 12 * 3 | | 432,00 | | |
| | PILA 11 12 * 12 * 3 | | 432,00 | | |
| | PILA 12 12 * 12 * 3 | | 432,00 | | |
| | PILA 13 12 * 12 * 3 | | 432,00 | | |
| | PILA 14 12 * 12 * 3 | | 432,00 | | |
| | PILA 15 12 * 12 * 3 | | 432,00 | | |
| | PILA 16 12 * 12 * 3 | | 432,00 | | |
| | PILA 17 12 * 12 * 3 | | 432,00 | | |
| | PILA 18 12 * 12 * 3 | | 432,00 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12A - da SPA a P27 + (n.28 imp. Acc./Cls. 40m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|------------|--------|--------------|
| | PILA 19 12 * 12 * 3 | | 432,00 | | |
| | PILA 20 12 * 12 * 3 | | 432,00 | | |
| | PILA 21 12 * 12 * 3 | | 432,00 | | |
| | PILA 22 12 * 12 * 3 | | 432,00 | | |
| | PILA 23 12 * 12 * 3 | | 432,00 | | |
| | PILA 24 12 * 12 * 3 | | 432,00 | | |
| | PILA 25 12 * 12 * 3 | | 432,00 | | |
| | PILA 26 12 * 12 * 3 | | 432,00 | | |
| | PILA 27 12 * 12 * 3 | | 432,00 | | |
| | Totale | m ³ | 11.952,00 | 109,75 | 1.311.732,00 |
| 32860 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. vedi quantità art BA.CZ.A.3 01.E 11952 | | 11.952,00 | | |
| | Totale | m ³ | 11.952,00 | 5,39 | 64.421,28 |
| 32880 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e similari | | | | |
| | SPALLA A 2 * (12+12) * 2 | | 96,00 | | |
| | PILA 1 2 * (12+12) * 3 | | 144,00 | | |
| | PILA 2 2 * (12+12) * 3 | | 144,00 | | |
| | PILA 3 2 * (12+12) * 3 | | 144,00 | | |
| | PILA 4 2 * (12+12) * 3 | | 144,00 | | |
| | PILA 5 2 * (12+12) * 3 | | 144,00 | | |
| | PILA 6 2 * (12+12) * 3 | | 144,00 | | |
| | PILA 7 2 * (12+12) * 3 | | 144,00 | | |
| | PILA 8 2 * (12+12) * 3 | | 144,00 | | |
| | PILA 9 2 * (12+12) * 3 | | 144,00 | | |
| | PILA 10 2 * (12+12) * 3 | | 144,00 | | |
| | PILA 11 2 * (12+12) * 3 | | 144,00 | | |
| | PILA 12 2 * (12+12) * 3 | | 144,00 | | |
| | PILA 13 2 * (12+12) * 3 | | 144,00 | | |
| | PILA 14 2 * (12+12) * 3 | | 144,00 | | |
| | PILA 15 2 * (12+12) * 3 | | 144,00 | | |
| | PILA 16 2 * (12+12) * 3 | | 144,00 | | |
| | PILA 17 2 * (12+12) * 3 | | 144,00 | | |
| | PILA 18 2 * (12+12) * 3 | | 144,00 | | |
| | PILA 19 2 * (12+12) * 3 | | 144,00 | | |
| | PILA 20 2 * (12+12) * 3 | | 144,00 | | |
| | PILA 21 2 * (12+12) * 3 | | 144,00 | | |
| | PILA 22 2 * (12+12) * 3 | | 144,00 | | |
| | PILA 23 2 * (12+12) * 3 | | 144,00 | | |
| | PILA 24 2 * (12+12) * 3 | | 144,00 | | |
| | PILA 25 2 * (12+12) * 3 | | 144,00 | | |
| | PILA 26 2 * (12+12) * 3 | | 144,00 | | |
| | PILA 27 2 * (12+12) * 3 | | 144,00 | | |
| | Totale | m ² | 3.984,00 | 10,09 | 40.198,56 |
| 32870 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. INC SPALLE 110 kg/mc INC PILE 140 kg/mc SPALLA A 110 * 12 * 12 * 2 PILA 1 140 * 12 * 12 * 3 | | 31.680,000 | | |
| | | | 60.480,000 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12A - da SPA a P27 + (n.28 imp. Acc./Cls. 40m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|--|--------|--------------|
| | PILA 2 140 * 12 * 12 * 3 | | 60.480,000 | | |
| | PILA 3 140 * 12 * 12 * 3 | | 60.480,000 | | |
| | PILA 4 140 * 12 * 12 * 3 | | 60.480,000 | | |
| | PILA 5 140 * 12 * 12 * 3 | | 60.480,000 | | |
| | PILA 6 140 * 12 * 12 * 3 | | 60.480,000 | | |
| | PILA 7 140 * 12 * 12 * 3 | | 60.480,000 | | |
| | PILA 8 140 * 12 * 12 * 3 | | 60.480,000 | | |
| | PILA 9 140 * 12 * 12 * 3 | | 60.480,000 | | |
| | PILA 10 140 * 12 * 12 * 3 | | 60.480,000 | | |
| | PILA 11 140 * 12 * 12 * 3 | | 60.480,000 | | |
| | PILA 12 140 * 12 * 12 * 3 | | 60.480,000 | | |
| | PILA 13 140 * 12 * 12 * 3 | | 60.480,000 | | |
| | PILA 14 140 * 12 * 12 * 3 | | 60.480,000 | | |
| | PILA 15 140 * 12 * 12 * 3 | | 60.480,000 | | |
| | PILA 16 140 * 12 * 12 * 3 | | 60.480,000 | | |
| | PILA 17 140 * 12 * 12 * 3 | | 60.480,000 | | |
| | PILA 18 140 * 12 * 12 * 3 | | 60.480,000 | | |
| | PILA 19 140 * 12 * 12 * 3 | | 60.480,000 | | |
| | PILA 20 140 * 12 * 12 * 3 | | 60.480,000 | | |
| | PILA 21 140 * 12 * 12 * 3 | | 60.480,000 | | |
| | PILA 22 140 * 12 * 12 * 3 | | 60.480,000 | | |
| | PILA 23 140 * 12 * 12 * 3 | | 60.480,000 | | |
| | PILA 24 140 * 12 * 12 * 3 | | 60.480,000 | | |
| | PILA 25 140 * 12 * 12 * 3 | | 60.480,000 | | |
| | PILA 26 140 * 12 * 12 * 3 | | 60.480,000 | | |
| | PILA 27 140 * 12 * 12 * 3 | | 60.480,000 | | |
| | Totale | kg | 1.664.640,00 0 | 1,00 | 1.664.640,00 |
| 32810 BA.MT.A.3 29.A | Riempitivi vari e sistemazione superficiale con regolarizzazione delle pendenze, con terre provenienti dagli scavi quantità scavi (vedi quantità BA.MT.C.0101.A) 38164,73 a dedurre volume fondazioni interrate quantità art BA.CZ.A.3 01.A -1 * 861 quantità art BA.CZ.A.3 01.E -1 * 11952 a dedurre volume elevazioni interrate -1 * (105,48+80,52+156,23+168,54+160,32+173,26+152,35) | | 38.164,73 -861,00 -11.952,00 -996,70 | | |
| | Totale | m³ | 24.355,03 | 0,90 | 21.919,53 |
| 32790 BA.MT.A.3002.A | Scavo di fondazione in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi SPALLA A ((715,56+196)*4,39)/2 PILA 1 ((885,06+196)*4,13)/2 PILA 2 ((196,72+146,10)*,75)/2 PILA 3 ((253,57+201,64)*,95)/2 PILA 4 ((730,84+196)*4,40)/2 PILA 5 ((686,01+196)*4,08)/2 PILA 6 ((685,21+196)*4,20)/2 PILA 7 ((729,45+196)*4,3)/2 PILA 22 ((191,76+168,40)*,6)/2 PILA 23 ((244,29+201,64)*,9)/2 | | 2.000,87 2.232,39 128,56 216,22 2.039,05 1.799,30 1.850,54 1.989,72 108,05 200,67 | | |
| | Totale | m³ | 12.565,37 | 3,42 | 42.973,57 |
| 32791 BA.MT.A.3003.A | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi fino alla profondità di 2 m | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12A - da SPA a P27 + (n.28 imp. Acc./Cls. 40m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|-----------|--------|-----------|
| | SCAVO SEZIONE OBBLIGATA | | | | |
| | PILA 2 12 * 12 * 2 | | 288,00 | | |
| | PILA 3 12 * 12 * 2 | | 288,00 | | |
| | PILA 23 12 * 12 * 2 | | 288,00 | | |
| | PILA 8 (scavo tra palancole) 192,34 * 2 | | 384,68 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 48 * 0,25 * 2 | | 24,00 | | |
| | PILA 9 (scavo tra palancole) 192,34 * 2 | | 384,68 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 48 * 0,25 * 2 | | 24,00 | | |
| | PILA 10 (scavo tra palancole) 192,34 * 2 | | 384,68 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 48 * 0,25 * 2 | | 24,00 | | |
| | PILA 11 (scavo tra palancole) 192,34 * 2 | | 384,68 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 48 * 0,25 * 2 | | 24,00 | | |
| | PILA 12 (scavo tra palancole) 192,34 * 2 | | 384,68 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 48 * 0,25 * 2 | | 24,00 | | |
| | PILA 13 (scavo tra palancole) 192,34 * 2 | | 384,68 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 48 * 0,25 * 2 | | 24,00 | | |
| | PILA 14 (scavo tra palancole) 192,34 * 2 | | 384,68 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 48 * 0,25 * 2 | | 24,00 | | |
| | PILA 15 (scavo tra palancole) 192,34 * 2 | | 384,68 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 48 * 0,25 * 2 | | 24,00 | | |
| | PILA 16 (scavo tra palancole) 192,34 * 2 | | 384,68 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 48 * 0,25 * 2 | | 24,00 | | |
| | PILA 17 (scavo tra palancole) 192,34 * 2 | | 384,68 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 48 * 0,25 * 2 | | 24,00 | | |
| | PILA 18 (scavo tra palancole) 192,34 * 2 | | 384,68 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 48 * 0,25 * 2 | | 24,00 | | |
| | PILA 19 (scavo tra palancole) 192,34 * 2 | | 384,68 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 48 * 0,25 * 2 | | 24,00 | | |
| | PILA 20 (scavo tra palancole) 192,34 * 2 | | 384,68 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 48 * 0,25 * 2 | | 24,00 | | |
| | PILA 21 (scavo tra palancole) 192,34 * 2 | | 384,68 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 48 * 0,25 * 2 | | 24,00 | | |
| | PILA 22 (scavo tra palancole) 153,75 * 2 | | 307,50 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 42 * 0,25 * 2 | | 21,00 | | |
| | PILA 24 (scavo tra palancole) 153,75 * 2 | | 307,50 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 42 * 0,25 * 2 | | 21,00 | | |
| | PILA 25 (scavo tra palancole) 153,75 * 2 | | 307,50 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 42 * 0,25 * 2 | | 21,00 | | |
| | PILA 26 (scavo tra palancole) 153,75 * 2 | | 307,50 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 42 * 0,25 * 2 | | 21,00 | | |
| | PILA 27 (scavo tra palancole) 153,75 * 2 | | 307,50 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 42 * 0,25 * 2 | | 21,00 | | |
| | Totale | m³ | 8.228,02 | 3,27 | 26.905,63 |
| 32792 BA.MT.A.3003.B | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 2 m e fino a 4 m | | | | |
| | SCAVO SEZIONE OBBLIGATA | | | | |
| | PILA 2 12 * 12 * 1,74 | | 250,56 | | |
| | PILA 3 12 * 12 * 1,74 | | 250,56 | | |
| | PILA 23 12 * 12 * 2 | | 288,00 | | |
| | PILA 8 (scavo tra palancole) 192,34 * 2 | | 384,68 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 48 * 0,25 * 2 | | 24,00 | | |
| | PILA 9 (scavo tra palancole) 192,34 * 2 | | 384,68 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 48 * 0,25 * 2 | | 24,00 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12A - da SPA a P27 + (n.28 imp. Acc./Cls. 40m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|-----------|--------|-----------|
| | PILA 10 (scavo tra palancole) 192,34 * 2 | | 384,68 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 48 * 0,25 * 2 | | 24,00 | | |
| | PILA 11 (scavo tra palancole) 192,34 * 2 | | 384,68 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 48 * 0,25 * 2 | | 24,00 | | |
| | PILA 12 (scavo tra palancole) 192,34 * 2 | | 384,68 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 48 * 0,25 * 2 | | 24,00 | | |
| | PILA 13 (scavo tra palancole) 192,34 * 2 | | 384,68 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 48 * 0,25 * 2 | | 24,00 | | |
| | PILA 14 (scavo tra palancole) 192,34 * 2 | | 384,68 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 48 * 0,25 * 2 | | 24,00 | | |
| | PILA 15 (scavo tra palancole) 192,34 * 2 | | 384,68 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 48 * 0,25 * 2 | | 24,00 | | |
| | PILA 16 (scavo tra palancole) 192,34 * 2 | | 384,68 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 48 * 0,25 * 2 | | 24,00 | | |
| | PILA 17 (scavo tra palancole) 192,34 * 2 | | 384,68 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 48 * 0,25 * 2 | | 24,00 | | |
| | PILA 18 (scavo tra palancole) 192,34 * 2 | | 384,68 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 48 * 0,25 * 2 | | 24,00 | | |
| | PILA 19 (scavo tra palancole) 192,34 * 2 | | 384,68 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 48 * 0,25 * 2 | | 24,00 | | |
| | PILA 20 (scavo tra palancole) 192,34 * 2 | | 384,68 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 48 * 0,25 * 2 | | 24,00 | | |
| | PILA 21 (scavo tra palancole) 192,34 * 2 | | 384,68 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 48 * 0,25 * 2 | | 24,00 | | |
| | PILA 22 (scavo tra palancole) 153,75 * 2 | | 307,50 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 42 * 0,25 * 2 | | 21,00 | | |
| | PILA 23 (scavo tra palancole) 153,75 * 2 | | 307,50 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 42 * 0,25 * 2 | | 21,00 | | |
| | PILA 24 (scavo tra palancole) 153,75 * 2 | | 307,50 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 42 * 0,25 * 2 | | 21,00 | | |
| | PILA 25 (scavo tra palancole) 153,75 * 2 | | 307,50 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 42 * 0,25 * 2 | | 21,00 | | |
| | PILA 26 (scavo tra palancole) 153,75 * 2 | | 307,50 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 42 * 0,25 * 2 | | 21,00 | | |
| | PILA 27 (scavo tra palancole) 153,75 * 2 | | 307,50 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 42 * 0,25 * 2 | | 21,00 | | |
| | Totale | m ³ | 8.481,64 | 3,76 | 31.890,97 |
| 32793 BA.MT.A.3003.C | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 4 m e fino a 6 m | | | | |
| | PILA 8 (scavo tra palancole) 192,34 * 2 | | 384,68 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 48 * 0,25 * 2 | | 24,00 | | |
| | PILA 9 (scavo tra palancole) 192,34 * 2 | | 384,68 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 48 * 0,25 * 2 | | 24,00 | | |
| | PILA 10 (scavo tra palancole) 192,34 * 1,56 | | 300,05 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 48 * 0,25 * 1,56 | | 18,72 | | |
| | PILA 11 (scavo tra palancole) 192,34 * 2 | | 384,68 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 48 * 0,25 * 2 | | 24,00 | | |
| | PILA 12 (scavo tra palancole) 192,34 * 2 | | 384,68 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 48 * 0,25 * 2 | | 24,00 | | |
| | PILA 13 (scavo tra palancole) 192,34 * 2 | | 384,68 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 48 * 0,25 * 2 | | 24,00 | | |
| | PILA 14 (scavo tra palancole) 192,34 * 2 | | 384,68 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12A - da SPA a P27 + (n.28 imp. Acc./Cls. 40m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|-----------|--------|-----------|
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 48 * 0,25 * 2 | | 24,00 | | |
| | PILA 15 (scavo tra palancole) 192,34 * 2 | | 384,68 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 48 * 0,25 * 2 | | 24,00 | | |
| | PILA 16 (scavo tra palancole) 192,34 * 2 | | 384,68 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 48 * 0,25 * 2 | | 24,00 | | |
| | PILA 17 (scavo tra palancole) 192,34 * 2 | | 384,68 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 48 * 0,25 * 2 | | 24,00 | | |
| | PILA 18 (scavo tra palancole) 192,34 * 2 | | 384,68 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 48 * 0,25 * 2 | | 24,00 | | |
| | PILA 19 (scavo tra palancole) 192,34 * 2 | | 384,68 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 48 * 0,25 * 2 | | 24,00 | | |
| | PILA 20 (scavo tra palancole) 192,34 * 2 | | 384,68 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 48 * 0,25 * 2 | | 24,00 | | |
| | PILA 21 (scavo tra palancole) 192,34 * 2 | | 384,68 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 48 * 0,25 * 2 | | 24,00 | | |
| | PILA 22 (scavo tra palancole) 153,75 * 1,35 | | 207,56 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 42 * 0,25 * 1,35 | | 14,18 | | |
| | PILA 23 (scavo tra palancole) 153,75 * 1,83 | | 281,36 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 42 * 0,25 * 1,83 | | 19,22 | | |
| | PILA 24 (scavo tra palancole) 153,75 * 2 | | 307,50 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 42 * 0,25 * 2 | | 21,00 | | |
| | PILA 25 (scavo tra palancole) 153,75 * 2 | | 307,50 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 42 * 0,25 * 2 | | 21,00 | | |
| | PILA 26 (scavo tra palancole) 153,75 * 2 | | 307,50 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 42 * 0,25 * 2 | | 21,00 | | |
| | PILA 27 (scavo tra palancole) 153,75 * 2 | | 307,50 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 42 * 0,25 * 2 | | 21,00 | | |
| | Totale | m ³ | 7.467,93 | 5,14 | 38.385,16 |
| 32794 BA.MT.A.3003.D | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 6 m e fino a 8 m | | | | |
| | PILA 20 (scavo tra palancole) 192,34 * 2 | | 384,68 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 48 * 0,25 * 2 | | 24,00 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 48 * 0,25 * ,3 | | 3,60 | | |
| | PILA 11 (scavo tra palancole) 192,34 * ,2 | | 38,47 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 48 * 0,25 * ,2 | | 2,40 | | |
| | PILA 12 (scavo tra palancole) 192,34 * ,2 | | 38,47 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 48 * 0,25 * ,2 | | 2,40 | | |
| | PILA 13 (scavo tra palancole) 192,34 * ,34 | | 65,40 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 48 * 0,25 * ,34 | | 4,08 | | |
| | PILA 14 (scavo tra palancole) 192,34 * ,32 | | 61,55 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 48 * 0,25 * ,32 | | 3,84 | | |
| | PILA 15 (scavo tra palancole) 192,34 * ,54 | | 103,86 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 48 * 0,25 * ,54 | | 6,48 | | |
| | PILA 16 (scavo tra palancole) 192,34 * ,37 | | 71,17 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 48 * 0,25 * ,37 | | 4,44 | | |
| | PILA 17 (scavo tra palancole) 192,34 * ,42 | | 80,78 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 48 * 0,25 * ,42 | | 5,04 | | |
| | PILA 18 (scavo tra palancole) 192,34 * ,2 | | 38,47 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 48 * 0,25 * ,2 | | 2,40 | | |
| | PILA 19 (scavo tra palancole) 192,34 * ,35 | | 67,32 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 48 * 0,25 * ,35 | | 4,20 | | |
| | PILA 20 (scavo tra palancole) 192,34 * ,33 | | 63,47 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12A - da SPA a P27 + (n.28 imp. Acc./Cls. 40m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|-----------|--------|---------------------|
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 48 * 0,25 * ,33 | | 3,96 | | |
| | PILA 21 (scavo tra palancole) 192,34 * ,28 | | 53,86 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 48 * 0,25 * ,28 | | 3,36 | | |
| | PILA 24 (scavo tra palancole) 153,75 * ,34 | | 52,28 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 42 * 0,25 * ,34 | | 3,57 | | |
| | PILA 25 (scavo tra palancole) 153,75 * ,57 | | 87,64 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 42 * 0,25 * ,57 | | 5,99 | | |
| | PILA 26 (scavo tra palancole) 153,75 * ,32 | | 49,20 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 42 * 0,25 * ,32 | | 3,36 | | |
| | PILA 27 (scavo tra palancole) 153,75 * ,5 | | 76,88 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 42 * 0,25 * ,5 | | 5,25 | | |
| | Totale | m ³ | 1.421,87 | 5,92 | 8.417,47 |
| 54385 BA.MT.A.3107.A | Fornit.e posa in opera di misto cement.da cava,gettato e costipato in opera in strati di spess<50 cm,con caratter.indicate nel Capit.Op.Civ.con cemento>4 | | | | |
| | SPALLA A | | | | |
| | interno (escluso SubBallast e Supercompattato) | | | | |
| | 6,90 * 7,80 * (6,15-(0,3+0,12)) | | 308,39 | | |
| | dente esterno 1su1 per rilev. h>4m | | | | |
| | ((((1,00+4,00)/2)) * 9,70 * 3,00 | | 72,75 | | |
| | Totale | m ³ | 381,14 | 43,81 | 16.697,74 |
| 32800 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi | | | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3002.A 12565,27 | | 12.565,27 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.A 8228,02 | | 8.228,02 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.B 8481,64 | | 8.481,64 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.C 7467,93 | | 7.467,93 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.D 1421,87 | | 1.421,87 | | |
| | Totale | m ³ | 38.164,73 | 0,26 | 9.922,83 |
| 45690 BA.PD.A.3 16.A | Formazione di palancole con palancole tipo 'Larssen' | | | | |
| | OPERE PROVVISORIALI | | | | |
| | - palancole metalliche Up32 | | | | |
| | - da PILA 08 a PILA 10 3 * 51 * 13 | | 1.989,00 | | |
| | - da PILA 11 a PILA 17 7 * 51 * 12 | | 4.284,00 | | |
| | - da PILA 18 a PILA 22 5 * 51 * 13 | | 3.315,00 | | |
| | - da PILA 24 a PILA 26 3 * 51 * 11 | | 1.683,00 | | |
| | - PILA 27 51 * 10 | | 510,00 | | |
| | Totale | m ² | 11.781,00 | 38,15 | 449.445,15 |
| | Totale VI3 - Fondazioni Euro | | | | 3.796.696,80 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12A - da SPA a P27 + (n.28 imp. Acc./Cls. 40m)

VI4 - Spalle

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---------------------------------|---|----------------|-----------|--------|-----------|
| 32890 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | |
| | Spalla A | | | | |
| | Spalla + Muri d'ala da quota +201.21 a quota +204.71 38,50 * 3,5 da quota +204.71 a +206.97 | | 134,75 | | |
| | Spalla + muri d'ala 21,18 * 2,26 | | 47,87 | | |
| | ringrosso parete paraghiaia 9,7 * 0,17 * (1/2*(0,33+0,16)) | | 0,41 | | |
| | Soletta copertura muri d'ala (6,8+0,67) * 4,43 | | 33,09 | | |
| Totale | | m ³ | 216,12 | 121,28 | 26.211,03 |
| 32900 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. | | | | |
| | Spalla A | | | | |
| | Spalla + Muri d'ala da quota +201.21 a quota +204.71 38,50 * 3,5 da quota +204.71 a +206.97 | | 134,75 | | |
| | Spalla + muri d'ala 21,18 * 2,26 | | 47,87 | | |
| | ringrosso parete paraghiaia 9,7 * 0,17 * (1/2*(0,33+0,16)) | | 0,41 | | |
| | Soletta copertura muri d'ala (6,8+0,67) * 4,43 | | 33,09 | | |
| Totale | | m ³ | 216,12 | 5,39 | 1.164,89 |
| 44540 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e simili | | | | |
| | Spalla A | | | | |
| | Soletta copertura muri d'ala Marciapiedi e paraballast - sponde 2 * (6,8+0,67) * (0,19+0,72+0,72) | | 24,35 | | |
| Totale | | m ² | 24,35 | 10,09 | 245,69 |
| 32920 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 | | | | |
| | Spalla A | | | | |
| | Spalla + Muri d'ala da quota +201.21 a quota +204.71 49,39 * 3,5 da quota +204.71 a +206.97 | | 172,87 | | |
| Spalla + muri d'ala 47,62 * 0,5 | | 23,81 | | | |
| Totale | | m ² | 196,68 | 13,46 | 2.647,31 |
| 32930 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 | | | | |
| | Spalla A | | | | |
| | da quota +204.71 a +206.97 | | | | |
| | Spalla - Interno 7,30 * 2,26 | | 16,50 | | |
| | Spalla - Esterno 9,7 * (1,76-0,17+0,24) | | 17,75 | | |
| | sponde laterali 2 * 0,5 * 1,83 | | 1,83 | | |
| | 2 * 0,17 * (1/2*(0,33+0,16)) | | 0,09 | | |
| | Muri d'ala | | | | |
| | Interno 2 * 6,8 * 1,76 | | 23,94 | | |
| | Esterno 2 * 6,8 * 1,76 | | 23,94 | | |
| | Sponde 2 * 1,20 * 1,76 | | 4,22 | | |
| | Soletta copertura muri d'ala | | | | |
| | Intradosso 7,30 * 6,80 | | 49,64 | | |
| | sponde laterali 2 * 7,3 * 0,54 | | 7,88 | | |
| Sponde frontali 2 * 4,43 | | 8,86 | | | |
| Totale | | m ² | 154,65 | 16,40 | 2.536,26 |
| 32910 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12A - da SPA a P27 + (n.28 imp. Acc./Cls. 40m)

VI4 - Spalle

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|--|------|------------|--------|------------------|
| | Spalla A | | | | |
| | Elevazione incidenza kg/mc 120.00 | | | | |
| | Spalla + Muri d'ala da quota +201.21 a quota +204.71 120 * 38,50 * 3,5 da quota +204.71 a +206.97 | | 16.170,000 | | |
| | Spalla + muri d'ala 120 * 21,18 * 2,26 | | 5.744,016 | | |
| | ringrosso parete paraghiaia 120 * 9,7 * 0,17 * (1/2*(0,33+0,16)) | | 48,481 | | |
| | Soletta copertura muri d'ala 120 * (6,8+0,67) * 4,43 | | 3.971,052 | | |
| | Totale | kg | 25.933,549 | 1,00 | 25.933,55 |
| | Totale VI4 - Spalle Euro | | | | 58.738,73 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12A - da SPA a P27 + (n.28 imp. Acc./Cls. 40m)

VI5 - Pile

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|-----------|--------|------------|
| 32940 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | |
| | PILA 1 (2,25*2,25*3,1416) * 7,2 | | 114,48 | | |
| | PILA 2 (2,25*2,25*3,1416) * 8,20 | | 130,38 | | |
| | PILA 3 (2,25*2,25*3,1416) * 10,20 | | 162,18 | | |
| | PILA 4 (2,25*2,25*3,1416) * 11,10 | | 176,49 | | |
| | PILA 5 (2,25*2,25*3,1416) * 11,50 | | 182,85 | | |
| | PILA 6 (2,25*2,25*3,1416) * 11,60 | | 184,44 | | |
| | PILA 7 (2,25*2,25*3,1416) * 11,90 | | 189,21 | | |
| | PILA 8 (2,25*2,25*3,1416) * 13,80 | | 219,42 | | |
| | PILA 9 (2,25*2,25*3,1416) * (16,30-2,2) | | 224,19 | | |
| | PILA 10 (2,25*2,25*3,1416) * (16,85-2,2) | | 232,94 | | |
| | PILA 11 (2,25*2,25*3,1416) * (17,8-2,2) | | 248,04 | | |
| | PILA 12 (2,25*2,25*3,1416) * (17,6-2,2) | | 244,86 | | |
| | PILA 13 (2,25*2,25*3,1416) * (17,6-2,2) | | 244,86 | | |
| | PILA 14 (2,25*2,25*3,1416) * (17,4-2,2) | | 241,68 | | |
| | PILA 15 (2,25*2,25*3,1416) * (17,40-2,2) | | 241,68 | | |
| | PILA 16 (2,25*2,25*3,1416) * (17,1-2,2) | | 236,91 | | |
| | PILA 17 (2,25*2,25*3,1416) * (16,9-2,2) | | 233,73 | | |
| | PILA 18 (2,25*2,25*3,1416) * (16,6-2,2) | | 228,96 | | |
| | PILA 19 (2,25*2,25*3,1416) * (16,3-2,2) | | 224,19 | | |
| | PILA 20 (2,25*2,25*3,1416) * (16,5-2,2) | | 227,37 | | |
| | PILA 21 (2,25*2,25*3,1416) * (16,3-2,2) | | 224,19 | | |
| | PILA 22 (2,25*2,25*3,1416) * (16,35-2,2) | | 224,99 | | |
| | PILA 23 (2,25*2,25*3,1416) * (17,1-2,2) | | 236,91 | | |
| | PILA 24 (2,25*2,25*3,1416) * (17,8-2,2) | | 248,04 | | |
| | PILA 25 (2,25*2,25*3,1416) * (18,8-2,2) | | 263,94 | | |
| | PILA 26 (2,25*2,25*3,1416) * (18,6-2,2) | | 260,76 | | |
| | PILA 27 (2,25*2,25*3,1416) * (18,7-2,2) | | 262,35 | | |
| | Totale | m³ | 5,910,04 | 121,28 | 716.769,65 |
| 32950 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. Vedi quantità art BA.CZ.A.3 02.F 5910,04 | | 5,910,04 | | |
| | Totale | m³ | 5,910,04 | 5,39 | 31.855,12 |
| 32970 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 | | | | |
| | PILA 1 14,14 * 4 | | 56,56 | | |
| | PILA 2 14,14 * 4 | | 56,56 | | |
| | PILA 3 14,14 * 4 | | 56,56 | | |
| | PILA 4 14,14 * 4 | | 56,56 | | |
| | PILA 5 14,14 * 4 | | 56,56 | | |
| | PILA 6 14,14 * 4 | | 56,56 | | |
| | PILA 7 14,14 * 4 | | 56,56 | | |
| | PILA 8 14,14 * 4 | | 56,56 | | |
| | PILA 9 14,14 * 4 | | 56,56 | | |
| | PILA 10 14,14 * 4 | | 56,56 | | |
| | PILA 11 14,14 * 4 | | 56,56 | | |
| | PILA 12 14,14 * 4 | | 56,56 | | |
| | PILA 13 14,14 * 4 | | 56,56 | | |
| | PILA 14 14,14 * 4 | | 56,56 | | |
| | PILA 15 14,14 * 4 | | 56,56 | | |
| | PILA 16 14,14 * 4 | | 56,56 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12A - da SPA a P27 + (n.28 imp. Acc./Cls. 40m)

VI5 - Pile

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|-------------------------|--|---|-----------|----------|-----------|-----------|
| | PILA 17 14,14 * 4 | | 56,56 | | | |
| | PILA 18 14,14 * 4 | | 56,56 | | | |
| | PILA 19 14,14 * 4 | | 56,56 | | | |
| | PILA 20 14,14 * 4 | | 56,56 | | | |
| | PILA 21 14,14 * 4 | | 56,56 | | | |
| | PILA 22 14,14 * 4 | | 56,56 | | | |
| | PILA 23 14,14 * 4 | | 56,56 | | | |
| | PILA 24 14,14 * 4 | | 56,56 | | | |
| | PILA 25 14,14 * 4 | | 56,56 | | | |
| | PILA 26 14,14 * 4 | | 56,56 | | | |
| | PILA 27 14,14 * 4 | | 56,56 | | | |
| | | Totale | m² | 1.527,12 | 13,46 | 20.555,04 |
| | 32980 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 | | | | |
| | PILA 1 14,14 * (7,2-4) | | 45,25 | | | |
| | PILA 2 14,14 * 4 | | 56,56 | | | |
| | PILA 3 14,14 * 4 | | 56,56 | | | |
| | PILA 4 14,14 * 4 | | 56,56 | | | |
| | PILA 5 14,14 * 4 | | 56,56 | | | |
| | PILA 6 14,14 * 4 | | 56,56 | | | |
| | PILA 7 14,14 * 4 | | 56,56 | | | |
| | PILA 8 14,14 * 4 | | 56,56 | | | |
| | PILA 9 14,14 * 4 | | 56,56 | | | |
| | PILA 10 14,14 * 4 | | 56,56 | | | |
| | PILA 11 14,14 * 4 | | 56,56 | | | |
| | PILA 12 14,14 * 4 | | 56,56 | | | |
| | PILA 13 14,14 * 4 | | 56,56 | | | |
| | PILA 14 14,14 * 4 | | 56,56 | | | |
| | PILA 15 14,14 * 4 | | 56,56 | | | |
| | PILA 16 14,14 * 4 | | 56,56 | | | |
| | PILA 17 14,14 * 4 | | 56,56 | | | |
| | PILA 18 14,14 * 4 | | 56,56 | | | |
| | PILA 19 14,14 * 4 | | 56,56 | | | |
| | PILA 20 14,14 * 4 | | 56,56 | | | |
| | PILA 21 14,14 * 4 | | 56,56 | | | |
| | PILA 22 14,14 * 4 | | 56,56 | | | |
| | PILA 23 14,14 * 4 | | 56,56 | | | |
| | PILA 24 14,14 * 4 | | 56,56 | | | |
| | PILA 25 14,14 * 4 | | 56,56 | | | |
| | PILA 26 14,14 * 4 | | 56,56 | | | |
| | PILA 27 14,14 * 4 | | 56,56 | | | |
| | Totale | m² | 1.515,81 | 16,40 | 24.859,28 | |
| 44510 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 | | | | | |
| | PILA 2 14,14 * (8,20-8) | | 2,83 | | | |
| | PILA 3 14,14 * (10,20-8) | | 31,11 | | | |
| | PILA 4 14,14 * (11,10-8) | | 43,83 | | | |
| | PILA 5 14,14 * (11,50-8) | | 49,49 | | | |
| | PILA 6 14,14 * (11,60-8) | | 50,90 | | | |
| | PILA 7 14,14 * (11,90-8) | | 55,15 | | | |
| | PILA 8 14,14 * 4 | | 56,56 | | | |
| PILA 9 14,14 * 4 | | 56,56 | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12A - da SPA a P27 + (n.28 imp. Acc./Cls. 40m)

VI5 - Pile

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|-------------------------|---|--|------------|----------|-----------|-----------|
| | PILA 10 14,14 * 4 | | 56,56 | | | |
| | PILA 11 14,14 * 4 | | 56,56 | | | |
| | PILA 12 14,14 * 4 | | 56,56 | | | |
| | PILA 13 14,14 * 4 | | 56,56 | | | |
| | PILA 14 14,14 * 4 | | 56,56 | | | |
| | PILA 15 14,14 * 4 | | 56,56 | | | |
| | PILA 16 14,14 * 4 | | 56,56 | | | |
| | PILA 17 14,14 * 4 | | 56,56 | | | |
| | PILA 18 14,14 * 4 | | 56,56 | | | |
| | PILA 19 14,14 * 4 | | 56,56 | | | |
| | PILA 20 14,14 * 4 | | 56,56 | | | |
| | PILA 21 14,14 * 4 | | 56,56 | | | |
| | PILA 22 14,14 * 4 | | 56,56 | | | |
| | PILA 23 14,14 * 4 | | 56,56 | | | |
| | PILA 24 14,14 * 4 | | 56,56 | | | |
| | PILA 25 14,14 * 4 | | 56,56 | | | |
| | PILA 26 14,14 * 4 | | 56,56 | | | |
| | PILA 27 14,14 * 4 | | 56,56 | | | |
| | | Totale | m² | 1.364,51 | 18,53 | 25.284,37 |
| | 44520 BA.CZ.A.3 05.D | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m.12 e fino a m. 16 | | | | |
| | | PILA 8 14,14 * (13,80-12) | | 25,45 | | |
| | | PILA 9 14,14 * (14,1-12) | | 29,69 | | |
| | | PILA 10 14,14 * (14,65-12) | | 37,47 | | |
| | | PILA 11 14,14 * (15,6-12) | | 50,90 | | |
| | | PILA 12 14,14 * (15,40-12) | | 48,08 | | |
| | | PILA 13 14,14 * (15,4-12) | | 48,08 | | |
| | | PILA 14 14,14 * (15,2-12) | | 45,25 | | |
| | PILA 15 14,14 * (15,2-12) | | 45,25 | | | |
| | PILA 16 14,14 * (14,90-12) | | 41,01 | | | |
| | PILA 17 14,14 * (14,7-12) | | 38,18 | | | |
| | PILA 18 14,14 * (14,4-12) | | 33,94 | | | |
| | PILA 19 14,14 * (14,1-12) | | 29,69 | | | |
| | PILA 20 14,14 * (14,3-12) | | 32,52 | | | |
| | PILA 21 14,14 * (14,1-12) | | 29,69 | | | |
| | PILA 22 14,14 * (14,15-12) | | 30,40 | | | |
| | PILA 23 14,14 * (14,90-12) | | 41,01 | | | |
| | PILA 24 14,14 * (15,6-12) | | 50,90 | | | |
| | PILA 25 14,14 * 4 | | 56,56 | | | |
| | PILA 26 14,14 * 4 | | 56,56 | | | |
| | PILA 27 14,14 * 4 | | 56,56 | | | |
| | Totale | m² | 827,19 | 21,38 | 17.685,32 | |
| 50785 BA.CZ.A.3 05.E | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m.16 e fino a m. 20 | | | | | |
| | PILA 25 14,14 * ,6 | | 8,48 | | | |
| | PILA 26 14,14 * ,4 | | 5,66 | | | |
| | PILA 27 14,14 * ,5 | | 7,07 | | | |
| | Totale | m² | 21,21 | 23,14 | 490,80 | |
| 32960 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | | | | | |
| | PILA 1 - incidenza 180 Kg/mc 180 * (2,25*2,25*3,1416) * 7,2 | | 20.611,584 | | | |
| | PILA 2 - incidenza 180 Kg/mc 180 * (2,25*2,25*3,1416) * 8,20 | | 23.474,304 | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12A - da SPA a P27 + (n.28 imp. Acc./Cls. 40m)

VI5 - Pile

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------|--|------|-------------|--------|---------------------|
| | PILA 3 - incidenza 180 Kg/mc 180 * (2,25*2,25*3,1416) * 10,20 | | 29.199,744 | | |
| | PILA 4 - incidenza 180 Kg/mc 180 * (2,25*2,25*3,1416) * 11,10 | | 31.776,192 | | |
| | PILA 5 - incidenza 180 Kg/mc 180 * (2,25*2,25*3,1416) * 11,50 | | 32.921,280 | | |
| | PILA 6 - incidenza 180 Kg/mc 180 * (2,25*2,25*3,1416) * 11,60 | | 33.207,552 | | |
| | PILA 7 - incidenza 110 Kg/mc 110 * (2,25*2,25*3,1416) * 11,90 | | 20.818,336 | | |
| | PILA 8 - incidenza 110 Kg/mc 110 * (2,25*2,25*3,1416) * 13,80 | | 24.142,272 | | |
| | PILA 9 - incidenza 110 Kg/mc 110 * (2,25*2,25*3,1416) * (16,30-2,2) | | 24.667,104 | | |
| | PILA 10 - incidenza 110 Kg/mc 110 * (2,25*2,25*3,1416) * (16,85-2,2) | | 25.629,296 | | |
| | PILA 11 - incidenza 110 Kg/mc 110 * (2,25*2,25*3,1416) * (17,8-2,2) | | 27.291,264 | | |
| | PILA 12 - incidenza 110 Kg/mc 110 * (2,25*2,25*3,1416) * (17,6-2,2) | | 26.941,376 | | |
| | PILA 13 - incidenza 110 Kg/mc 110 * (2,25*2,25*3,1416) * (17,6-2,2) | | 26.941,376 | | |
| | PILA 14 - incidenza 110 Kg/mc 110 * (2,25*2,25*3,1416) * (17,4-2,2) | | 26.591,488 | | |
| | PILA 15 - incidenza 110 Kg/mc 110 * (2,25*2,25*3,1416) * (17,40-2,2) | | 26.591,488 | | |
| | PILA 16 - incidenza 110 Kg/mc 110 * (2,25*2,25*3,1416) * (17,1-2,2) | | 26.066,656 | | |
| | PILA 17 - incidenza 110 Kg/mc 110 * (2,25*2,25*3,1416) * (16,9-2,2) | | 25.716,768 | | |
| | PILA 18 - incidenza 110 Kg/mc 110 * (2,25*2,25*3,1416) * (16,6-2,2) | | 25.191,936 | | |
| | PILA 19 - incidenza 110 Kg/mc 110 * (2,25*2,25*3,1416) * (16,3-2,2) | | 24.667,104 | | |
| | PILA 20 - incidenza 110 Kg/mc 110 * (2,25*2,25*3,1416) * (16,5-2,2) | | 25.016,992 | | |
| | PILA 21 - incidenza 110 Kg/mc 110 * (2,25*2,25*3,1416) * (16,3-2,2) | | 24.667,104 | | |
| | PILA 22 - incidenza 110 Kg/mc 110 * (2,25*2,25*3,1416) * (16,35-2,2) | | 24.754,576 | | |
| | PILA 23 - incidenza 110 Kg/mc 110 * (2,25*2,25*3,1416) * (17,1-2,2) | | 26.066,656 | | |
| | PILA 24 - incidenza 180 Kg/mc 180 * (2,25*2,25*3,1416) * (17,8-2,2) | | 44.658,432 | | |
| | PILA 25 - incidenza 180 Kg/mc 180 * (2,25*2,25*3,1416) * (18,8-2,2) | | 47.521,152 | | |
| | PILA 26 - incidenza 180 Kg/mc 180 * (2,25*2,25*3,1416) * (18,6-2,2) | | 46.948,608 | | |
| | PILA 27 - incidenza 180 Kg/mc 180 * (2,25*2,25*3,1416) * (18,7-2,2) | | 47.234,880 | | |
| | Totale | kg | 789.315,520 | 1,00 | 789.315,52 |
| | Totale VI5 - Pile Euro | | | | 1.626.815,10 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12A - da SPA a P27 + (n.28 imp. Acc./Cls. 40m)

VI6 - Pulvini

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|--|--------|------------|
| 32990 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | |
| | PILA 1 5,30 * 6,50 * 2,20 | | 75,79 | | |
| | PILA 2 5,30 * 6,50 * 2,20 | | 75,79 | | |
| | PILA 3 5,30 * 6,50 * 2,20 | | 75,79 | | |
| | PILA 4 5,30 * 6,50 * 2,20 | | 75,79 | | |
| | PILA 5 5,30 * 6,50 * 2,20 | | 75,79 | | |
| | PILA 6 5,30 * 6,50 * 2,20 | | 75,79 | | |
| | PILA 7 5,30 * 6,50 * 2,20 | | 75,79 | | |
| | PILA 8 5,30 * 6,50 * 2,20 | | 75,79 | | |
| | PILA 9 5,30 * 6,50 * 2,20 | | 75,79 | | |
| | PILA 10 5,30 * 6,50 * 2,20 | | 75,79 | | |
| | PILA 11 5,30 * 6,50 * 2,20 | | 75,79 | | |
| | PILA 12 5,30 * 6,50 * 2,20 | | 75,79 | | |
| | PILA 13 5,30 * 6,50 * 2,20 | | 75,79 | | |
| | PILA 14 5,30 * 6,50 * 2,20 | | 75,79 | | |
| | PILA 15 5,30 * 6,50 * 2,20 | | 75,79 | | |
| | PILA 16 5,30 * 6,50 * 2,20 | | 75,79 | | |
| | PILA 17 5,30 * 6,50 * 2,20 | | 75,79 | | |
| | PILA 18 5,30 * 6,50 * 2,20 | | 75,79 | | |
| | PILA 19 5,30 * 6,50 * 2,20 | | 75,79 | | |
| | PILA 20 5,30 * 6,50 * 2,20 | | 75,79 | | |
| | PILA 21 5,30 * 6,50 * 2,20 | | 75,79 | | |
| | PILA 22 5,30 * 6,50 * 2,20 | | 75,79 | | |
| | PILA 23 5,30 * 6,50 * 2,20 | | 75,79 | | |
| | PILA 24 5,30 * 6,50 * 2,20 | | 75,79 | | |
| | PILA 25 5,30 * 6,50 * 2,20 | | 75,79 | | |
| | PILA 26 5,30 * 6,50 * 2,20 | | 75,79 | | |
| | PILA 27 5,30 * 6,50 * 2,20 | | 75,79 | | |
| | Totale | m ³ | 2.046,33 | 121,28 | 248.178,90 |
| 33000 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. Vedi quantità art. BA.CZ.A.3 02.F 2046,33 | | 2.046,33 | | |
| | Totale | m ³ | 2.046,33 | 5,39 | 11.029,72 |
| 33030 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 PILA 1 (2*(5,30+6,50)) * 2,20 fondello 5,30 * 6,50 - a detrarre ingombro fusto -1 * 15,53 | | 51,92 34,45 -15,53 | | |
| | Totale | m ² | 70,84 | 16,40 | 1.161,78 |
| 44490 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 PILA 2 2 * (5,30+6,50) * 2,20 fondello 5,30 * 6,50 - a detrarre ingombro fusto -1 * 15,53 PILA 3 2 * (5,30+6,50) * 2,20 fondello 5,30 * 6,50 - a detrarre ingombro fusto -1 * 15,53 | | 51,92 34,45 -15,53 51,92 34,45 -15,53 | | |
| | Totale | m ² | 141,68 | 18,53 | 2.625,33 |
| 44492 | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12A - da SPA a P27 + (n.28 imp. Acc./Cls. 40m)

VI6 - Pulvini

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|-----------------------------|--------|-------------------|
| BA.CZ.A.3 05.D | altezza sup. a m.12 e fino a m. 16 PILA 4 - 10 $7 * (2*(5,30+6,50)) * 2,20$ fondello $7 * 5,30 * 6,50$ - a detrarre ingombro fusto $-7 * 15,53$ | | 363,44 241,15 -108,71 | | |
| | Totale | m ² | 495,88 | 21,38 | 10.601,91 |
| 44494 BA.CZ.A.3 05.E | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m.16 e fino a m. 20 PILA 11 - 27 $17 * (2*(5,30+6,50)) * 2,20$ fondello $17 * 5,30 * 6,50$ - a detrarre ingombro fusto $-17 * 15,53$ | | 882,64 585,65 -264,01 | | |
| | Totale | m ² | 1.204,28 | 23,14 | 27.867,04 |
| 33010 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. incidenza pile cilindriche 180 kg/mc Vedi quantità art. BA.CZ.A.3 02.F 180 * 2046,33 | | 368.339,400 | | |
| | Totale | kg | 368.339,400 | 1,00 | 368.339,40 |
| | Totale VI6 - Pulvini Euro | | | | 669.804,08 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12A - da SPA a P27 + (n.28 imp. Acc./Cls. 40m)

VI7 - Apparecchi di appoggio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|---|------|-------------------------------------|-----------|---------------------|
| 8650 BA.OP.A.3106.A | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio di tipo multidirezionale in acciaio teflon, per ogni KN di carico nominale verticale APPOGGI MULTIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 7000kN ----- LATO MOBILE (n° app. x n° imp. x kN) 2 * 28 * 7000 Totale | kN | 392.000,00 <hr/> 392.000,00 | 0,46 | 180.320,00 |
| 8630 VAT.RS3E.A01.0 9.0005 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo VINCOLO MECCANICO, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcato a singolo binario a sez. mista in Acc/Cls. L=40m - Lc=38,0m" IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40m DISPOSITIVO MECCANICO DATI CARICO ORIZZONTALE TRASVERSALE - Ht = 4000kN ----- LATO FISSO (n° app. x n° imp.) 1 * 28 LATO MOBILE (n° app. x n° imp.) 1 * 28 Totale | Cad | 28,00 <hr/> 28,00 <hr/> 56,00 | 5.412,00 | 303.072,00 |
| 8640 VAT.RS3E.A01.0 9.0006 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo UNIDIREZIONALE, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcato a singolo binario a sez. mista in Acc/Cls. L=40m - Lc=38,0m " IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40m APPOGGI UNIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V =7000kN CARICO ORIZZONTALE TRASVERSALE- Ht =4000kN ----- LATO FISSO (n° app. x n° imp.) 2 * 28 Totale | Cad | 56,00 <hr/> 56,00 | 14.224,00 | 796.544,00 |
| Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro | | | | | 1.279.936,00 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12A - da SPA a P27 + (n.28 imp. Acc./Cls. 40m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|-----------|--------|-----------|
| 8040 BA.CZ.A.3 02.F | <p>Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2</p> <p>CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI PER PILA</p> <p>DATI LATO ACC./CLS.</p> <p>4 BAGGIOLI INTEGRATI 4 * 1,50 * 1,35 * 0,25</p> <p>2 RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. 2 * 1,50 * ((0,73+0,60)/2) * 0,70</p> <p>2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. 2 * 3,40 * 0,65 * 0,80</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 6,98</p> <p>A sommare</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI da pila 1 a pila 27 27 * 6,98</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m ³ | 6,98 | | |
| | | | 2,03 | | |
| | | | 1,41 | | |
| | | | 3,54 | | |
| | | | 6,98 | | |
| | | | -6,98 | | |
| | | | 188,46 | | |
| | | | 188,46 | 121,28 | 22.856,43 |
| 11040 BA.CZ.A.3 02.F | <p>Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2</p> <p>BAGGIOLI INTEGRATO AL RITEGNO TRASVERSALE IN C.A.</p> <p>SPALLA "A"</p> <p>2 * 1,23 * 1,36 * 0,25</p> <p>2 * (1,20+0,65) * 1,18 * 0,70</p> <p>RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A.</p> <p>SPALLA "A"</p> <p>2 * 2,84 * 0,50 * 0,70</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m ³ | 5,89 | | |
| | | | 0,84 | | |
| | | | 3,06 | | |
| | | | 1,99 | | |
| | | | 5,89 | 121,28 | 714,34 |
| 8050 BA.CZ.A.3 03.B | <p>Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3.</p> <p>ARMATURA ELEVAZIONE BAGGIOLI E RITEGNI PILA</p> <p>vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F</p> <p>188,46</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m ³ | 188,46 | | |
| | | | 188,46 | 5,39 | 1.015,80 |
| 11050 BA.CZ.A.3 03.B | <p>Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3.</p> <p>ARMATURE ELEVAZIONE BAGGIOLI E RITEGNI SPALLE</p> <p>vedi RIF.ART - BA.CZ.A.3 02.F</p> <p>5,89</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m ³ | 5,89 | | |
| | | | 5,89 | 5,39 | 31,75 |
| 11070 BA.CZ.A.3 05.A | <p>Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4</p> <p>BAGGIOLI INTEGRATO AL RITEGNO TRASVERSALE IN C.A.</p> <p>SPALLA "A"</p> <p>2 * (1,23+1,36) * 0,25</p> <p>2 * (1,20+0,65) * 0,70</p> <p>2 * 1,18 * 0,70</p> <p>RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A.</p> <p>SPALLA "A"</p> <p>2 * (0,50+2,84+0,50) * 0,70</p> | m ³ | 5,38 | | |
| | | | 1,30 | | |
| | | | 2,59 | | |
| | | | 1,65 | | |
| | | | 5,38 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12A - da SPA a P27 + (n.28 imp. Acc./Cls. 40m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|--|----------------|-----------|--------|----------|
| | Totale | m ² | 10,92 | 13,46 | 146,98 |
| 8070 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI PER PILA DATI LATO ACC./CLS. 4 BAGGIOLI INTEGRATI 4 * ((1,50+1,35)) * 0,25 2 RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. 2 * 1,50 * 0,70 2 * ((0,73+0,60)/2) * 0,70 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. 2 * 3,40 * 0,65 * 0,80 4 * 0,65 * 0,80 | | 2,85 | | |
| | | | 2,10 | | |
| | | | 0,94 | | |
| | | | 3,54 | | |
| | | | 2,08 | | |
| | Totale parziale | m ² | 11,51 | | |
| | A dedurre 11,51 | | -11,51 | | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI P1 e P2 2 * 11,51 | | 23,02 | | |
| | Totale | m ² | 23,02 | 18,53 | 426,56 |
| 8075 BA.CZ.A.3 05.D | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m.12 e fino a m. 16 CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI PER PILA DATI LATO ACC./CLS. 4 BAGGIOLI INTEGRATI 4 * ((1,50+1,35)) * 0,25 2 RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. 2 * 1,50 * 0,70 2 * ((0,73+0,60)/2) * 0,70 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. 2 * 3,40 * 0,65 * 0,80 4 * 0,65 * 0,80 | | 2,85 | | |
| | | | 2,10 | | |
| | | | 0,94 | | |
| | | | 3,54 | | |
| | | | 2,08 | | |
| | Totale parziale | m ² | 11,51 | | |
| | A dedurre 11,51 | | -11,51 | | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI P3 a P8 6 * 11,51 | | 69,06 | | |
| | Totale | m ² | 69,06 | 21,38 | 1.476,50 |
| 8076 BA.CZ.A.3 05.E | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m.16 e fino a m. 20 CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI PER PILA DATI LATO ACC./CLS. 4 BAGGIOLI INTEGRATI 4 * ((1,50+1,35)) * 0,25 2 RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | 2,85 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12A - da SPA a P27 + (n.28 imp. Acc./Cls. 40m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|--|---|------------|------------|--------|-----------|
| 8060 BA.CZ.A.3 09.B | 2 * 1,50 * 0,70 | | 2,10 | | |
| | 2 * ((0,73+0,60)/2) * 0,70 | | 0,94 | | |
| | 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. | | | | |
| | 2 * 3,40 * 0,65 * 0,80 | | 3,54 | | |
| | 4 * 0,65 * 0,80 | | 2,08 | | |
| | Totale parziale | m² | 11,51 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 11,51 | | | -11,51 | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI | | | | | |
| P9 a P27 | | | | | |
| 19 * 11,51 | | | 218,69 | | |
| Totale | m² | 218,69 | | 23,14 | 5.060,49 |
| 11060 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | | | | |
| | ARMATURE BAGGIOLI E RITEGNI PILA - INCIDENZA 300kg/m3 | | | | |
| | ----- | | | | |
| vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F | | | | | |
| 188,46 * 300 | | | 56.538,000 | | |
| Totale | kg | 56.538,000 | | 1,00 | 56.538,00 |
| 8090 BA.CZ.A.3 16.A | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | | | | |
| | ARMATURE BAGGIOLI E RITEGNI SPALLA - INCIDENZA 300kg/m3 | | | | |
| | ----- | | | | |
| SPALLA "A" | | | | | |
| 5,89 * 300 | | | 1.767,000 | | |
| Totale | kg | 1.767,000 | | 1,00 | 1.767,00 |
| 8080 BA.OP.A.3 06.A | Fornitura e posa in opera di malte reoplastiche | | | | |
| | INGHISAGGIO | | | | |
| | RITEGNO TRASVERSALE IN C.A | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (1000*0,03) | | | 12,60 | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 1 * (1000*0,03) | | | 30,00 | |
| | PILA 1 A 27 | | | | |
| | RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. | | | | |
| LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*27) * 0,50 * 0,92 * (1000*0,03) | | | 1.490,40 | | |
| RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. | | | | | |
| LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*27) * 0,50 * 1,11 * (1000*0,03) | | | 1.798,20 | | |
| Totale | dm³ | 3.331,20 | | 0,80 | 2.664,96 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12A - da SPA a P27 + (n.28 imp. Acc./Cls. 40m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|--|---|-----------------|-----------|--------|-------------------|
| 8100 BA.OP.A.3 07.A | SPALLA "A" | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (7850*0,01) | | 32,970 | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 1 * (7850*0,01) | | 78,500 | | |
| | PILA 1 A 27 | | | | |
| | RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*27) * 0,50 * 0,92 * (7850*0,01) | | 3.899,880 | | |
| | RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*27) * 0,50 * 1,11 * (7850*0,01) | | 4.705,290 | | |
| | Totale | kg | 8.716,640 | 3,91 | 34.082,06 |
| 8110 BA.OP.A.3 07.C | Fornitura e posa in opera di cuscinetti di appoggio elastomerici armati | | | | |
| | CUSCINETTI NEOPRENE ARMATO | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | |
| | 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 11,55 | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | |
| | 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 11,55 | | |
| | PILA 1 A 27 | | | | |
| | RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. | | | | |
| | ((2+2)*27) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 623,70 | | |
| RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. | | | | | |
| ((2+2)*27) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 623,70 | | | |
| | Totale | dm ³ | 1.270,50 | 62,14 | 78.948,87 |
| 8110 BA.OP.A.3 07.C | Sovrapprezzo per apparecchi d'appoggio elastomerici aventi una dimensione inferiore a 10 dmc. | | | | |
| | CUSCINETTI IN GOMMA ELASTOMERICA ARMATA PER RITEGNO | | | | |
| | Ritegno longitudinale centrale su Spalle e pile | | | | |
| | DATI | | | | |
| | RIF.ART. BA.OP.A.3 07.A | | | | |
| | 1270,50 | | 1.270,50 | | |
| | Totale | dm ³ | 1.270,50 | 18,64 | 23.682,12 |
| Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro | | | | | 229.411,86 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12A - da SPA a P27 + (n.28 imp. Acc./Cls. 40m)

VI9 - Travi d'impalcato in acciaio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|--------------|--------|---------------------|
| 11090 PM.MR.A.3 03.A | <p>Grigliato alveolare in acciaio S185 UNI EN 10025:2005 zincato a caldo, in opera.</p> <p>IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40.00</p> <p>Grigliato alveolare in acciaio S185 UNI EN 10025:2005 zincato a caldo, con maglia da mm 30x30, piatto portante da mm 30x3, asta secondaria da mm 20x3, pressato, elettrofuso, elettrosaldato, oppure di altro tipo ma di equivalenti caratteristiche geometriche, nonché di peso e di portata non inferiore a quelli relativi al tipo sopraindicato compresi gli organi di attacco pure in acciaio zincato a caldo, in opera.</p> <p>CAMPATA N°1 L=39.85m</p> <p>1 * 39,85 * 2,5</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 99,63</p> <p>A sommare -----</p> <p>CALCOLO GRIGLIATO IMPALCATI RETICOLARI</p> <p>28 * 99,63</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m ² | 99,63 | | |
| | | | 99,63 | | |
| | | | -99,63 | | |
| | | | 2.789,64 | | |
| | | | 2.789,64 | 109,44 | 305.298,20 |
| 11080 PM.MR.A.3102.C | <p>Acciaio UNI EN 10025 nuovo di ogni specie, fornito e lavorato, in opera, della qualità S275J2 e S275J0 e S355J2 e S355J0.</p> <p>IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40.00</p> <p>TRAVATA METALLICA</p> <p>DATI</p> <p>PORTATA TEORICA 38.00mt</p> <p>PESO TRAVATA RETICOLARE 32 kN/m = 3263.04</p> <p>3263,04 * 40</p> <p>incremento per saldature e bullonature 4%</p> <p>130521,60*4%</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 135742,464</p> <p>A sommare -----</p> <p>CALCOLO TRAVATA</p> <p>28 * 135742,464</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> <p style="text-align: right;">Totale VI9 - Travi d'impalcato in acciaio Euro</p> | kg | 130.521,600 | | |
| | | | 5.220,864 | | |
| | | | 135.742,464 | | |
| | | | -135.742,464 | | |
| | | | 3.800.788,99 | | |
| | | | 2 | 2,22 | 8.437.751,56 |
| | | | 3.800.788,99 | | |
| | | | 2 | | |
| | | | | | 8.743.049,76 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12A - da SPA a P27 + (n.28 imp. Acc./Cls. 40m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|--|--------|------------|
| 11100 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES ----- DATI GENERALI LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE NETTA SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=4.00 m^2 Lunghezza totale Lu=39.85m PREDALLE CENTRALI - La=3.65 sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.80 sp. 5cm ----- GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO 1 * 39,85 * 4,25 PREDALLES 1 * 39,85 * (2,80+3,05+2,80) * 0,05 Totale parziale A dedurre 186,60 A sommare ----- CALCOLO GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE 28 * 186,60 Totale | m³ | 169,36 17,24 186,60 -186,60 5.224,80 5.224,80 | 121,28 | 633.663,74 |
| 11105 BA.CZ.A.3 02.G | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C35/45 N/mm2 VELETTE ----- DATI GENERALI VELETTE - H=1.01m sp. 9cm ----- VELETTE 2 * 39,85 * 0,09 * 1,01 Totale parziale A dedurre 7,24 A sommare ----- CALCOLO VELETTE 28 * 7,24 Totale | m³ | 7,24 7,24 -7,24 202,72 202,72 | 129,90 | 26.333,33 |
| 11120 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE vedi ART.RIF - BA.CZ.A.3 02.F + BA.CZ.A.3 02.G 5427,52 Totale | m³ | 5.427,52 5.427,52 | 5,39 | 29.254,33 |
| 11130 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40.00 CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE ----- | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12A - da SPA a P27 + (n.28 imp. Acc./Cls. 40m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISIVE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|-------------------------|--|-----------------|----------------|------------------------------------|---------|-----------|
| 11135 BA.CZ.A.3 05.D | DATI GENERALI SEZIONE SOLETTA IN MEZZERIA H=44cm LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=4.25 m ² Lunghezza totale Lu=39.85m PREDALLE CENTRALI - La=3.05m sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.80 sp. 5cm VELETTE - H=1.01m sp. 9cm ----- | | | | | |
| | CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO FRONTALI 2 * 4,25 MURETTI PARABALLAST 2 * 39,85 * (2*0,75) PREDALLES 1 * 39,85 * ((2,80+3,05+2,80)+(6*0,05)) VELETTE 2 * 39,85 * (2*(0,09+1,01)) ----- | | | 8,50 119,55 356,66 175,34 | | |
| | | Totale parziale | m ² | 660,05 | | |
| | A dedurre 660,05 A sommare ----- | | | -660,05 | | |
| | CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE SPA-P1 1 * 660,05 ----- | | | 660,05 | | |
| | | Totale | m ² | 660,05 | 18,53 | 12.230,73 |
| | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m.12 e fino a m. 16 IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40.00 CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE ----- | | | | | |
| | DATI GENERALI SEZIONE SOLETTA IN MEZZERIA H=44cm LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=4.25 m ² Lunghezza totale Lu=39.85m PREDALLE CENTRALI - La=3.05m sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.80 sp. 5cm VELETTE - H=1.01m sp. 9cm ----- | | | | | |
| | CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO FRONTALI 2 * 4,25 MURETTI PARABALLAST 2 * 39,85 * (2*0,75) PREDALLES 1 * 39,85 * ((2,80+3,05+2,80)+(6*0,05)) VELETTE 2 * 39,85 * (2*(0,09+1,01)) ----- | | | 8,50 119,55 356,66 175,34 | | |
| | | Totale parziale | m ² | 660,05 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12A - da SPA a P27 + (n.28 imp. Acc./Cls. 40m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|--|--|----------------|-----------|------------|-----------|
| 11136 BA.CZ.A.3 05.E | A dedurre 660,05 A sommare ----- | | -660,05 | | |
| | CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE | | | | |
| | P1-P2 1 * 660,05 | | 660,05 | | |
| | P2-P3 1 * 660,05 | | 660,05 | | |
| | P3-P4 1 * 660,05 | | 660,05 | | |
| | P4-P5 1 * 660,05 | | 660,05 | | |
| | Totale | m ² | 2.640,20 | 21,38 | 56.447,48 |
| | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m.16 e fino a m. 20 | | | | |
| | IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40.00 | | | | |
| | CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE ----- | | | | |
| DATI GENERALI SEZIONE SOLETTA IN MEZZERIA H=44cm LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=4.25 m ² Lunghezza totale Lu=39.85m PREDALLE CENTRALI - La=3.05m sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.80 sp. 5cm VELETTE - H=1.01m sp. 9cm ----- | | | | | |
| CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO | | | | | |
| FRONTALI 2 * 4,25 | | 8,50 | | | |
| MURETTI PARABALLAST 2 * 39,85 * (2*0,75) | | 119,55 | | | |
| PREDALLES 1 * 39,85 * ((2,80+3,05+2,80)+(6*0,05)) | | 356,66 | | | |
| VELETTE 2 * 39,85 * (2*(0,09+1,01)) | | 175,34 | | | |
| Totale parziale | m ² | 660,05 | | | |
| A dedurre 660,05 A sommare ----- | | -660,05 | | | |
| CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE | | | | | |
| P5-P28 23 * 660,05 | | 15.181,15 | | | |
| Totale | m ² | 15.181,15 | 23,14 | 351.291,81 | |
| 11110 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40.00 ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE ----- DATI GENERALI | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12A - da SPA a P27 + (n.28 imp. Acc./Cls. 40m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|---|--------|-----------|
| | INCIDENZA ARMATURA SOLETTA 200kg/m3 INCIDENZA ARMATURA PREDALLES 60kg/m3 INCIDENZA ARMATURA VELETA 20kg/m3 ----- GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO 200 * 39,85 * 4,00 PREDALLES 60 * 39,85 * (2,80+3,05+2,80) * 0,05 VELETTE 20 * (2*39,85) * 0,09 * 1,01 ----- A dedurre 33059,003 A sommare ----- CALCOLO ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE 28 * 33059,003 ----- Totale parziale | kg | 31.880,000 1.034,108 144,895 33.059,003 -33.059,003 ----- 925.652,084 ----- 925.652,084 | | |
| 11140 BA.OP.A.3 10.A | Fornitura e posa in opera di coprigiunto trasver sale impermeabile e dielettrico, per escursioni orizzontali fino a 30 mm GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 vasca FS in asse spalla 1 * 4,50 in asse pila 27 * 4,50 ----- Totale | m | 4,50 121,50 ----- 126,00 | 255,89 | 32.242,14 |
| 11150 BA.OP.A.3 10.B | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre i 30 mm GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 vasca FS in asse spalla 1 * 4,50 * ((130+130-30)) in asse pila 27 * 4,50 * ((130+130-30)) ----- Totale | m | 1.035,00 27.945,00 ----- 28.980,00 | 1,62 | 46.947,60 |
| 11160 BA.OP.A.3 11.A | Fornitura e posa in opera di piattabanda dielettrica per muretti laterali paraballast e marciapiedi, per escursioni fino a 30 mm PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse spalla | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12A - da SPA a P27 + (n.28 imp. Acc./Cls. 40m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISIVE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|--|------|-----------|--------|---------------------|
| | muretti parballast ((2)*1) * 1,50 | | 3,00 | | |
| | camminamento+cordoli ((2)*1) * ((1,78+0,82)) | | 5,20 | | |
| | in asse pila muretti parballast ((2)*27) * 1,50 | | 81,00 | | |
| | camminamento+cordoli ((2)*27) * ((1,78+0,82)) | | 140,40 | | |
| | Totale | m | 229,60 | 58,32 | 13.390,27 |
| 11170 BA.OP.A.3 11.B | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre 30 mm | | | | |
| | PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARBALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 | | | | |
| | in asse spalla muretti parballast ((2)*1) * 1,50 * ((130+130-30)) | | 690,00 | | |
| | camminamento+cordoli ((2)*1) * ((1,78+0,82)) * ((130+130-30)) | | 1.196,00 | | |
| | in asse pila muretti parballast ((2)*27) * 1,50 * ((130+130-30)) | | 18.630,00 | | |
| | camminamento+cordoli ((2)*27) * ((1,78+0,82)) * ((130+130-30)) | | 32.292,00 | | |
| | Totale | m | 52.808,00 | 0,17 | 8.977,36 |
| 11180 BA.OP.A.3 12.A | Fornitura e posa in opera di scossalina , dello spessore non inferiore a 2 mm | | | | |
| | SCOSSALINA GIUNTI D'IMPALCATO DATI Larghezza Impalcato La=9.70 | | | | |
| | in asse spalla 1 * 9,70 | | 9,70 | | |
| | in asse pila 27 * 9,70 | | 261,90 | | |
| | Totale | m | 271,60 | 35,56 | 9.658,10 |
| Totale VIA - Soletta di completamento Euro | | | | | 2.146.088,97 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12A - da SPA a P27 + (n.28 imp. Acc./Cls. 40m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---------------------------------|--|----------------|-----------|-----------|-----------|
| 11240 BA.CZ.C.1103.E | Fornitura di cunicoli per la protezione di cavi a due gole da 140 e 180 mm, di profondità interna 400 mm con fondo a spessore maggiorato, per viadotto o g | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | 1 PER BINARIO AREA SEZIONE CANALETTA A=0.0841m ² | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=40m | | | | |
| | 1 * 40 | | | 40,00 | |
| | Totale parziale | m | | 40,00 | |
| | A dedurre | | | | |
| | 40 | | | -40,00 | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | |
| 28 * 40 | | | 1.120,00 | | |
| Totale | m | | 1.120,00 | 31,15 | 34.888,00 |
| 11250 BA.CZ.C.2101.K | Posa in opera di cunicoli in cemento delle dimensioni di 400x100 mm. | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | VEDI RIF. ART. BA.CZ.C.1103.E | | | | |
| 1120 | | | 1.120,00 | | |
| Totale | m | | 1.120,00 | 14,20 | 15.904,00 |
| 11210 BA.OP.A.3 18.A | Strato protettivo in conglomerato bituminoso dello spessore non inferiore a 5 cm | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE CON STRATO DI CONGLOMERATO BITUMINOSO VASCA (50mm) | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=40.00m | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =4.60m 1 * 40,0 * 4,60 | | | 184,00 | |
| | Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 40 * (1,93+1,93) | | | 154,40 | |
| | Totale parziale | m ² | | 338,40 | |
| | A dedurre | | | | |
| | 338,40 | | | -338,40 | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA | | | | | |
| 28 * 338,40 | | | 9.475,20 | | |
| Totale | m ² | | 9.475,20 | 5,92 | 56.093,18 |
| 11270 BA.OP.A.3 20.A | Fornitura e posa in opera di profilati di acciaio per parapetti, mensole e simili | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=40m | | | | |
| | IPE 100 p=8,1 kg/m, 1 MONTANTE OGNI 1.50m PER LATO (2*8,1) * (40/1,5) * 1,05 | | | 453,606 | |
| | PIASTRA DI BASE 200x150x10 p=2,36 kg (2*2,36) * (40/1,5) | | | 125,868 | |
| | PIASTRA DI BASE CON FUNZIONE DI PARAPIEDE 200x5mm p=7,85 kg/m (2*7,85) * 40 | | | 628,000 | |
| | Totale parziale | kg | | 1.207,474 | |
| | 10% per bulloni, tirafondi e saldature 1207,474*10% | | | 120,747 | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12A - da SPA a P27 + (n.28 imp. Acc./Cls. 40m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|------------|------------|------------|
| | Totale generale | kg | 1.328,221 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 1328,221 | | | -1.328,221 | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | PARAPETTI PER IMPALCATO | | | | |
| | 28 * 1328,221 | | 37.190,188 | | |
| | Totale | kg | 37.190,188 | 1,95 | 72.520,87 |
| 11280 BA.OP.A.3 21.A | Fornitura e posa in opera di tubi di acciaio doppiamente zincati a caldo per parapetti, mensole e simili | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=40m | | | | |
| | 4 TUBI D=42,4 sp 2,9 p=2,35 kg/m PER LATO (2*4*2,35) * 40 | | 752,000 | | |
| | Totale parziale | kg | 752,000 | | |
| | 10% per bulloni, e saldature 752*10% | | 75,200 | | |
| | Totale generale | kg | 827,200 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 827,20 | | | -827,200 | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | PARAPETTI PER IMPALCATO | | | | |
| | 28 * 827,20 | | 23.161,600 | | |
| | Totale | kg | 23.161,600 | 2,11 | 48.870,98 |
| 11190 BA.OP.A.3107.A | Impermeabilizzazione di impalcati a mezzo di manto impermeabile sintetico eseguito con membrana : per 3 mm di spessore | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=40.00m | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =4.60m 40 * 4,60 | | 184,00 | | |
| | Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 40 * (1,93+1,93) | | 154,40 | | |
| | Totale parziale | m² | 338,40 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 338,40 | | | -338,40 | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm | | | | |
| | 28 * 338,40 | | 9.475,20 | | |
| | Totale | m² | 9.475,20 | 20,45 | 193.767,84 |
| 11200 BA.OP.A.3107.B | Sovraprezzo alla precedente sottovoce A per ogni mm in più richiesto rispetto allo spessore di 3 mm | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=40.00m | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =4.60m 1 * 40,0 * 4,60 | | 184,00 | | |
| | Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 40 * (1,93+1,93) | | 154,40 | | |
| | Totale parziale | m² | 338,40 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12A - da SPA a P27 + (n.28 imp. Acc./Cls. 40m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|-------------------------------------|--------|-----------|
| | A dedurre 338,40 A sommare ----- IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm 28 * 338,40 Totale | m ² | -338,40 9.475,20 9.475,20 | 3,84 | 36.384,77 |
| 11310 BA.PS.A.3 33.A | Fornitura e posa in opera di grigliato metallico, in acciaio zincato, per copertura di pozzetti, cunicoli e simili ISPEZIONABILITA' SU PULVINO GRIGLIATO PER PIANEROTTOLO PER DISCESA DELLA SCALA OGNI 3 CAMPATE STANDARD 190x120cm Grigliato tipo keller da 35kg/mq (2*15) * 1,90 * 1,20 * 35 Totale | kg | 2.394,000 2.394,000 | 2,18 | 5.218,92 |
| 11230 IT.TU.E.3002.E | Fornitura e posa in opera di tubazione in PVC -U conforme alla norma UNI EN 1401-1 - diametro esterno 250 mm. TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 ----- DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI Lunghezza Impalcato Lu=40m SOTTO SOLETTA - DN250 2 * 40 DISCENDENTE SULLE PILE - DN250 2 * 10 Totale parziale | m | 80,00 20,00 100,00 | | |
| | A dedurre 100 A sommare ----- TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 28 * 100 Totale | m | -100,00 2.800,00 2.800,00 | 25,65 | 71.820,00 |
| 11290 OM.ME.C.3 25.A | Fornitura e posa in opera di scala in ferro ISPEZIONABILITA' SU PULVINO SCALE DI DISCESA OGNI 3 CAMPATE- COMPRESO TELAIO COMPLETO AL PULVINO E BOTOLA IN METALLO - 180 kg/ml ALTEZZA STANDARD DI DISCESA H=3.10m (2*15) * 180 * 3,10 Totale | kg | 16.740,000 16.740,000 | 3,98 | 66.625,20 |
| 11300 OM.ME.C.3 25.B | Sovrapprezzo alla voce quando anziché la verniciatura è richiesta la zincatura ISPEZIONABILITA' SU PULVINO SCALE DI DISCESA OGNI 3 CAMPATE- COMPRESO TELAIO COMPLETO AL PULVINO E BOTOLA IN METALLO - 180 kg/ml ALTEZZA STANDARD DI DISCESA H=3.10m (2*15) * 180 * 3,10 Totale | kg | 16.740,000 16.740,000 | 0,22 | 3.682,80 |
| 11260 SS.CE.C.3102.B | Fornitura e posa in opera in corrispondenza dei muretti paraballast di tubo 140x140 sp. 3 mm provvisto di griglia e rete in acciaio keller. TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT ----- DATI | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12A - da SPA a P27 + (n.28 imp. Acc./Cls. 40m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|--|--|--------|-----------|-----------|-------------------|--|
| 11220 VAT.RS3E.A01.0 9.0017 | 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=40m 2 * (40/3) | | 26,66 | | | |
| | Totale parziale | Cad | 26,66 | | | |
| | A dedurre 26,66 | | -26,66 | | | |
| | A sommare | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT 28 * 26,66 | | 746,48 | | | |
| | Totale | Cad | 746,48 | 16,14 | 12.048,19 | |
| | ----- | | | | | |
| | Fornitura e posa in opera pluviale flangiato in PVC DN160 (L=0,50 m) grigliato metallico zincato a caldo (250x250mm) controtelaio speciale zincato costituito da: controtelaio e di manicotto flangiato - Tipo "mexicano" per innesto del pluviale PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=40m 2 * (40/3) | | 26,66 | | | |
| | Totale parziale | Cad | 26,66 | | | |
| A dedurre 26,66 | | -26,66 | | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA 28 * 26,66 | | 746,48 | | | | |
| Totale | Cad | 746,48 | 21,54 | 16.079,18 | | |
| Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro | | | | | 633.903,93 | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12B - da P28 a P31 + (imp. 3 Acc./Cls. 50m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|-------------------------|--|----------------|--|--------|------------|--|
| 50845 BA.CZ.A.3 01.A | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C12/15 N/mm2 CORDOLO PARATIE 80x40 PILA 29 59,80 * (0,8+0,1+0,1) * 0,1 PILA 30 59,80 * (0,8+0,1+0,1) * 0,1 PILA 31 59,80 * (0,8+0,1+0,1) * 0,1 | | 5,98 5,98 5,98 | | | |
| | Totale | m ³ | 17,94 | 80,31 | 1.440,76 | |
| 50855 BA.CZ.A.3 01.E | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C28/35 N/mm2 CORDOLO PARATIE 80x40 PILA 29 59,80 * 0,8 * 0,40 PILA 30 59,80 * 0,8 * 0,40 PILA 31 59,80 * ,8 * ,4 | | 19,14 19,14 19,14 | | | |
| | Totale | m ³ | 57,42 | 109,75 | 6.301,85 | |
| 50865 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. vedi quantità art. BA.CZ.A.3 01.E 57,42 | | 57,42 | | | |
| | Totale | m ³ | 57,42 | 5,39 | 309,49 | |
| 50885 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e simili CORDOLO PARATIE 80x40 PILA 29 2 * 59,80 * 0,4 PILA 30 2 * 59,80 * 0,4 PILA 31 2 * 59,80 * 0,4 | | 47,84 47,84 47,84 | | | |
| | Totale | m ² | 143,52 | 10,09 | 1.448,12 | |
| 50825 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. INC PILE - 130 kg/mc PILA 28 12 * 35 * (0,75^2*3,1416) * 130 PILA 29 12 * 32 * (0,75^2*3,1416) * 130 PILA 30 12 * 32 * (0,75^2*3,1416) * 130 PILA 31 12 * 35 * (0,75^2*3,1416) * 130 OPERE PROVVISORIALI P29 ((21+21)+(29+29)) * 15 * (0,25^2*3,1416) * 130 P30 ((21+21)+(29+29)) * 15 * (0,25^2*3,1416) * 130 P31 ((21+21)+(29+29)) * 24 * (0,25^2*3,1416) * 130 | | 96.478,200 88.208,640 88.208,640 96.478,200 38.220,000 38.220,000 61.152,000 | | | |
| | Totale | kg | 506.965,680 | 1,00 | 506.965,68 | |
| 50875 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. CORDOLO PARATIE 80x40- 100 kg/mc vedi quantità art. BA.CZ.A.3 01.E 100 * 57,42 | | 5.742,000 | | | |
| | Totale | kg | 5.742,000 | 1,00 | 5.742,00 | |
| 50925 BA.DE.A.5 33.A | Rimozione d'opera di elementi strutturali di acciaio comprese le rotaie e i profilati in genere. Travi di ripartizione Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 62912,3 | | 62.912,300 | | | |
| | Totale | kg | 62.912,300 | 0,03 | 1.887,37 | |
| 50945 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12B - da P28 a P31 + (imp. 3 Acc./Cls. 50m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|------------|--------|---------------------|
| | vedi quantità art BA.PD.A.3 05.D 1608 * (0,75^2*3,1416) | | 2.846,16 | | |
| | vedi quantità artBA.PD.A.3 03.B 5400 * (0,25^2*3,1416) | | 1.080,00 | | |
| | Totale | m³ | 3.926,16 | 0,26 | 1.020,80 |
| 50815 BA.PD.A.3 03.B | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro del diametro est. non inferiore a 500 mm | | | | |
| | OPERE PROVVISORIALI | | | | |
| | P29 ((21+21)+(29+29)) * 15 | | 1.500,00 | | |
| | P30 ((21+21)+(29+29)) * 15 | | 1.500,00 | | |
| | P31 ((21+21)+(29+29)) * 24 | | 2.400,00 | | |
| | Totale | m | 5.400,00 | 55,88 | 301.752,00 |
| 50805 BA.PD.A.3 05.D | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro, del diametro non inferiore a 1500 mm | | | | |
| | PILA 28 12 * 35 | | 420,00 | | |
| | PILA 29 12 * 32 | | 384,00 | | |
| | PILA 30 12 * 32 | | 384,00 | | |
| | PILA 31 12 * 35 | | 420,00 | | |
| | Totale | m | 1.608,00 | 221,96 | 356.911,68 |
| 50935 BA.PD.A.3 19.A | Formazione di colonne di terreno consolidato, del diametro reso di almeno 50 cm | | | | |
| | PILA 29 99 * 15 | | 1.485,00 | | |
| | PILA 30 99 * 15 | | 1.485,00 | | |
| | PILA 31 99 * 18 | | 1.782,00 | | |
| | Totale | m | 4.752,00 | 41,11 | 195.354,72 |
| 50895 BA.PD.A.3 21.A | Formazione di tappo di fondo impermeabile mediante colonne di terreno consolidato, di cui alla voce BA.PD.A.319 | | | | |
| | PILA 28 12 * 16,50 * (178,06-174,06) | | 792,00 | | |
| | Totale | m³ | 792,00 | 100,86 | 79.881,12 |
| 50905 FA.OM.A.1001.B | Acciaio in profilati, della qualità S 275, lavorato per carpenteria metallica in genere. | | | | |
| | Travi di ripartizione | | | | |
| | travi HEB400 kg/ml 155.00 | | | | |
| | Pila 28 57 * 155 | | 8.835,000 | | |
| | Puntoni diam.mm.254 s.mm.20 kg/ml 115.00 | | | | |
| | Pila 28 (4*1) * 5,66 * 115 | | 2.603,600 | | |
| | travi HEB400 kg/ml 155.00 | | | | |
| | Pila 29-30-31 (3+1) * 57 * 155 | | 35.340,000 | | |
| | Puntoni diam.mm.254 s.mm.20 kg/ml 115.00 | | | | |
| | Pila 28 (4*4) * 5,66 * 115 | | 10.414,400 | | |
| | Totale parziale | kg | 57.193,000 | | |
| | 10% per pezzi speciali, saldature, bullonature etc etc (10%) * 57193 | | 5.719,300 | | |
| | Totale generale | kg | 62.912,300 | | |
| | Totale | kg | 62.912,300 | 1,80 | 113.242,14 |
| 50915 FA.OM.A.2001.A | Posa in opera di elementi in acciaio di cui alle voci FA.OM.A.1001 - FA.OM.A.1002 | | | | |
| | Travi di ripartizione | | | | |
| | Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 62912,3 | | 62.912,300 | | |
| | Totale | kg | 62.912,300 | 0,99 | 62.283,18 |
| | Totale VI2 - Pali o pozzi Euro | | | | 1.634.540,91 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12B - da P28 a P31 + (imp. 3 Acc./Cls. 50m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|---|--------|--|
| 51035 BA.CZ.A.3 01.A | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C12/15 N/mm2 PILA 28 12,40 * 16,70 * 0,20 PILA 29 12,40 * 16,70 * 0,20 PILA 30 12,40 * 16,70 * 0,20 PILA 31 12,40 * 16,70 * 0,20 Totale | | 41,42 41,42 41,42 41,42 165,68 | | 80,31 13.305,76 |
| 51045 BA.CZ.A.3 01.E | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C28/35 N/mm2 PILA 28 12 * 16,50 * 3 PILA 29 12 * 16,50 * 3 PILA 30 12 * 16,50 * 3 PILA 31 12 * 16,50 * 3 Totale | | 594,00 594,00 594,00 594,00 2.376,00 | | 109,75 260.766,00 |
| 51055 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. vedi quantità art BA.CZ.A.3 01.E 2376 Totale | | 2.376,00 2.376,00 | | 5,39 12.806,64 |
| 51075 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e simili PILA 28 2 * (12+16,50) * 3 PILA 29 2 * (12+16,50) * 3 PILA 30 2 * (12+16,50) * 3 PILA 31 2 * (12+16,50) * 3 Totale | | 171,00 171,00 171,00 171,00 684,00 | | 10,09 6.901,56 |
| 51065 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. INC PILE 140 kg/mc PILA 28 140 * 12 * 16,50 * 3 PILA 29 140 * 12 * 16,50 * 3 PILA 30 140 * 12 * 16,50 * 3 PILA 31 140 * 12 * 16,50 * 3 Totale | | 83.160,000 83.160,000 83.160,000 83.160,000 332.640,000 | | 1,00 332.640,00 |
| 51025 BA.MT.A.3 29.A | Riempitivi vari e sistemazione superficiale con regolarizzazione delle pendenze, con terre provenienti dagli scavi quantità scavi (vedi quantità BA.MT.C.0101.A) 5204,46 a dedurre volume fondazioni interrato quantità art BA.CZ.A.3 01.A -1 * 165,68 quantità art BA.CZ.A.3 01.E -1 * 2376 a dedurre volume elevazioni interrato -1 * 575,68 Totale | | 5.204,46 -165,68 -2.376,00 -575,68 2.087,10 | | 0,90 1.878,39 |
| 50975 BA.MT.A.3003.A | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi fino alla profondità di 2 m PILA 28 (scavo tra palancole) 207,90 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 50 * 0,25 * 2 PILA 29 210,42 * 2 PILA 30 210,42 * 2 PILA 31 210,42 * 2 Totale | | 415,80 25,00 420,84 420,84 420,84 1.703,32 | | 3,27 5.569,86 |
| 50985 | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12B - da P28 a P31 + (imp. 3 Acc./Cls. 50m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------------------|--|------|---|--------|-------------------|
| BA.MT.A.3003.B | litoidi da oltre 2 m e fino a 4 m PILA 28 (scavo tra palancole) 207,90 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 50 * 0,25 * 2 PILA 29 210,42 * 2 PILA 30 210,42 * 2 PILA 31 210,42 * 2 | | 415,80 25,00 420,84 420,84 420,84 | | |
| | Totale | m³ | 1.703,32 | 3,76 | 6.404,48 |
| 50995 BA.MT.A.3003.C | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 4 m e fino a 6 m PILA 28 (scavo tra palancole) 207,90 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 50 * 0,25 * 2 PILA 29 210,42 * 2 PILA 30 210,42 * 1,93 PILA 31 210,42 * 2 | | 415,80 25,00 420,84 406,11 420,84 | | |
| | Totale | m³ | 1.688,59 | 5,14 | 8.679,35 |
| 51005 BA.MT.A.3003.D | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 6 m e fino a 8 m PILA 29 210,42 * ,36 PILA 31 210,42 * ,16 | | 75,75 33,67 | | |
| | Totale | m³ | 109,42 | 5,92 | 647,77 |
| 51015 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi vedi quantità art BA.MT.A.3003.A 1703,22 vedi quantità art BA.MT.A.3003.B 1703,22 vedi quantità art BA.MT.A.3003.C 1688,59 vedi quantità art BA.MT.A.3003.D 109,42 | | 1.703,22 1.703,22 1.688,59 109,42 | | |
| | Totale | m³ | 5.204,45 | 0,26 | 1.353,16 |
| 51085 BA.PD.A.3 16.A | Formazione di palancole con palancole tipo 'Larssen' OPERE PROVVISORIALI - palancole metalliche Up32 - PILA 28 57 * 10 | | 570,00 | | |
| | Totale | m² | 570,00 | 38,15 | 21.745,50 |
| Totale VI3 - Fondazioni Euro | | | | | 672.698,47 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12B - da P28 a P31 + (imp. 3 Acc./Cls. 50m)

VI5 - Pile

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|--|--------|------------|
| 51105 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 PILA 28 (2,25*2,25*3,1416) * 15,30 PILA 29 (2,25*2,25*3,1416) * 16,50 PILA 30 (2,25*2,25*3,1416) * 16,50 PILA 31 (2,25*2,25*3,1416) * 13,60 Totale | m ³ | 243,27 262,35 262,35 216,24 984,21 | 121,28 | 119.364,99 |
| 51115 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. Vedi quantità art BA.CZ.A.3 02.F 984,21 Totale | m ³ | 984,21 984,21 | 5,39 | 5.304,89 |
| 51135 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 PILA 28 14,14 * 4 PILA 29 14,14 * 4 PILA 30 14,14 * 4 PILA 31 14,14 * 4 Totale | m ² | 56,56 56,56 56,56 56,56 226,24 | 13,46 | 3.045,19 |
| 51145 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 PILA 28 14,14 * 4 PILA 29 14,14 * 4 PILA 30 14,14 * 4 PILA 31 14,14 * 4 Totale | m ² | 56,56 56,56 56,56 56,56 226,24 | 16,40 | 3.710,34 |
| 51155 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 PILA 28 14,14 * 4 PILA 29 14,14 * 4 PILA 30 14,14 * 4 PILA 31 14,14 * 4 Totale | m ² | 56,56 56,56 56,56 56,56 226,24 | 18,53 | 4.192,23 |
| 51165 BA.CZ.A.3 05.D | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m.12 e fino a m. 16 PILA 28 14,14 * (15,30-12) PILA 29 14,14 * 4 PILA 30 14,14 * 4 PILA 31 14,14 * 1,6 Totale | m ² | 46,66 56,56 56,56 22,62 182,40 | 21,38 | 3.899,71 |
| 51195 BA.CZ.A.3 05.E | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m.16 e fino a m. 20 PILA 29 (2,25*2,25*3,1416) * ,5 PILA 30 (2,25*2,25*3,1416) * ,5 Totale | m ² | 7,95 7,95 15,90 | 23,14 | 367,93 |
| 51125 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. PILA 28 - incidenza 180 Kg/mc 180 * (2,25*2,25*3,1416) * 15,30 PILA 29 - incidenza 180 Kg/mc 180 * (2,25*2,25*3,1416) * 16,50 PILA 30 - incidenza 180 Kg/mc 180 * (2,25*2,25*3,1416) * 16,50 PILA 31 - incidenza 180 Kg/mc 180 * (2,25*2,25*3,1416) * 13,60 | | 43.799,616 47.234,880 47.234,880 38.932,992 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12B - da P28 a P31 + (imp. 3 Acc./Cls. 50m)

VI5 - Pile

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|--|------|-------------|--------|-------------------|
| | Totale | kg | 177.202,368 | 1,00 | 177.202,37 |
| | Totale VI5 - Pile Euro | | | | 317.087,65 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12B - da P28 a P31 + (imp. 3 Acc./Cls. 50m)

VI6 - Pulvini

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|------------|--------|-------------------|
| 60235 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | |
| | PILA 28 5,30 * 6,50 * 2,20 | | 75,79 | | |
| | 2,65 * 6,50 * 1,00 | | 17,23 | | |
| | PILA 29 5,30 * 6,50 * 2,20 | | 75,79 | | |
| | PILA 30 5,30 * 6,50 * 2,20 | | 75,79 | | |
| | PILA 31 5,30 * 6,50 * 2,20 | | 75,79 | | |
| | 2,65 * 6,50 * 1,00 | | 17,23 | | |
| | Totale | m ³ | 337,62 | 121,28 | 40.946,55 |
| 60245 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. Vedi quantità art. BA.CZ.A.3 02.F 337,62 | | 337,62 | | |
| | Totale | m ³ | 337,62 | 5,39 | 1.819,77 |
| 60295 BA.CZ.A.3 05.E | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m.16 e fino a m. 20 | | | | |
| | PILA 28 | | | | |
| | 1 * (2*(5,30+6,50)) * 2,20 | | 51,92 | | |
| | 1 * (2*(2,65+6,50)) * 1,00 | | 18,30 | | |
| | fondello 1 * 5,30 * 6,50 | | 34,45 | | |
| | - a detrarre ingombro fusto -1 * 15,53 | | -15,53 | | |
| | PILA 29 - 30 | | | | |
| | 2 * (2*(5,30+6,50)) * 2,20 | | 103,84 | | |
| | fondello 2 * 5,30 * 6,50 | | 68,90 | | |
| | - a detrarre ingombro fusto -2 * 15,53 | | -31,06 | | |
| | PILA 31 | | | | |
| | 1 * (2*(5,30+6,50)) * 2,20 | | 51,92 | | |
| | 1 * (2*(2,65+6,50)) * 1,00 | | 18,30 | | |
| | fondello 1 * 5,30 * 6,50 | | 34,45 | | |
| | - a detrarre ingombro fusto -1 * 15,53 | | -15,53 | | |
| | Totale | m ² | 319,96 | 23,14 | 7.403,87 |
| 60255 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. incidenza pile cilindriche 180 kg/mc Vedi quantità art. BA.CZ.A.3 02.F 180 * 337,62 | | 60.771,600 | | |
| | Totale | kg | 60.771,600 | 1,00 | 60.771,60 |
| | Totale VI6 - Pulvini Euro | | | | 110.941,79 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12B - da P28 a P31 + (imp. 3 Acc./Cls. 50m)

VI7 - Apparecchi di appoggio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|--|------|----------------------------------|-----------|-------------------|
| 8000 BA.OP.A.3106.A | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio di tipo multidirezionale in acciaio teflon, per ogni KN di carico nominale verticale APPOGGI MULTIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 10200kN ----- LATO MOBILE (n° app. x n° imp. x kN) 2 * 3 * 10200 Totale | kN | 61.200,00 <hr/> 61.200,00 | 0,46 | 28.152,00 |
| 7980 VAT.RS3E.A01.0 9.0015 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo VINCOLO MECCANICO, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcati a singolo binario a sez. mista in Acc/Cls. L=50m - Lc=48,0m" IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=50m DISPOSITIVO MECCANICO DATI CARICO ORIZZONTALE TRASVERSALE - HT = 5200kN ----- LATO FISSO (n° app. x n° imp.) 1 * 3 LATO MOBILE (n° app. x n° imp.) 1 * 3 Totale | Cad | 3,00 <hr/> 3,00 <hr/> 6,00 | 6.864,00 | 41.184,00 |
| 7990 VAT.RS3E.A01.0 9.0016 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo UNIDIREZIONALE, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcati a singolo binario a sez. mista in Acc/Cls. L=50m - Lc=48,0m " IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=50m APPOGGI UNIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V =10200kN CARICO ORIZZONTALE TRASVERSALE- H =5200kN ----- LATO FISSO (n° app. x n° imp.) 2 * 3 Totale | Cad | 6,00 <hr/> 6,00 | 20.726,40 | 124.358,40 |
| Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro | | | | | 193.694,40 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12B - da P28 a P31 + (imp. 3 Acc./Cls. 50m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|--|----------------|-----------|--------|----------|
| 8660 BA.CZ.A.3 02.F | <p>Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2</p> <p>CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI PER PILA da pila 28 a pila 31</p> <p>DATI LATO ACC./CLS.</p> <p>4 BAGGIOLI INTEGRATI 4 * 1,50 * 1,35 * 0,25</p> <p>2 RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. 2 * 1,50 * ((0,73+0,60)/2) * 0,70</p> <p>2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. 2 * 3,40 * 0,65 * 0,80</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 6,98</p> <p>A sommare</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI da pila 28 a pila 31 4 * 6,98</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m ³ | 6,98 | | |
| | | | 2,03 | | |
| | | | 1,41 | | |
| | | | 3,54 | | |
| | | | 6,98 | | |
| | | | -6,98 | | |
| | | | 27,92 | | |
| | | | 27,92 | 121,28 | 3.386,14 |
| 8670 BA.CZ.A.3 03.B | <p>Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3.</p> <p>ARMATURA ELEVAZIONE BAGGIOLI E RITEGNI PILA vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F</p> <p>27,92</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m ³ | 27,92 | | |
| | | | 27,92 | 5,39 | 150,49 |
| 8690 BA.CZ.A.3 05.E | <p>Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m.16 e fino a m. 20</p> <p>CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI PER PILA da pila 28 a pila 31</p> <p>DATI LATO ACC./CLS.</p> <p>4 BAGGIOLI INTEGRATI 4 * ((1,50+1,35)) * 0,25</p> <p>2 RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. 2 * 1,50 * 0,70</p> <p>2 * ((0,73+0,60)/2) * 0,70</p> <p>2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. 2 * 3,40 * 0,65 * 0,80</p> <p>4 * 0,65 * 0,80</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 11,51</p> <p>A sommare</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI da pila 28 a pila 31 4 * 11,51</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m ² | 11,51 | | |
| | | | 2,85 | | |
| | | | 2,10 | | |
| | | | 0,94 | | |
| | | | 3,54 | | |
| | | | 2,08 | | |
| | | | 11,51 | | |
| | | | -11,51 | | |
| | | | 46,04 | | |
| | | | 46,04 | 23,14 | 1.065,37 |
| 8680 BA.CZ.A.3 09.B | <p>Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C.</p> <p>ARMATURE BAGGIOLI E RITEGNI PILA - INCIDENZA 300kg/m3</p> <p>-----</p> | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12B - da P28 a P31 + (imp. 3 Acc./Cls. 50m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|--|---------------|-----------|--------|------------------|
| 8710 BA.CZ.A.3 16.A | vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F 27,92 * 300 Fornitura e posa in opera di malte reoplastiche INGHISAGGIO da pila 28 a pila 31 RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*4) * 0,50 * 0,92 * (1000*0,03) RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*4) * 0,50 * 1,11 * (1000*0,03) | Totale kg | 8.376,000 | 1,00 | 8.376,00 |
| | | | 8.376,000 | | |
| 8700 BA.OP.A.3 06.A | Fornitura e posa in opera dei dispositivi di ancoraggio dei ritegni antisismici LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO PER RITEGNO da pila 28 a pila 31 RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*4) * 0,50 * 0,92 * (7850*0,01) RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*4) * 0,50 * 1,11 * (7850*0,01) | Totale dm³ | 220,80 | 0,80 | 389,76 |
| | | | 266,40 | | |
| 8720 BA.OP.A.3 07.A | Fornitura e posa in opera di cuscinetti di appoggio elastomerici armati CUSCINETTI NEOPRENE ARMATO da pila 28 a pila 31 RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. ((2+2)*4) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. ((2+2)*4) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | Totale kg | 487,20 | 3,91 | 4.984,62 |
| | | | 697,080 | | |
| 8730 BA.OP.A.3 07.C | Sovrapprezzo per apparecchi d'appoggio elastomerici aventi una dimensione inferiore a 10 dmc. CUSCINETTI IN GOMMA ELASTOMERICA ARMATA PER RITEGNO Ritegno longitudinale centrale su Spalle e pile DATI ----- RIF.ART. BA.OP.A.3 07.A 184,80 | Totale dm³ | 1.274,840 | 62,14 | 11.483,47 |
| | | | 92,40 | | |
| | | Totale | 184,80 | 18,64 | 3.444,67 |
| | Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro | | | | 33.280,52 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12B - da P28 a P31 + (imp. 3 Acc./Cls. 50m)

VI9 - Travi d'impalcato in acciaio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|---|--|------|--|--------|---------------------|---------------------|
| 8210 PM.MR.A.3 03.A | <p>Grigliato alveolare in acciaio S185 UNI EN 10025:2005 zincato a caldo, in opera.</p> <p>IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=50.00</p> <p>Grigliato alveolare in acciaio S185 UNI EN 10025:2005 zincato a caldo, con maglia da mm 30x30, piatto portante da mm 30x3, asta secondaria da mm 20x3, pressato, elettrofuso, elettrosaldato, oppure di altro tipo ma di equivalenti caratteristiche geometriche, nonché di peso e di portata non inferiore a quelli relativi al tipo sopraindicato compresi gli organi di attacco pure in acciaio zincato a caldo, in opera.</p> <p>CAMPATA N°1 L=49.85m</p> <p>1 * 49,85 * 2,5</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 124,63</p> <p>A sommare -----</p> <p>CALCOLO GRIGLIATO IMPALCATI RETICOLARI</p> <p>3 * 124,63</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | | <p>124,63</p> <hr/> <p>124,63</p> <p style="color: red;">-124,63</p> <hr/> <p>373,89</p> <hr/> <p>373,89</p> | | <p>109,44</p> | <p>40.918,52</p> |
| 8200 PM.MR.A.3102.C | <p>Acciaio UNI EN 10025 nuovo di ogni specie, fornito e lavorato, in opera, della qualità S275J2 e S275J0 e S355J2 e S355J0.</p> <p>IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=50.00</p> <p>TRAVATA METALLICA</p> <p>DATI</p> <p>PORTATA TEORICA 38.00mt</p> <p>PESO TRAVATA RETICOLARE 35 kN/m = 3568.95</p> <p>3568,95 * 50</p> <p>incremento per saldature e bullonature 4%</p> <p>178447,50*4%</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 185585,40</p> <p>A sommare -----</p> <p>CALCOLO TRAVATA</p> <p>3 * 185585,40</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | | <p>178.447,500</p> <hr/> <p>7.137,900</p> <hr/> <p>185.585,400</p> <hr/> <p style="color: red;">-185.585,400</p> <hr/> <p>556.756,200</p> <hr/> <p>556.756,200</p> | | <p>2,22</p> | <p>1.235.998,76</p> |
| 8205 PM.MR.A.3102.D | <p>Sovrapprezzo alla voce PM.MR.A.3102.C per vari eseguiti di punta con avanbecco ed eventuale retrobecco.</p> <p>VARO TRAVATA METALLICA</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO TRAVATA L=50.00m</p> <p>3 * 185585,40</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | | <p>556.756,200</p> <hr/> <p>556.756,200</p> | | <p>0,15</p> | <p>83.513,43</p> |
| Totale VI9 - Travi d'impalcato in acciaio Euro | | | | | 1.360.430,71 | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12B - da P28 a P31 + (imp. 3 Acc./Cls. 50m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|---|---|------|-----------|--------|-----------|--|
| 8240 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | | |
| | GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI GENERALI | | | | | |
| | LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m | | | | | |
| | AREA SEZIONE NETTA SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=4.00 m^2 | | | | | |
| | Lunghezza totale Lu=49.85m | | | | | |
| | PREDALLE CENTRALI - La=3.05 sp. 5cm | | | | | |
| | PREDALLE LATERALI - La=2.80 sp. 5cm | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO | | | | | | |
| 1 * 49,85 * 4,25 | | | 211,86 | | | |
| PREDALLES | | | | | | |
| 1 * 49,85 * (2,80+3,05+2,80) * 0,05 | | | 21,56 | | | |
| Totale parziale | | m³ | 233,42 | | | |
| A dedurre | | | | | | |
| 233,42 | | | -233,42 | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| CALCOLO GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES | | | | | | |
| 3 * 233,42 | | | 700,26 | | | |
| Totale | | m³ | 700,26 | 121,28 | 84.927,53 | |
| 8245 BA.CZ.A.3 02.G | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C35/45 N/mm2 | | | | | |
| | VELETTE | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI GENERALI | | | | | |
| | VELETTE - H=1.01m sp. 9cm | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | VELETTE | | | | | |
| | 2 * 49,85 * 0,09 * 1,01 | | | 9,06 | | |
| | Totale parziale | | m³ | 9,06 | | |
| | A dedurre | | | | | |
| 9,06 | | | -9,06 | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| CALCOLO VELETTE | | | | | | |
| 3 * 9,06 | | | 27,18 | | | |
| Totale | | m³ | 27,18 | 129,90 | 3.530,68 | |
| 8260 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. | | | | | |
| | ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE vedi ART.RIF - BA.CZ.A.3 02.F + BA.CZ.A.3 02.G | | | | | |
| | 727,44 | | 727,44 | | | |
| Totale | | m³ | 727,44 | 5,39 | 3.920,90 | |
| 8270 BA.CZ.A.3 05.F | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 20 e fino a m. 24 | | | | | |
| | IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=50.00 | | | | | |
| | CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12B - da P28 a P31 + (imp. 3 Acc./Cls. 50m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|------------------------|--|--|----------------|-------------|---------|------------|
| 8250 BA.CZ.A.3 09.B | DATI GENERALI SEZIONE SOLETTA IN MEZZERIA H=44cm LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=4.25 m ² Lunghezza totale Lu=49.85m PREDALLE CENTRALI - La=3.05m sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.80 sp. 5cm VELETTE - H=1.01m sp. 9cm ----- CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO FRONTALI 2 * 4,25 MURETTI PARABALLAST 2 * 49,85 * (2*0,75) PREDALLES 1 * 49,85 * ((2,80+3,05+2,80)+(6*0,05)) VELETTE 2 * 49,85 * (2*(0,09+1,01)) ----- A dedurre 823,55 A sommare ----- CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE P28-P31 3 * 823,55 ----- Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=50.00 ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE ----- DATI GENERALI INCIDENZA ARMATURA SOLETTA 200kg/m3 INCIDENZA ARMATURA PREDALLES 60kg/m3 INCIDENZA ARMATURA VELETTA 20kg/m3 ----- GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO 200 * 49,85 * 4,00 PREDALLES 60 * 49,85 * (2,80+3,05+2,80) * 0,05 VELETTE 20 * (2*49,85) * 0,09 * 1,01 ----- A dedurre 41354,863 A sommare ----- CALCOLO ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE 3 * 41354,863 | | | | | |
| | Totale parziale | m ² | 823,55 | | | |
| | | | | 8,50 | | |
| | | | | 149,55 | | |
| | | | | 446,16 | | |
| | | | | 219,34 | | |
| | | | | 823,55 | | |
| | | | | -823,55 | | |
| | | | | 2.470,65 | | |
| | | Totale | m ² | 2.470,65 | 26,12 | 64.533,38 |
| | | | | 39.880,000 | | |
| | | | | 1.293,608 | | |
| | | | | 181,255 | | |
| | | Totale parziale | kg | 41.354,863 | | |
| | | | | -41.354,863 | | |
| | | | | 124.064,589 | | |
| | | Totale | kg | 124.064,589 | 1,00 | 124.064,59 |
| | 8280 | Fornitura e posa in opera di coprigiunto trasver sale impermeabile e dielettrico, per escursioni | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12B - da P28 a P31 + (imp. 3 Acc./Cls. 50m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|--|--------|-----------|--------|----------|
| BA.OP.A.3 10.A | orizzontali fino a 30 mm GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse pila vasca FS 4 * 4,50 | | 18,00 | | |
| | | Totale | 18,00 | 255,89 | 4.606,02 |
| 8290 BA.OP.A.3 10.B | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre i 30 mm GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse pila vasca FS 4 * 4,50 * ((130+130-30)) | | 4.140,00 | | |
| | | Totale | 4.140,00 | 1,62 | 6.706,80 |
| 8300 BA.OP.A.3 11.A | Fornitura e posa in opera di piattabanda dielettrica per muretti laterali paraballast e marciapiedi, per escursioni fino a 30 mm PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse spalla e/o pila muretti paraballast ((2)*4) * 1,50 camminamento+cordoli ((2)*4) * ((1,78+0,82)) | | 12,00 | | |
| | | | 20,80 | | |
| | | Totale | 32,80 | 58,32 | 1.912,90 |
| 8310 BA.OP.A.3 11.B | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre 30 mm PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse pila muretti paraballast ((2)*4) * 1,50 * ((130+130-30)) camminamento+cordoli ((2)*4) * ((1,78+0,82)) * ((130+130-30)) | | 2.760,00 | | |
| | | | 4.784,00 | | |
| | | Totale | 7.544,00 | 0,17 | 1.282,48 |
| 8320 BA.OP.A.3 12.A | Fornitura e posa in opera di scossalina , dello spessore non inferiore a 2 mm SCOSSALINA GIUNTI D'IMPALCATO DATI Larghezza Impalcato La=9.70 | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12B - da P28 a P31 + (imp. 3 Acc./Cls. 50m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|---|------|-----------|--------|-------------------|
| | in asse pila 4 * 9,70 | | 38,80 | | |
| | Totale | m | 38,80 | 35,56 | 1.379,73 |
| | Totale VIA - Soletta di completamento Euro | | | | 296.865,01 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12B - da P28 a P31 + (imp. 3 Acc./Cls. 50m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|---------------------------------|--|----------------|-----------|-----------|----------|--|
| 8470 BA.CZ.C.1103.E | Fornitura di cunicoli per la protezione di cavi a due gole da 140 e 180 mm, di profondità interna 400 mm con fondo a spessore maggiorato, per viadotto o g | | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | 1 PER BINARIO AREA SEZIONE CANALETTA A=0.0841m ² | | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=50m | | | | | |
| | 1 * 50 | | | 50,00 | | |
| | Totale parziale | m | | 50,00 | | |
| | A dedurre | | | -50,00 | | |
| | 50 | | | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | | |
| 3 * 50 | | | 150,00 | | | |
| Totale | m | | 150,00 | 31,15 | 4.672,50 | |
| 8480 BA.CZ.C.2101.K | Posa in opera di cunicoli in cemento delle dimensioni di 400x100 mm. | | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | VEDI RIF. ART. BA.CZ.C.1103.E | | | | | |
| 150 | | | 150,00 | | | |
| Totale | m | | 150,00 | 14,20 | 2.130,00 | |
| 8440 BA.OP.A.3 18.A | Strato protettivo in conglomerato bituminoso dello spessore non inferiore a 5 cm | | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE CON STRATO DI CONGLOMERATO BITUMINOSO VASCA (50mm) | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=50.00m | | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =4.60m 1 * 50 * 4,60 | | | 230,00 | | |
| | Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 50 * (1,93+1,93) | | | 193,00 | | |
| | Totale parziale | m ² | | 423,00 | | |
| | A dedurre | | | -423,00 | | |
| | 423,0 | | | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA | | | | | | |
| 3 * 423,0 | | | 1.269,00 | | | |
| Totale | m ² | | 1.269,00 | 5,92 | 7.512,48 | |
| 8500 BA.OP.A.3 20.A | Fornitura e posa in opera di profilati di acciaio per parapetti, mensole e simili | | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=50m | | | | | |
| | IPE 100 p=8,1 kg/m, 1 MONTANTE OGNI 1.50m PER LATO (2*8,1) * (50/1,5) * 1,05 | | | 566,994 | | |
| | PIASTRA DI BASE 200x150x10 p=2,36 kg (2*2,36) * (50/1,5) | | | 157,332 | | |
| | PIASTRA DI BASE CON FUNZIONE DI PARAPIEDE 200x5mm p=7,85 kg/m (2*7,85) * 50 | | | 785,000 | | |
| | Totale parziale | kg | | 1.509,326 | | |
| | 10% per bulloni, tirafondi e saldature 1509,326*10% | | | 150,933 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12B - da P28 a P31 + (imp. 3 Acc./Cls. 50m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|--|------|-----------|------------|-----------|
| | Totale generale | kg | 1.660,259 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 1660,259 | | | -1.660,259 | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | PARAPETTI PER IMPALCATO | | | | |
| | 3 * 1660,259 | | 4.980,777 | | |
| | Totale | kg | 4.980,777 | 1,95 | 9.712,52 |
| 8510 BA.OP.A.3 21.A | Fornitura e posa in opera di tubi di acciaio doppiamente zincati a caldo per parapetti, mensole e simili | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=50m | | | | |
| | 4 TUBI D=42,4 sp 2,9 p=2,35 kg/m PER LATO (2*4*2,35) * 50 | | 940,000 | | |
| | Totale parziale | kg | 940,000 | | |
| | 10% per bulloni, e saldature 940*10% | | 94,000 | | |
| | Totale generale | kg | 1.034,000 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 1034 | | | -1.034,000 | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | PARAPETTI PER IMPALCATO | | | | |
| | 3 * 1034 | | 3.102,000 | | |
| | Totale | kg | 3.102,000 | 2,11 | 6.545,22 |
| 8420 BA.OP.A.3107.A | Impermeabilizzazione di impalcato a mezzo di manto impermeabile sintetico eseguito con membrana : per 3 mm di spessore | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=50.00m | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =4.60m 50 * 4,60 | | 230,00 | | |
| | Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 50 * (1,93+1,93) | | 193,00 | | |
| | Totale parziale | m² | 423,00 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 423,0 | | | -423,00 | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm | | | | |
| | 3 * 423,0 | | 1.269,00 | | |
| | Totale | m² | 1.269,00 | 20,45 | 25.951,05 |
| 8430 BA.OP.A.3107.B | Sovraprezzo alla precedente sottovoce A per ogni mm in più richiesto rispetto allo spessore di 3 mm | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=50.00m | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =4.60m 1 * 50 * 4,60 | | 230,00 | | |
| | Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 50 * (1,93+1,93) | | 193,00 | | |
| | Totale parziale | m² | 423,00 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12B - da P28 a P31 + (imp. 3 Acc./Cls. 50m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|---|----------------|------------------------------------|--------|----------|
| | A dedurre 423,0 A sommare ----- | | -423,00 | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm 3 * 423,0 Totale | m ² | 1.269,00 ----- 1.269,00 | 3,84 | 4.872,96 |
| 8540 BA.PS.A.3 33.A | Fornitura e posa in opera di grigliato metallico, in acciaio zincato, per copertura di pozzetti, cunicoli e simili ISPEZIONABILITA' SU PULVINO GRIGLIATO PER PIANEROTTOLO PER DISCESA DELLA SCALA OGNI 3 CAMPATE STANDARD 190x120cm Grigliato tipo keller da 35kg/mq (2*2) * 1,90 * 1,20 * 35 Totale | kg | 319,200 ----- 319,200 | 2,18 | 695,86 |
| 8460 IT.TU.E.3002.E | Fornitura e posa in opera di tubazione in PVC -U conforme alla norma UNI EN 1401-1 - diametro esterno 250 mm. TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 ----- DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI Lunghezza Impalcato Lu=50m SOTTO SOLETTA - DN250 2 * 50 DISCENDENTE SULLE PILE - DN250 2 * 10 Totale parziale | m | 100,00 20,00 ----- 120,00 | | |
| | A dedurre 120 A sommare ----- | | -120,00 | | |
| | TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 3 * 120 Totale | m | 360,00 ----- 360,00 | 25,65 | 9.234,00 |
| 8520 OM.ME.C.3 25.A | Fornitura e posa in opera di scala in ferro ISPEZIONABILITA' SU PULVINO SCALE DI DISCESA OGNI 3 CAMPATE- COMPRESO TELAIO COMPLETO AL PULVINO E BOTOLA IN METALLO - 180 kg/ml ALTEZZA STANDARD DI DISCESA H=3.10m (2*2) * 180 * 3,10 Totale | kg | 2.232,000 ----- 2.232,000 | 3,98 | 8.883,36 |
| 8530 OM.ME.C.3 25.B | Sovrapprezzo alla voce quando anziché la verniciatura è richiesta la zincatura ISPEZIONABILITA' SU PULVINO SCALE DI DISCESA OGNI 3 CAMPATE- COMPRESO TELAIO COMPLETO AL PULVINO E BOTOLA IN METALLO - 180 kg/ml ALTEZZA STANDARD DI DISCESA H=3.10m (2*2) * 180 * 3,10 Totale | kg | 2.232,000 ----- 2.232,000 | 0,22 | 491,04 |
| 8490 SS.CE.C.3102.B | Fornitura e posa in opera in corrispondenza dei muretti paraballast di tubo 140x140 sp. 3 mm provvisto di griglia e rete in acciaio keller. TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT ----- DATI | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12B - da P28 a P31 + (imp. 3 Acc./Cls. 50m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISIVE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|---|--|--------|-----------|--------|------------------|----------|
| 8450 VAT.RS3E.A01.0 9.0017 | 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=50m 2 * (50/3) | | 33,34 | | | |
| | Totale parziale | Cad | 33,34 | | | |
| | A dedurre 33,34 | | -33,34 | | | |
| | A sommare | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT 3 * 33,34 | | | 100,02 | | |
| | Totale | Cad | 100,02 | | 16,14 | 1.614,32 |
| | Fornitura e posa in opera pluviale flangiato in PVC DN160 (L=0,50 m) grigliato metallico zincato a caldo (250x250mm) controtelaio speciale zincato costituito da: controtelaio e di manicotto flangiato - Tipo "mexicano" per innesto del pluviale | | | | | |
| | PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| DATI | | | | | | |
| 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=50m 2 * (50/3) | | | 33,34 | | | |
| Totale parziale | Cad | 33,34 | | | | |
| A dedurre 33,34 | | -33,34 | | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA 3 * 33,34 | | | 100,02 | | | |
| Totale | Cad | 100,02 | | 21,54 | 2.154,43 | |
| Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro | | | | | 84.469,74 | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12C - da P32 a P34 + (n.4 imp. Acc./Cls. 40m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|---|--------|------------|
| 51255 BA.CZ.A.3 01.A | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C12/15 N/mm2 CORDOLO PARATIE 80x40 PILA 32 50,54 * (0,8+0,1+0,1) * 0,1 Totale | m ³ | 5,05 5,05 | 80,31 | 405,57 |
| 51265 BA.CZ.A.3 01.E | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C28/35 N/mm2 CORDOLO PARATIE 80x40 PILA 32 50,54 * 0,8 * 0,40 Totale | m ³ | 16,17 16,17 | 109,75 | 1.774,66 |
| 51275 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. vedi quantità art. BA.CZ.A.3 01.E 16,17 Totale | m ³ | 16,17 16,17 | 5,39 | 87,16 |
| 51295 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e simili CORDOLO PARATIE 80x40 PILA 32 2 * 50,54 * 0,4 Totale | m ² | 40,43 40,43 | 10,09 | 407,94 |
| 51235 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. INC PILE - 130 kg/mc PILA 32 9 * 35 * (,75*,75*3,1416) * 130 PILA 33 9 * 35 * (,75*,75*3,1416) * 130 PILA 34 9 * 35 * (,75*,75*3,1416) * 130 OPERE PROVVISORIALI P32 84 * 24 * (0,25^2*3,1416) * 130 Totale | kg | 72.358,650 72.358,650 72.358,650 51.367,680 268.443,630 | 1,00 | 268.443,63 |
| 51285 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. CORDOLO PARATIE 80x40- 100 kg/mc vedi quantità art. BA.CZ.A.3 01.E 100 * 16,17 Totale | kg | 1.617,000 1.617,000 | 1,00 | 1.617,00 |
| 51335 BA.DE.A.5 33.A | Rimozione d'opera di elementi strutturali di acciaio comprese le rotaie e i profilati in genere. Travi di ripartizione Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 10697,66 Totale | kg | 10.697,660 10.697,660 | 0,03 | 320,93 |
| 51355 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi vedi quantità art BA.PD.A.3 05.D 945 * (0,75^2*3,1416) vedi quantità artBA.PD.A.3 03.B 2016 * (0,25^2*3,1416) Totale | m ³ | 1.672,65 403,20 2.075,85 | 0,26 | 539,72 |
| 51225 BA.PD.A.3 03.B | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro del diametro est. non inferiore a 500 mm OPERE PROVVISORIALI P32 84 * 24 Totale | m | 2.016,00 2.016,00 | 55,88 | 112.654,08 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12C - da P32 a P34 + (n.4 imp. Acc./Cls. 40m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|------------|--------|-------------------|
| 51215 BA.PD.A.3 05.D | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro, del diametro non inferiore a 1500 mm | | | | |
| | PILA 32 9 * 35 | | 315,00 | | |
| | PILA 33 9 * 35 | | 315,00 | | |
| | PILA 34 9 * 35 | | 315,00 | | |
| | Totale | m | 945,00 | 221,96 | 209.752,20 |
| 51345 BA.PD.A.3 19.A | Formazione di colonne di terreno consolidato, del diametro reso di almeno 50 cm | | | | |
| | PILA 32 84 * 19 | | 1.596,00 | | |
| | Totale | m | 1.596,00 | 41,11 | 65.611,56 |
| 51315 FA.OM.A.1001.B | Acciaio in profilati, della qualità S 275, lavorato per carpenteria metallica in genere. | | | | |
| | Travi di ripartizione | | | | |
| | travi HEB400 kg/ml 155.00 | | | | |
| | Pila 32 50,54 * 155 | | 7.833,700 | | |
| | Puntoni diam.mm.254 s.mm.20 kg/ml 115.00 | | | | |
| | Pila 32 (4*1) * 5,66 * 115 | | 2.603,600 | | |
| | Totale parziale | kg | 10.437,300 | | |
| | 10% per pezzi speciali, saldature, bullonature etc etc (10%) * 2603,6 | | 260,360 | | |
| | Totale generale | kg | 10.697,660 | | |
| | Totale | kg | 10.697,660 | 1,80 | 19.255,79 |
| 51325 FA.OM.A.2001.A | Posa in opera di elementi in acciaio di cui alle voci FA.OM.A.1001 - FA.OM.A.1002 | | | | |
| | Travi di ripartizione | | | | |
| | Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 10697,66 | | 10.697,660 | | |
| | Totale | kg | 10.697,660 | 0,99 | 10.590,68 |
| | Totale VI2 - Pali o pozzi Euro | | | | 691.460,92 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12C - da P32 a P34 + (n.4 imp. Acc./Cls. 40m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|--|--------|------------|
| 51435 BA.CZ.A.3 01.A | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C12/15 N/mm2 PILA 32 12,40 * 12,40 * 0,20 PILA 33 12,40 * 12,4 * 0,20 PILA 34 12,40 * 12,40 * 0,20 Totale | m ³ | 30,75 30,75 30,75 92,25 | 80,31 | 7.408,60 |
| 51445 BA.CZ.A.3 01.E | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C28/35 N/mm2 PILA 32 12 * 12 * 3 PILA 33 12 * 12 * 3 PILA 34 12 * 12 * 3 Totale | m ³ | 432,00 432,00 432,00 1.296,00 | 109,75 | 142.236,00 |
| 51455 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. vedi quantità art BA.CZ.A.3 01.E 1296 Totale | m ³ | 1.296,00 1.296,00 | 5,39 | 6.985,44 |
| 51475 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e simili PILA 32 2 * (12+12) * 3 PILA 33 2 * (12+12) * 3 PILA 34 2 * (12+12) * 3 Totale | m ² | 144,00 144,00 144,00 432,00 | 10,09 | 4.358,88 |
| 51465 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. INC PILE 140kg/mc PILA 32 140 * 12 * 12 * 3 PILA 33 140 * 12 * 12 * 3 PILA 34 140 * 12 * 12 * 3 Totale | kg | 60.480,000 60.480,000 60.480,000 181.440,000 | 1,00 | 181.440,00 |
| 51425 BA.MT.A.3 29.A | Riempitivi vari e sistemazione superficiale con regolarizzazione delle pendenze, con terre provenienti dagli scavi quantità scavi (vedi quantità BA.MT.C.0101.A) 4979,38 a dedurre volume fondazioni interrato quantità art BA.CZ.A.3 01.A -1 * 92,25 quantità art BA.CZ.A.3 01.E -1 * 1296 a dedurre volume elevazioni interrato -1 * 456,89 Totale | m ³ | 4.979,38 -92,25 -1.296,00 -456,89 3.134,24 | 0,90 | 2.820,82 |
| 51855 BA.MT.A.3002.A | Scavo di fondazione in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi PILA 33 ((933,7+143,81)/2) * 6,18 PILA 34 ((628,95+143,81)/2) * 4,27 Totale | m ³ | 3.329,54 1.649,84 4.979,38 | 3,42 | 17.029,48 |
| 51375 BA.MT.A.3003.A | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi fino alla profondità di 2 m PILA 32 153,76 * 2 Totale | m ³ | 307,52 307,52 | 3,27 | 1.005,59 |
| 51385 BA.MT.A.3003.B | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 2 m e fino a 4 m PILA 32 153,76 * 2 Totale | m ³ | 307,52 307,52 | 3,76 | 1.156,28 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12C - da P32 a P34 + (n.4 imp. Acc./Cls. 40m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|---|--------|-------------------|
| 51395 BA.MT.A.3003.C | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 4 m e fino a 6 m PILA 32 153,76 * 2 | | 307,52 | | |
| | Totale | m ³ | 307,52 | 5,14 | 1.580,65 |
| 51405 BA.MT.A.3003.D | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 6 m e fino a 8 m PILA 32 153,76 * ,4 | | 61,50 | | |
| | Totale | m ³ | 61,50 | 5,92 | 364,08 |
| 51415 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi vedi quantità art BA.MT.A.3002.A 4979,38 vedi quantità art BA.MT.A.3003.A 307,52 vedi quantità art BA.MT.A.3003.B 307,52 vedi quantità art BA.MT.A.3003.C 307,52 vedi quantità art BA.MT.A.3003.D 61,50 | | 4.979,38 307,52 307,52 307,52 61,50 | | |
| | Totale | m ³ | 5.963,44 | 0,26 | 1.550,49 |
| | Totale VI3 - Fondazioni Euro | | | | 367.936,31 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12C - da P32 a P34 + (n.4 imp. Acc./Cls. 40m)

VI5 - Pile

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------------|---|----------------|-------------|--------|-------------------|
| 51495 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 PILA 32 (2,25*2,25*3,1416) * 14,40 PILA 33 (2,25*2,25*3,1416) * 13,90 PILA 34 (2,25*2,25*3,1416) * 11,50 Totale | m ³ | 632,82 | 121,28 | 76.748,41 |
| 51505 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. Vedi quantità art BA.CZ.A.3 02.F 632,82 Totale | m ³ | 632,82 | 5,39 | 3.410,90 |
| 51525 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 PILA 32 14,14 * 4 PILA 33 14,14 * 4 PILA 34 14,14 * 4 Totale | m ² | 169,68 | 13,46 | 2.283,89 |
| 51535 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 PILA 32 14,14 * 4 PILA 33 14,14 * 4 PILA 34 14,14 * 4 Totale | m ² | 169,68 | 16,40 | 2.782,75 |
| 51545 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 PILA 32 14,14 * 4 PILA 33 14,14 * 4 PILA 34 14,14 * (11,50-8) Totale | m ² | 162,61 | 18,53 | 3.013,16 |
| 51555 BA.CZ.A.3 05.D | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m.12 e fino a m. 16 PILA 32 14,14 * 2,4 PILA 33 14,14 * 1,90 Totale | m ² | 60,81 | 21,38 | 1.300,12 |
| 51515 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. - incidenza 180 Kg/mc PILA 32 180 * (2,25*2,25*3,1416) * 14,40 PILA 33 180 * (2,25*2,25*3,1416) * 13,90 PILA 34 180 * (2,25*2,25*3,1416) * 11,50 Totale | kg | 113.936,256 | 1,00 | 113.936,26 |
| Totale VI5 - Pile Euro | | | | | 203.475,49 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12C - da P32 a P34 + (n.4 imp. Acc./Cls. 40m)

VI6 - Pulvini

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|------------|--------|------------------|
| 60265 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | |
| | PILA 32 5,30 * 6,50 * 2,20 | | 75,79 | | |
| | PILA 33 5,30 * 6,50 * 2,20 | | 75,79 | | |
| | PILA 34 5,30 * 6,50 * 2,20 | | 75,79 | | |
| | Totale | m ³ | 227,37 | 121,28 | 27.575,43 |
| 60275 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. Vedi quantità art. BA.CZ.A.3 02.F 227,37 | | | | |
| | Totale | m ³ | 227,37 | 5,39 | 1.225,52 |
| 60305 BA.CZ.A.3 05.D | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m.12 e fino a m. 16 PILA 32- 34 3 * (2*(5,30+6,50)) * 2,20 fondello 3 * 5,30 * 6,50 - a detrarre ingombro fusto -3 * 15,53 | | | | |
| | Totale | m ² | 212,52 | 21,38 | 4.543,68 |
| 60285 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. incidenza pile cilindriche180 kg/mc Vedi quantità art. BA.CZ.A.3 02.F 180 * 227,37 | | | | |
| | Totale | kg | 40.926,600 | 1,00 | 40.926,60 |
| | Totale VI6 - Pulvini Euro | | | | 74.271,23 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario
VI12C - da P32 a P34 + (n.4 imp. Acc./Cls. 40m)
VI7 - Apparecchi di appoggio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|---|------|-----------|-----------|-------------------|
| 11340 BA.OP.A.3106.A | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio di tipo multidirezionale in acciaio teflon, per ogni KN di carico nominale verticale APPOGGI MULTIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 7000kN ----- LATO MOBILE (n° app. x n° imp. x kN) 2 * 4 * 7000 <div style="text-align: right;">Totale</div> | kN | 56.000,00 | 0,46 | 25.760,00 |
| | | | 56.000,00 | | |
| 11320 VAT.RS3E.A01.0 9.0005 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo VINCOLO MECCANICO, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcati a singolo binario a sez. mista in Acc/Cls. L=40m - Lc=38,0m" IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40m DISPOSITIVO MECCANICO DATI CARICO ORIZZONTALE TRASVERSALE - Ht = 4000kN ----- LATO FISSO (n° app. x n° imp.) 1 * 4 LATO MOBILE (n° app. x n° imp.) 1 * 4 <div style="text-align: right;">Totale</div> | Cad | 4,00 | 5.412,00 | 43.296,00 |
| | | | 4,00 | | |
| | | | 8,00 | | |
| | | | 8,00 | | |
| 11330 VAT.RS3E.A01.0 9.0006 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo UNIDIREZIONALE, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcati a singolo binario a sez. mista in Acc/Cls. L=40m - Lc=38,0m " IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40m APPOGGI UNIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V =7000kN CARICO ORIZZONTALE TRASVERSALE- Ht =4000kN ----- LATO FISSO (n° app. x n° imp.) 2 * 4 <div style="text-align: right;">Totale</div> | Cad | 8,00 | 14.224,00 | 113.792,00 |
| | | | 8,00 | | |
| | | | 8,00 | | |
| Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro | | | | | 182.848,00 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12C - da P32 a P34 + (n.4 imp. Acc./Cls. 40m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|-----------|--------|----------|
| 11360 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | |
| | CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI PER PILA | | | | |
| | DATI LATO ACC./CLS. | | | | |
| | 4 BAGGIOLI INTEGRATI | | | | |
| | 4 * 1,50 * 1,35 * 0,25 | | | 2,03 | |
| | 2 RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | |
| | 2 * 1,50 * ((0,73+0,60)/2) * 0,70 | | | 1,41 | |
| | 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. | | | | |
| | 2 * 3,40 * 0,65 * 0,80 | | | 3,54 | |
| | Totale parziale | m ³ | 6,98 | | |
| A dedurre | | | | | |
| 6,98 | | | -6,98 | | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| | CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI da pila 32 a pila 34 | | | | |
| | 3 * 6,98 | | | 20,94 | |
| Totale | m ³ | 20,94 | | 121,28 | 2.539,60 |
| 11370 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. | | | | |
| | ARMATURA ELEVAZIONE BAGGIOLI E RITEGNI PILA vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F | | | | |
| | 20,94 | | | 20,94 | |
| Totale | m ³ | 20,94 | | 5,39 | 112,87 |
| 11390 BA.CZ.A.3 05.E | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m.16 e fino a m. 20 | | | | |
| | CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI PER PILA | | | | |
| | DATI LATO ACC./CLS. | | | | |
| | 4 BAGGIOLI INTEGRATI | | | | |
| | 4 * ((1,50+1,35)) * 0,25 | | | 2,85 | |
| | 2 RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | |
| | 2 * 1,50 * 0,70 | | | 2,10 | |
| | 2 * ((0,73+0,60)/2) * 0,70 | | | 0,94 | |
| | 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. | | | | |
| | 2 * 3,40 * 0,65 * 0,80 | | | 3,54 | |
| 4 * 0,65 * 0,80 | | | 2,08 | | |
| Totale parziale | m ² | 11,51 | | | |
| A dedurre | | | | | |
| 11,51 | | | -11,51 | | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| | CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI P32 e P34 | | | | |
| | 3 * 11,51 | | | 34,53 | |
| Totale | m ² | 34,53 | | 23,14 | 799,02 |
| 11380 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | | | | |
| | ARMATURE BAGGIOLI E RITEGNI PILA - INCIDENZA 300kg/m3 | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12C - da P32 a P34 + (n.4 imp. Acc./Cls. 40m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|--|--|--------|-----------|--------|------------------|
| 11430 BA.CZ.A.3 16.A | vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F 20,94 * 300 Fornitura e posa in opera di malte reoplastiche INGHISAGGIO PILA 32 A 34 RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*3) * 0,50 * 0,92 * (1000*0,03) RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*3) * 0,50 * 1,11 * (1000*0,03) | Totale | 6.282,000 | 1,00 | 6.282,00 |
| | | | 6.282,000 | | |
| | | | 6.282,000 | | |
| 11420 BA.OP.A.3 06.A | Fornitura e posa in opera dei dispositivi di ancoraggio dei ritegni antisismici LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO PER RITEGNO PILA 32 A 34 RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*3) * 0,50 * 0,92 * (7850*0,01) RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*3) * 0,50 * 1,11 * (7850*0,01) | Totale | 165,60 | 0,80 | 292,32 |
| | | | 199,80 | | |
| | | | 365,40 | | |
| 11440 BA.OP.A.3 07.A | Fornitura e posa in opera di cuscinetti di appoggio elastomerici armati CUSCINETTI NEOPRENE ARMATO PILA 32 A 34 RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*3) * 0,50 * 0,92 * (1000*0,03) RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*3) * 0,50 * 1,11 * (1000*0,03) | Totale | 433,320 | 3,91 | 3.738,47 |
| | | | 522,810 | | |
| | | | 956,130 | | |
| 11450 BA.OP.A.3 07.C | Sovrapprezzo per apparecchi d'appoggio elastomerici aventi una dimensione inferiore a 10 dmc. CUSCINETTI IN GOMMA ELASTOMERICA ARMATA PER RITEGNO Ritegno longitudinale centrale su Spalle e pile DATI ----- RIF.ART. BA.OP.A.3 07.A 138,60 | Totale | 69,30 | 62,14 | 8.612,60 |
| | | | 69,30 | | |
| | | | 138,60 | | |
| Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro | | | 138,60 | 18,64 | 2.583,50 |
| | | | | | 24.960,38 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12C - da P32 a P34 + (n.4 imp. Acc./Cls. 40m)

VI9 - Travi d'impalcato in acciaio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|-------------|--------------|---------------------|
| 11470 PM.MR.A.3 03.A | <p>Grigliato alveolare in acciaio S185 UNI EN 10025:2005 zincato a caldo, in opera.</p> <p>IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40.00</p> <p>Grigliato alveolare in acciaio S185 UNI EN 10025:2005 zincato a caldo, con maglia da mm 30x30, piatto portante da mm 30x3, asta secondaria da mm 20x3, pressato, elettrofuso, elettrosaldato, oppure di altro tipo ma di equivalenti caratteristiche geometriche, nonché di peso e di portata non inferiore a quelli relativi al tipo sopraindicato compresi gli organi di attacco pure in acciaio zincato a caldo, in opera.</p> <p>CAMPATA N°1 L=39.85m</p> <p>1 * 39,85 * 2,5</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 99,63</p> <p>A sommare -----</p> <p>CALCOLO GRIGLIATO IMPALCATI RETICOLARI</p> <p>4 * 99,63</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | | | | |
| | | | 99,63 | | |
| | | m² | 99,63 | -99,63 | |
| | | | 398,52 | | |
| | | m² | 398,52 | 109,44 | 43.614,03 |
| 11460 PM.MR.A.3102.C | <p>Acciaio UNI EN 10025 nuovo di ogni specie, fornito e lavorato, in opera, della qualità S275J2 e S275J0 e S355J2 e S355J0.</p> <p>IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40.00</p> <p>TRAVATA METALLICA</p> <p>DATI</p> <p>PORTATA TEORICA 38.00mt</p> <p>PESO TRAVATA RETICOLARE 32 kN/m = 3263.04</p> <p>3263,04 * 40</p> <p>incremento per saldature e bullonature 4%</p> <p>130521,60*4%</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 135742,464</p> <p>A sommare -----</p> <p>CALCOLO TRAVATA</p> <p>4 * 135742,464</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | | | | |
| | | | 130.521,600 | | |
| | | | 5.220,864 | | |
| | | kg | 135.742,464 | -135.742,464 | |
| | | | 542.969,856 | | |
| | | kg | 542.969,856 | 2,22 | 1.205.393,08 |
| | Totale VI9 - Travi d'impalcato in acciaio Euro | | | | 1.249.007,11 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12C - da P32 a P34 + (n.4 imp. Acc./Cls. 40m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|---|--------|-----------|
| 11480 BA.CZ.A.3 02.F | <p>Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2</p> <p>GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES</p> <p>-----</p> <p>DATI GENERALI LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE NETTA SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=4.00 m^2 Lunghezza totale Lu=39.85m PREDALLE CENTRALI - La=3.65 sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.80 sp. 5cm</p> <p>-----</p> <p>GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO 1 * 39,85 * 4,25 PREDALLES 1 * 39,85 * (2,80+3,05+2,80) * 0,05</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 186,60 A sommare</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES 4 * 186,60</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m³ | <p>169,36</p> <p>17,24</p> <p>186,60</p> <p>-186,60</p> <p>746,40</p> <p>746,40</p> | 121,28 | 90.523,39 |
| 11485 BA.CZ.A.3 02.G | <p>Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C35/45 N/mm2</p> <p>VELETTE</p> <p>-----</p> <p>DATI GENERALI VELETTE - H=1.01m sp. 9cm</p> <p>-----</p> <p>VELETTE 2 * 39,85 * 0,09 * 1,01</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 7,24 A sommare</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO VELETTE 4 * 7,24</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m³ | <p>7,24</p> <p>7,24</p> <p>-7,24</p> <p>28,96</p> <p>28,96</p> | 129,90 | 3.761,90 |
| 11500 BA.CZ.A.3 03.B | <p>Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3.</p> <p>ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE vedi ART.RIF - BA.CZ.A.3 02.F + BA.CZ.A.3 02.G 775,36</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m³ | <p>775,36</p> <p>775,36</p> | 5,39 | 4.179,19 |
| 11530 BA.CZ.A.3 05.E | <p>Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m.16 e fino a m. 20</p> <p>IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40.00 CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE</p> <p>-----</p> | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12C - da P32 a P34 + (n.4 imp. Acc./Cls. 40m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|---|--------|------------|
| | DATI GENERALI SEZIONE SOLETTA IN MEZZERIA H=44cm LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=4.25 m ² Lunghezza totale Lu=39.85m PREDALLE CENTRALI - La=3.05m sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.80 sp. 5cm VELETTE - H=1.01m sp. 9cm ----- | | | | |
| | CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO FRONTALI 2 * 4,25 MURETTI PARABALLAST 2 * 39,85 * (2*0,75) PREDALLES 1 * 39,85 * ((2,80+3,05+2,80)+(6*0,05)) VELETTE 2 * 39,85 * (2*(0,09+1,01)) <div style="text-align: right;">Totale parziale</div> | | 8,50 119,55 356,66 175,34 660,05 | | |
| | A dedurre 660,05 A sommare ----- | | -660,05 | | |
| | CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE P31-P35 4 * 660,05 <div style="text-align: right;">Totale</div> | | 2.640,20 2.640,20 | | |
| 11490 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40.00 ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE ----- | | | | |
| | DATI GENERALI INCIDENZA ARMATURA SOLETTA 200kg/m ³ INCIDENZA ARMATURA PREDALLES 60kg/m ³ INCIDENZA ARMATURA VELETTA 20kg/m ³ ----- | | | | |
| | GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO 200 * 39,85 * 4,00 PREDALLES 60 * 39,85 * (2,80+3,05+2,80) * 0,05 VELETTE 20 * (2*39,85) * 0,09 * 1,01 <div style="text-align: right;">Totale parziale</div> | | 31.880,000 1.034,108 144,895 33.059,003 | | |
| | A dedurre 33059,003 A sommare ----- | | -33.059,003 | | |
| | CALCOLO ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE 4 * 33059,003 <div style="text-align: right;">Totale</div> | | 132.236,012 132.236,012 | | |
| | | | | 23,14 | 61.094,23 |
| | | | | 1,00 | 132.236,01 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12C - da P32 a P34 + (n.4 imp. Acc./Cls. 40m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|-----------|--------|----------|
| 11540 BA.OP.A.3 10.A | Fornitura e posa in opera di coprigiunto trasver sale impermeabile e dielettrico, per escursioni orizzontali fino a 30 mm GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 vasca FS in asse pila 3 * 4,50 | | | | |
| | Totale | m | 13,50 | | |
| | | | 13,50 | 255,89 | 3.454,52 |
| 11550 BA.OP.A.3 10.B | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre i 30 mm GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 vasca FS in asse pila 3 * 4,50 * ((130+130-30)) | | | | |
| | Totale | m | 3.105,00 | | |
| | | | 3.105,00 | 1,62 | 5.030,10 |
| 11560 BA.OP.A.3 11.A | Fornitura e posa in opera di piattabanda dielettrica per muretti laterali paraballast e marciapiedi, per escursioni fino a 30 mm PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse pila muretti paraballast ((2)*3) * 1,50 camminamento+cordoli ((2)*3) * ((1,78+0,82)) | | | | |
| | Totale | m | 9,00 | | |
| | | | 15,60 | | |
| | | | 24,60 | 58,32 | 1.434,67 |
| 11570 BA.OP.A.3 11.B | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre 30 mm PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse pila muretti paraballast ((2)*3) * 1,50 * ((130+130-30)) camminamento+cordoli ((2)*3) * ((1,78+0,82)) * ((130+130-30)) | | | | |
| | Totale | m | 2.070,00 | | |
| | | | 3.588,00 | | |
| | | | 5.658,00 | 0,17 | 961,86 |
| 11580 BA.OP.A.3 12.A | Fornitura e posa in opera di scossalina , dello spessore non inferiore a 2 mm SCOSSALINA GIUNTI D'IMPALCATO DATI | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12C - da P32 a P34 + (n.4 imp. Acc./Cls. 40m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|---|------|-----------|--------|-------------------|
| | Larghezza Impalcato La=9.70 | | | | |
| | in asse pila | | | | |
| | 3 * 9,70 | | 29,10 | | |
| | Totale | m | 29,10 | 35,56 | 1.034,80 |
| | Totale VIA - Soletta di completamento Euro | | | | 303.710,67 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12C - da P32 a P34 + (n.4 imp. Acc./Cls. 40m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|-------------------------|--|----------------|-----------|-------------------------------|----------|--|
| 11640 BA.CZ.C.1103.E | Fornitura di cunicoli per la protezione di cavi a due gole da 140 e 180 mm, di profondità interna 400 mm con fondo a spessore maggiorato, per viadotto o g | | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | |
| | ----- DATI 1 PER BINARIO AREA SEZIONE CANALETTA A=0.0841m ² Lunghezza Impalcato Lu=40m 1 * 40 | | | 40,00 | | |
| | Totale parziale | m | 40,00 | | | |
| | A dedurre 40 A sommare | | | -40,00 | | |
| 11650 BA.CZ.C.2101.K | Posa in opera di cunicoli in cemento delle dimensioni di 400x100 mm. | | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | |
| | ----- VEDI RIF. ART. BA.CZ.C.1103.E 160 | | | 160,00 | | |
| Totale | m | 160,00 | 31,15 | 4.984,00 | | |
| 11610 BA.OP.A.3 18.A | Strato protettivo in conglomerato bituminoso dello spessore non inferiore a 5 cm | | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE CON STRATO DI CONGLOMERATO BITUMINOSO VASCA (50mm) | | | | | |
| | ----- DATI Lunghezza Impalcato Lu=40.00m Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =4.60m 1 * 40,0 * 4,60 Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 40 * (1,93+1,93) | | | 184,00 154,40 | | |
| | Totale parziale | m ² | 338,40 | | | |
| | A dedurre 338,40 A sommare | | | -338,40 | | |
| 11670 BA.OP.A.3 20.A | IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA | | | | | |
| | 4 * 338,40 | | | 1.353,60 | | |
| | Totale | m ² | 1.353,60 | 5,92 | 8.013,31 | |
| 11670 BA.OP.A.3 20.A | Fornitura e posa in opera di profilati di acciaio per parapetti, mensole e simili | | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | | |
| | ----- DATI Lunghezza Impalcato Lu=40m IPE 100 p=8,1 kg/m, 1 MONTANTE OGNI 1.50m PER LATO (2*8,1) * (40/1,5) * 1,05 PIASTRA DI BASE 200x150x10 p=2,36 kg (2*2,36) * (40/1,5) PIASTRA DI BASE CON FUNZIONE DI PARAPIEDE 200x5mm p=7,85 kg/m (2*7,85) * 40 | | | 453,606 125,868 628,000 | | |
| | Totale parziale | kg | 1.207,474 | | | |
| | 10% per bulloni, tirafondi e saldature 1207,474*10% | | | 120,747 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12C - da P32 a P34 + (n.4 imp. Acc./Cls. 40m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|------------|--------|-----------|
| | Totale generale | kg | 1.328,221 | | |
| | A dedurre 1328,221 | | -1.328,221 | | |
| | A sommare ----- | | | | |
| | PARAPETTI PER IMPALCATO 4 * 1328,221 | | 5.312,884 | | |
| | Totale | kg | 5.312,884 | 1,95 | 10.360,12 |
| 11680 BA.OP.A.3 21.A | Fornitura e posa in opera di tubi di acciaio doppiamente zincati a caldo per parapetti, mensole e simili PARAPETTO PER IMPALCATO ----- DATI Lunghezza Impalcato Lu=40m 4 TUBI D=42,4 sp 2,9 p=2,35 kg/m PER LATO (2*4*2,35) * 40 | | 752,000 | | |
| | Totale parziale | kg | 752,000 | | |
| | 10% per bulloni, e saldature 752*10% | | 75,200 | | |
| | Totale generale | kg | 827,200 | | |
| | A dedurre 827,20 | | -827,200 | | |
| | A sommare ----- | | | | |
| | PARAPETTI PER IMPALCATO 4 * 827,20 | | 3.308,800 | | |
| | Totale | kg | 3.308,800 | 2,11 | 6.981,57 |
| 11590 BA.OP.A.3107.A | Impermeabilizzazione di impalcati a mezzo di manto impermeabile sintetico eseguito con membrana : per 3 mm di spessore IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm ----- DATI Lunghezza Impalcato Lu=40.00m Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =4.60m 40 * 4,60 Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 40 * (1,93+1,93) | | 184,00 | | |
| | Totale parziale | m² | 154,40 | | |
| | A dedurre 338,40 | | -338,40 | | |
| | A sommare ----- | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm 4 * 338,40 | | 1.353,60 | | |
| | Totale | m² | 1.353,60 | 20,45 | 27.681,12 |
| 11600 BA.OP.A.3107.B | Sovraprezzo alla precedente sottovoce A per ogni mm in più richiesto rispetto allo spessore di 3 mm IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm ----- DATI Lunghezza Impalcato Lu=40.00m Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =4.60m 1 * 40,0 * 4,60 Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 40 * (1,93+1,93) | | 184,00 | | |
| | Totale parziale | m² | 154,40 | | |
| | A dedurre 338,40 | | -338,40 | | |
| | A sommare ----- | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm 4 * 338,40 | | 1.353,60 | | |
| | Totale | m² | 1.353,60 | 20,45 | 27.681,12 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12C - da P32 a P34 + (n.4 imp. Acc./Cls. 40m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|--|--------|-----------|
| | A dedurre 338,40 A sommare ----- IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm 4 * 338,40 Totale | m ² | -338,40 1.353,60 <u>1.353,60</u> | 3,84 | 5.197,82 |
| 11710 BA.PS.A.3 33.A | Fornitura e posa in opera di grigliato metallico, in acciaio zincato, per copertura di pozzetti, cunicoli e simili ISPEZIONABILITA' SU PULVINO GRIGLIATO PER PIANEROTTOLO PER DISCESA DELLA SCALA OGNI 3 CAMPATE STANDARD 190x120cm Grigliato tipo keller da 35kg/mq (2*2) * 1,90 * 1,20 * 35 Totale | kg | 319,200 <u>319,200</u> | 2,18 | 695,86 |
| 11630 IT.TU.E.3002.E | Fornitura e posa in opera di tubazione in PVC -U conforme alla norma UNI EN 1401-1 - diametro esterno 250 mm. TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 ----- DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI Lunghezza Impalcato Lu=40m SOTTO SOLETTA - DN250 2 * 40 DISCENDENTE SULLE PILE - DN250 2 * 10 Totale parziale | m | 80,00 20,00 <u>100,00</u> | | |
| | A dedurre 100 A sommare ----- TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 4 * 100 Totale | m | -100,00 400,00 <u>400,00</u> | 25,65 | 10.260,00 |
| 11690 OM.ME.C.3 25.A | Fornitura e posa in opera di scala in ferro ISPEZIONABILITA' SU PULVINO SCALE DI DISCESA OGNI 3 CAMPATE- COMPRESO TELAIO COMPLETO AL PULVINO E BOTOLA IN METALLO - 180 kg/ml ALTEZZA STANDARD DI DISCESA H=3.10m (2*2) * 180 * 3,10 Totale | kg | 2.232,000 <u>2.232,000</u> | 3,98 | 8.883,36 |
| 11700 OM.ME.C.3 25.B | Sovrapprezzo alla voce quando anziché la verniciatura è richiesta la zincatura ISPEZIONABILITA' SU PULVINO SCALE DI DISCESA OGNI 3 CAMPATE- COMPRESO TELAIO COMPLETO AL PULVINO E BOTOLA IN METALLO - 180 kg/ml ALTEZZA STANDARD DI DISCESA H=3.10m (2*2) * 180 * 3,10 Totale | kg | 2.232,000 <u>2.232,000</u> | 0,22 | 491,04 |
| 11660 SS.CE.C.3102.B | Fornitura e posa in opera in corrispondenza dei muretti paraballast di tubo 140x140 sp. 3 mm provvisto di griglia e rete in acciaio keller. TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT ----- DATI | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12C - da P32 a P34 + (n.4 imp. Acc./Cls. 40m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|---|--|--------|-----------|----------|------------------|--|
| 11620 VAT.RS3E.A01.0 9.0017 | 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=40m 2 * (40/3) | | 26,66 | | | |
| | Totale parziale | Cad | 26,66 | | | |
| | A dedurre 26,66 | | -26,66 | | | |
| | A sommare | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT 4 * 26,66 | | 106,64 | | | |
| | Totale | Cad | 106,64 | 16,14 | 1.721,17 | |
| | Fornitura e posa in opera pluviale flangiato in PVC DN160 (L=0,50 m) grigliato metallico zincato a caldo (250x250mm) controtelaio speciale zincato costituito da: controtelaio e di manicotto flangiato - Tipo "mexicano" per innesto del pluviale PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=40m 2 * (40/3) | | 26,66 | | | |
| | Totale parziale | Cad | 26,66 | | | |
| | A dedurre 26,66 | | -26,66 | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA 4 * 26,66 | | 106,64 | | | | |
| Totale | Cad | 106,64 | 21,54 | 2.297,03 | | |
| Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro | | | | | 89.838,40 | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12D - da P35 a P36 + (n.1 imp. Reticolare 70m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISIVE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|---|--------|------------|
| 51625 BA.CZ.A.3 01.A | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C12/15 N/mm2 CORDOLO PARATIE 80x40 PILA 35 42,84 * (0,8+0,1+0,1) * 0,1 PILA 36 41,12 * (0,8+0,1+0,1) * 0,1 Totale | m ³ | 4,28 4,11 8,39 | 80,31 | 673,80 |
| 51635 BA.CZ.A.3 01.E | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C28/35 N/mm2 CORDOLO PARATIE 80x40 PILA 35 42,84 * 0,8 * 0,40 PILA 36 41,12 * 0,8 * 0,40 Totale | m ³ | 13,71 13,16 26,87 | 109,75 | 2.948,98 |
| 51645 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. vedi quantità art. BA.CZ.A.3 01.E 26,87 Totale | m ³ | 26,87 26,87 | 5,39 | 144,83 |
| 51665 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e simili CORDOLO PARATIE 80x40 PILA 35 2 * (42,84+,8) * 0,40 PILA 36 2 * (41,12+,8) * 0,40 Totale | m ² | 34,91 33,54 68,45 | 10,09 | 690,66 |
| 51605 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. INC PILE - 130 kg/mc PILA 35 12 * 32 * (,75*,75*3,1416) * 130 PILA 36 12 * 32 * (,75*,75*3,1416) * 130 OPERE PROVVISORIALI P35 69 * 16 * (0,25^2*3,1416) * 130 P36 67 * 11 * (0,25^2*3,1416) * 130 Totale | kg | 88.208,640 88.208,640 28.129,920 18.778,760 223.325,960 | 1,00 | 223.325,96 |
| 51655 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. CORDOLO PARATIE 80x40- 100 kg/mc vedi quantità art. BA.CZ.A.3 01.E 100 * 26,87 Totale | kg | 2.687,000 2.687,000 | 1,00 | 2.687,00 |
| 51695 BA.DE.A.5 33.A | Rimozione d'opera di elementi strutturali di acciaio comprese le rotaie e i profilati in genere. Travi di ripartizione Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 9944,825 Totale | kg | 9.944,825 9.944,825 | 0,03 | 298,34 |
| 51715 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi vedi quantità art BA.PD.A.3 05.D 768 * (0,75^2*3,1416) vedi quantità artBA.PD.A.3 03.B 1841 * (0,25^2*3,1416) Totale | m ³ | 1.359,36 368,20 1.727,56 | 0,26 | 449,17 |
| 51595 BA.PD.A.3 03.B | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro del diametro est. non inferiore a 500 mm OPERE PROVVISORIALI | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12D - da P35 a P36 + (n.1 imp. Reticolare 70m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|-----------|--------|-------------------|
| | P35 69 * 16 | | 1.104,00 | | |
| | P36 67 * 11 | | 737,00 | | |
| | Totale | m | 1.841,00 | 55,88 | 102.875,08 |
| 51585 BA.PD.A.3 05.D | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro, del diametro non inferiore a 1500 mm | | | | |
| | PILA 35 12 * 32 | | 384,00 | | |
| | PILA 36 12 * 32 | | 384,00 | | |
| | Totale | m | 768,00 | 221,96 | 170.465,28 |
| 51675 FA.OM.A.1001.B | Acciaio in profilati, della qualità S 275, lavorato per carpenteria metallica in genere. | | | | |
| | Travi di ripartizione travi HEB400 kg/ml 155.00 | | | | |
| | Pila 35 41,53 * 155 | | 6.437,150 | | |
| | Puntoni diam.mm.254 s.mm.20 kg/ml 115.00 | | | | |
| | Pila 35 (4*1) * 5,66 * 115 | | 2.603,600 | | |
| | Totale parziale | kg | 9.040,750 | | |
| | 10% per pezzi speciali, saldature, bullonature etc etc (10%) * 9040,75 | | 904,075 | | |
| | Totale generale | kg | 9.944,825 | | |
| | Totale | kg | 9.944,825 | 1,80 | 17.900,69 |
| 51685 FA.OM.A.2001.A | Posa in opera di elementi in acciaio di cui alle voci FA.OM.A.1001 - FA.OM.A.1002 | | | | |
| | Travi di ripartizione | | | | |
| | Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 9944,825 | | 9.944,825 | | |
| | Totale | kg | 9.944,825 | 0,99 | 9.845,38 |
| | Totale VI2 - Pali o pozzi Euro | | | | 532.305,17 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12D - da P35 a P36 + (n.1 imp. Reticolare 70m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|--|--------|------------|
| 51795 BA.CZ.A.3 01.A | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C12/15 N/mm2 PILA 35 12,40 * 16,90 * 0,20 PILA 36 12,40 * 16,70 * 0,20 Totale | m ³ | 41,91 41,42 83,33 | 80,31 | 6.692,23 |
| 51805 BA.CZ.A.3 01.E | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C28/35 N/mm2 PILA 35 12 * 16,50 * 3 PILA 36 12 * 16,50 * 3 Totale | m ³ | 594,00 594,00 1.188,00 | 109,75 | 130.383,00 |
| 51815 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. vedi quantità art BA.CZ.A.3 01.E 1188 Totale | m ³ | 1.188,00 1.188,00 | 5,39 | 6.403,32 |
| 51835 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e simili PILA 35 2 * (12+16,5) * 3 PILA 36 2 * (12+16,50) * 3 Totale | m ² | 171,00 171,00 342,00 | 10,09 | 3.450,78 |
| 51825 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. INC PILE 140kg/mc PILA 35 140 * 12 * 16,50 * 3 PILA 36 140 * 12 * 16,50 * 3 Totale | kg | 83.160,000 83.160,000 166.320,000 | 1,00 | 166.320,00 |
| 51785 BA.MT.A.3 29.A | Riempitivi vari e sistemazione superficiale con regolarizzazione delle pendenze, con terre provenienti dagli scavi quantità scavi (vedi quantità BA.MT.C.0101.A) 2360,65 a dedurre volume fondazioni interrate quantità art BA.CZ.A.3 01.A -1 * 83,33 quantità art BA.CZ.A.3 01.E -1 * 1188 a dedurre volume elevazioni interrate -1 * 568,59 Totale | m ³ | 2.360,65 -83,33 -1.188,00 -568,59 520,73 | 0,90 | 468,66 |
| 51845 BA.MT.A.3002.A | Scavo di fondazione in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi PILA 35 ((353-244)/2) * ,5 PILA 36 ((438,75+225,95)/2) * ,5 Totale | m ³ | 27,25 166,18 193,43 | 3,42 | 661,53 |
| 51735 BA.MT.A.3003.A | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi fino alla profondità di 2 m PILA 35 209,56 * 2 PILA 36 207,8 * 2 Totale | m ³ | 419,12 415,60 834,72 | 3,27 | 2.729,53 |
| 51745 BA.MT.A.3003.B | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 2 m e fino a 4 m PILA 35 209,56 * 2 PILA 36 207,8 * 2 Totale | m ³ | 419,12 415,60 834,72 | 3,76 | 3.138,55 |
| 51755 | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12D - da P35 a P36 + (n.1 imp. Reticolare 70m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|-----------|--------|-------------------|
| BA.MT.A.3003.C | litoidi da oltre 4 m e fino a 6 m | | | | |
| | PILA 35 209,56 * 1,83 | | 383,49 | | |
| | PILA 36 207,8 * ,55 | | 114,29 | | |
| | Totale | m³ | 497,78 | 5,14 | 2.558,59 |
| 51775 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi | | | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3002.A 193,43 | | 193,43 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.A 834,72 | | 834,72 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.B 834,72 | | 834,72 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.C 497,78 | | 497,78 | | |
| | Totale | m³ | 2.360,65 | 0,26 | 613,77 |
| | Totale VI3 - Fondazioni Euro | | | | 323.419,96 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12D - da P35 a P36 + (n.1 imp. Reticolare 70m)

VI5 - Pile

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------------|---|----------------|---|--------|------------------|
| 51875 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 PILA 35 (2,25*2,25*3,1416) * 8,2 PILA 36 (27,52-7,48-7,48) * 8,80 Totale | m ³ | 130,38 110,53 240,91 | 121,28 | 29.217,56 |
| 51885 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. Vedi quantità art BA.CZ.A.3 02.F 240,91 Totale | m ³ | 240,91 240,91 | 5,39 | 1.298,50 |
| 51905 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 PILA 35 14,14 * 4 ESTERNO PILA 36 22,43 * 4 INTERNO PILA 36 2 * 10,50 * 4 Totale | m ² | 56,56 89,72 84,00 230,28 | 13,46 | 3.099,57 |
| 51915 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 PILA 35 14,14 * 4 ESTERNO PILA 36 22,43 * 4 INTERNO PILA 36 2 * 10,50 * 4 Totale | m ² | 56,56 89,72 84,00 230,28 | 16,40 | 3.776,59 |
| 51935 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 PILA 35 14,14 * ,2 ESTERNO PILA 36 22,43 * 0,6 INTERNO PILA 36 2 * 10,50 * 0,6 Totale | m ² | 2,83 13,46 12,60 28,89 | 18,53 | 535,33 |
| 51895 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. - incidenza 180 Kg/mc PILA 35 180 * (2,25*2,25*3,1416) * 8,2 PILA 36 180 * (27,52-7,48-7,48) * 8,6 Totale | kg | 23.474,304 19.442,880 42.917,184 | 1,00 | 42.917,18 |
| Totale VI5 - Pile Euro | | | | | 80.844,73 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12D - da P35 a P36 + (n.1 imp. Reticolare 70m)

VI6 - Pulvini

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------------------------|--|----------------|---|--------|------------------|
| 60315 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 PILA 35 5,30 * 8,00 * 2,20 2,65 * 6,50 * 0,50 PILA 36 27,52 * 2,40 Totale | m ³ | 93,28 8,61 66,05 <hr/> 167,94 | 121,28 | 20.367,76 |
| 60325 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. Vedi quantità art. BA.CZ.A.3 02.F 167,94 Totale | m ³ | <hr/> 167,94 <hr/> 167,94 | 5,39 | 905,20 |
| 60345 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 PILA 35 1 * (2*(5,30+8,00)) * 2,20 1 * (2*(2,65+6,50)) * 0,50 fondello 1 * 5,30 * 8,00 - a detrarre ingombro fusto -1 * 15,53 PILA 36 22,44 * 2,40 fondello 2 * 7,50 Totale | m ² | 58,52 9,15 42,40 -15,53 <hr/> 53,86 15,00 <hr/> 163,40 | 18,53 | 3.027,80 |
| 60335 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. incidenza pile cilindriche 180 kg/mc Vedi quantità art. BA.CZ.A.3 02.F 180 * 167,94 Totale | kg | <hr/> 30.229,200 <hr/> 30.229,200 | 1,00 | 30.229,20 |
| Totale VI6 - Pulvini Euro | | | | | 54.529,96 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12D - da P35 a P36 + (n.1 imp. Reticolare 70m)

VI7 - Apparecchi di appoggio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|--|------|-----------|-----------|------------------|
| 7630 BA.OP.A.3106.A | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio di tipo multidirezionale in acciaio teflon, per ogni KN di carico nominale verticale APPOGGI MULTIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 9500kN ----- LATO MOBILE 1 * 1 * 9500 | | 9.500,00 | 0,46 | 4.370,00 |
| | | | Totale | | |
| | | kN | 9.500,00 | | |
| 7600 VAT.RS3E.A01.0 9.0009 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo FISSO, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcati a singolo binario per travata metallica reticolare a via inferiore L=70m - Lc=68,25m" APPOGGI FISSI DATI CARICO VERTICALE - V = 9500kN CARICO ORIZZONTALE LONGITUDINALE - H = 7800kN ----- LATO FISSO 1 * 1 | | 1,00 | 20.482,00 | 20.482,00 |
| | | | Totale | | |
| | | Cad | 1,00 | | |
| 7610 VAT.RS3E.A01.0 9.0010 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo UNIDIREZIONALE UL , marcati CE, in acciaio teflon per "impalcati a singolo binario per travata metallica reticolare a via inferiore L=70m - Lc=68,25m" APPOGGI UNIDIREZIONALI-UT DATI CARICO VERTICALE - V = 9500kN CARICO ORIZZONTALE TRASVERSALE - Ht = 6900kN ----- LATO FISSO 1 * 1 | | 1,00 | 21.479,50 | 21.479,50 |
| | | | Totale | | |
| | | Cad | 1,00 | | |
| 7620 VAT.RS3E.A01.0 9.0011 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo UNIDIREZIONALE UT, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcati a singolo binario per travata metallica reticolare a via inferiore L=70m - Lc=68,25m" APPOGGI UNIDIREZIONALI-UL DATI CARICO VERTICALE - V = 9500kN CARICO ORIZZONTALE LONGITUDINALE - H = 7800kN ----- LATO MOBILE 1 * 1 | | 1,00 | 19.218,50 | 19.218,50 |
| | | | Totale | | |
| | | Cad | 1,00 | | |
| Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro | | | | | 65.550,00 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12D - da P35 a P36 + (n.1 imp. Reticolare 70m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|--|----------------|-----------|--------|----------|
| 7520 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | |
| | BAGGIOLI E RITEGNI PILA DATI P35 | | | | |
| | 2 BAGGIOLI INTEGRATI 2 * 1,50 * 1,50 * 0,25 | | 1,13 | | |
| | 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. 2 * 1,45 * 1,50 * 0,80 | | 3,48 | | |
| | 1 RITEGNO LONGITUDINALE INTEGRATO IN C.A. 1 * 8,0 * 0,50 * 1,20 | | 4,80 | | |
| | DATI LATO RETICOLARE 2 BAGGIOLI INTEGRATI 2 * 0,80 * 0,80 * 0,25 | | 0,32 | | |
| | BAGGIOLI E RITEGNI PILA DATI P36 | | | | |
| | 2 BAGGIOLI INTEGRATI 2 * 1,50 * 1,50 * 0,25 | | 1,13 | | |
| | 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. 2 * 1,35 * 1,65 * 0,80 | | 3,56 | | |
| | 1 RITEGNO LONGITUDINALE INTEGRATO IN C.A. 1 * 8,30 * 0,50 * 1,60 | | 6,64 | | |
| | DATI LATO RETICOLARE 2 BAGGIOLI INTEGRATI 2 * 0,80 * 0,80 * 0,25 | | 0,32 | | |
| | Totale | m ³ | 21,38 | 121,28 | 2.592,97 |
| 7530 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. | | | | |
| | ARMATURA ELEVAZIONE BAGGIOLI E RITEGNI PILA vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F 21,38 | | 21,38 | | |
| | Totale | m ³ | 21,38 | 5,39 | 115,24 |
| 7550 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 | | | | |
| | BAGGIOLI E RITEGNI PILA DATI P35 | | | | |
| | 2 BAGGIOLI INTEGRATI 2 * (1,50+1,50) * 0,25 | | 1,50 | | |
| | 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. 2 * (1,45+1,50+1,95) * 0,80 | | 7,84 | | |
| | 1 RITEGNO LONGITUDINALE INTEGRATO IN C.A. 2 * 8,0 * 1,20 | | 19,20 | | |
| | 2 * 0,50 * 1,20 | | 1,20 | | |
| | DATI LATO RETICOLARE 2 BAGGIOLI INTEGRATI 2 * (2*(0,8+0,8)) * 0,25 | | 1,60 | | |
| | BAGGIOLI E RITEGNI PILA DATI P36 | | | | |
| | 2 BAGGIOLI INTEGRATI 2 * (1,50+1,50) * 0,25 | | 1,50 | | |
| | 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. 2 * (1,35+1,65+1,35) * 0,80 | | 6,96 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12D - da P35 a P36 + (n.1 imp. Reticolare 70m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|--|-----------------|-----------|--------|----------|
| 7540 BA.CZ.A.3 09.B | 1 RITEGNO LONGITUDINALE INTEGRATO IN C.A. 2 * 8,30 * 1,60 2 * 0,50 * 1,60 DATI LATO RETICOLARE 2 BAGGIOLI INTEGRATI 2 * 0,80 * 0,80 * 0,25 | m ² | 26,56 | 18,53 | 1.265,23 |
| | Totale | | 68,28 | | |
| 7540 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. ARMATURE BAGGIOLI E RITEGNI PILA - INCIDENZA 300kg/m3 ----- vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F 21,38 * 300 | kg | 6.414,000 | 1,00 | 6.414,00 |
| | Totale | | 6.414,000 | | |
| 7570 BA.CZ.A.3 16.A | Fornitura e posa in opera di malte reoplastiche INGHISAGGIO da pila 35 e pila 36 RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2)*2) * 0,50 * 0,92 * (1000*0,03) RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2)*2) * 0,50 * 1,11 * (1000*0,03) | dm ³ | 55,20 | 0,80 | 97,44 |
| | Totale | | 121,80 | | |
| 7560 BA.OP.A.3 06.A | Fornitura e posa in opera dei dispositivi di ancoraggio dei ritegni antisismici LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO PER RITEGNO da pila 35 e pila 36 RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2)*2) * 0,50 * 0,92 * (7850*0,01) RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2)*2) * 0,50 * 1,11 * (7850*0,01) | kg | 144,440 | 3,91 | 1.246,16 |
| | Totale | | 318,710 | | |
| 7580 BA.OP.A.3 07.A | Fornitura e posa in opera di cuscinetti di appoggio elastomerici armati CUSCINETTI NEOPRENE ARMATO da pila 35 e pila 36 RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. ((2)*2) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. ((2)*2) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | dm ³ | 23,10 | 62,14 | 2.870,87 |
| | Totale | | 46,20 | | |
| 7590 BA.OP.A.3 07.C | Sovrapprezzo per apparecchi d'appoggio elastomerici aventi una dimensione inferiore a 10 dmc. CUSCINETTI IN GOMMA ELASTOMERICA ARMATA PER RITEGNO Ritegno longitudinale centrale su Spalle e pile DATI ----- RIF.ART. BA.OP.A.3 07.A 46,20 | | 46,20 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12D - da P35 a P36 + (n.1 imp. Reticolare 70m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|--|-----------------|-----------|--------|------------------|
| | Totale | dm ³ | 46,20 | 18,64 | 861,17 |
| | Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro | | | | 15.463,08 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12D - da P35 a P36 + (n.1 imp. Reticolare 70m)

VI9 - Travi d'impalcato in acciaio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|--|---|------|-------------|--------------|--------------|--|
| 7360 PM.MR.A.3 03.A | Grigliato alveolare in acciaio S185 UNI EN 10025:2005 zincato a caldo, in opera. | | | | | |
| | Grigliato alveolare in acciaio S185 UNI EN 10025:2005 zincato a caldo, con maglia da mm 30x30, piatto portante da mm 30x3, asta secondaria da mm 20x3, pressato, elettrofuso, elettrosaldato, oppure di altro tipo ma di equivalenti caratteristiche geometriche, nonché di peso e di portata non inferiore a quelli relativi al tipo sopraindicato compresi gli organi di attacco pure in acciaio zincato a caldo, in opera. | | | | | |
| | CAMPATA N°1 L=55,00m | | | | | |
| | 1 * 70 * 0,88 | | | 61,60 | | |
| | 1 * 70 * 1,08 | | | 75,60 | | |
| | 1 * 70 * 0,88 | | | 61,60 | | |
| | 1 * 70 * 1,08 | | | 75,60 | | |
| | Totale parziale | m² | | 274,40 | | |
| | A dedurre | | | -274,40 | | |
| | 274,40 | | | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| CALCOLO GRIGLIATO IMPALCATI RETICOLARI | | | | | | |
| 1 * 274,40 | | | 274,40 | | | |
| Totale | m² | | 274,40 | 109,44 | 30.030,34 | |
| 620 PM.MR.A.3100.E | Acciaio UNI EN 10025:2005 nuovo di ogni specie, fornito e lavorato, in opera, della qualità S275 JR, J0, J2 (ex Fe430B,C, D1) e S355 JR, J0, J2, K2 (ex F | | | | | |
| | TRAVATA METALLICA | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | PORTATA TEORICA 70mt | | | | | |
| | PESO TRAVATA RETICOLARE 110 kN/ml=11216.70kg/ml | | | | | |
| | 11216,70 * 70 | | | 785.169,000 | | |
| | incremento per saldature e bullonature 4% | | | | | |
| | 785169,0*4% | | | 31.406,760 | | |
| | Totale parziale | kg | | 816.575,760 | | |
| | A dedurre | | | -816.575,760 | | |
| 816575,760 | | | | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| CALCOLO TRAVATA | | | | | | |
| 1 * 816575,760 | | | 816.575,760 | | | |
| Totale | kg | | 816.575,760 | 2,91 | 2.376.235,46 | |
| 7350 PM.MR.A.3100.E | Acciaio UNI EN 10025:2005 nuovo di ogni specie, fornito e lavorato, in opera, della qualità S275 JR, J0, J2 (ex Fe430B,C, D1) e S355 JR, J0, J2, K2 (ex F | | | | | |
| | Ritegno longitudinale centrale su Spalle e/o pile | | | | | |
| | Peso teorico cadauno kg 2600 | | | | | |
| | 2 * 2600 | | | 5.200,000 | | |
| | A dedurre | | | -5.200,000 | | |
| 5200 | | | | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| CALCOLO RITEGNI IMPALCATO RETICOLARE | | | | | | |
| 1 * 5200 | | | 5.200,000 | | | |
| Totale | kg | | 5.200,000 | 2,91 | 15.132,00 | |
| 7340 PM.MR.A.3100.F | Sovrapprezzo alla voce PM.MR.A.3100.E per vari eseguiti di punta con avanbecco ed eventuale retrobecco. | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12D - da P35 a P36 + (n.1 imp. Reticolare 70m)

VI9 - Travi d'impalcato in acciaio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|---|------|-------------|--------|---------------------|
| | VARO TRAVATA METALLICA | | | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO TRAVATA RETICOLARE | | | | |
| | 1 * 816575,760 | | 816.575,760 | | |
| | Totale | kg | 816.575,760 | 0,15 | 122.486,36 |
| | Totale VI9 - Travi d'impalcato in acciaio Euro | | | | 2.543.884,16 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12D - da P35 a P36 + (n.1 imp. Reticolare 70m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|---|------|-----------|--------|-------------------|
| 1770 BA.OP.A.3 10.A | Fornitura e posa in opera di coprigiunto trasver sale impermeabile e dielettrico, per escursioni orizzontali fino a 30 mm GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 155mm Larghezza Impalcato La=9.30 vasca FS in asse pila 2 * 9,30 | | | | |
| | Totale | m | 18,60 | | |
| | | | 18,60 | 255,89 | 4.759,55 |
| 7400 BA.OP.A.3 11.A | Fornitura e posa in opera di piattabanda dielettrica per muretti laterali paraballast e marciapiedi, per escursioni fino a 30 mm GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 155mm Larghezza Impalcato La=9.30 vasca FS in asse pila 2 * 9,30 * ((155+155-30)) | | | | |
| | Totale | m | 5.208,00 | | |
| | | | 5.208,00 | 58,32 | 303.730,56 |
| Totale VIA - Soletta di completamento Euro | | | | | 308.490,11 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12D - da P35 a P36 + (n.1 imp. Reticolare 70m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|------------------------|---|----------------|--|--------|----------|--|
| 7460 BA.CZ.A.3 02.G | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C35/45 N/mm2 VELETTE DATI GENERALI Lunghezza totale Lu=70.00m VELETTE - H=1.01m sp. 9cm ----- VELETTE 2 * 70 * 0,09 * 1,01 A dedurre 12,73 A sommare ----- CALCOLO VELETTE PER IMPALCATO 1 * 12,73 | | 12,73 12,73 | | | |
| Totale | | m ³ | 12,73 | 129,90 | 1.653,63 | |
| 7490 BA.CZ.A.3 03.A | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza compresa tra 15 e 50 Kg/m3. ARMATURE VELETTE RIF.ART. BA.CZ.A.3 02.G 12,73 | | 12,73 | | | |
| Totale | | m ³ | 12,73 | 2,62 | 33,35 | |
| 7470 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 CASSERO VELETTE DATI GENERALI VELETTE - H=1.01m sp. 9cm ----- VELETTE 2 * 70 * ((2*(0,09+1,01))) A dedurre 308,0 A sommare ----- CALCOLO VELETTE PER IMPALCATO 1 * 308,0 | | 308,00 308,00 | | | |
| Totale | | m ² | 308,00 | 18,53 | 5.707,24 | |
| 7480 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. ARMATURA VELETTE DATI GENERALI INCIDENZA ARMATURA VELETA 20kg/m3 ----- RIF.ART. BA.CZ.A.3 02.G 12,73 * 20 | | 254,600 | | | |
| Totale | | kg | 254,600 | 1,00 | 254,60 | |
| 7420 BA.OP.A.3 18.A | Strato protettivo in conglomerato bituminoso dello spessore non inferiore a 5 cm IMPERMEABILIZZAZIONE CON STRATO DI CONGLOMERATO BITUMINOSO VASCA (50mm) ----- DATI | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12D - da P35 a P36 + (n.1 imp. Reticolare 70m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|-------------------------|--|-----------|-----------|------------|----------|----------|
| 7500 BA.OP.A.3 20.A | Lunghezza Impalcato Lu=70.00m | | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare = 9.30m 70 * 9,30 | | 651,00 | | | |
| | Totale parziale | m² | 651,00 | | | |
| | A dedurre | | | | | |
| | 651,00 | | | -651,00 | | |
| | A sommare | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE | | | | | |
| | 1 * 651,00 | | | 651,00 | | |
| | Totale | m² | 651,00 | | 5,92 | 3.853,92 |
| 7510 BA.OP.A.3 21.A | Fornitura e posa in opera di profilati di acciaio per parapetti, mensole e simili | | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=70m | | | | | |
| | IPE 100 p=8,1 kg/m, 1 MONTANTE OGNI 1.50m PER LATO (2*8,1) * (70/1,5) * 1,05 | | | 793,806 | | |
| | PIASTRA DI BASE 200x150x10 p=2,36 kg (2*2,36) * (70/1,5) | | | 220,268 | | |
| | PIASTRA DI BASE CON FUNZIONE DI PARAPIEDE 200x5mm p=7,85 kg/m (2*7,85) * 70 | | | 1.099,000 | | |
| | Totale parziale | kg | 2.113,074 | | | |
| | 10% per bulloni, tirafondi e saldature 2113,074*10% | | | 211,307 | | |
| Totale generale | kg | 2.324,381 | | | | |
| A dedurre | | | | | | |
| 2324,381 | | | | -2.324,381 | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| PARAPETTI PER IMPALCATO | | | | | | |
| 1 * 2324,381 | | | 2.324,381 | | | |
| Totale | kg | 2.324,381 | | 1,95 | 4.532,54 | |
| 7405 BA.OP.A.3107.A | Fornitura e posa in opera di tubi di acciaio doppiamente zincati a caldo per parapetti, mensole e simili | | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=70m | | | | | |
| | 4 TUBI D=42,4 sp 2,9 p=2,35 kg/m PER LATO (2*4*2,35) * 70 | | | 1.316,000 | | |
| | Totale parziale | kg | 1.316,000 | | | |
| | 10% per bulloni, e saldature 1316,0*10% | | | 131,600 | | |
| | Totale generale | kg | 1.447,600 | | | |
| | A dedurre | | | | | |
| 1447,60 | | | | -1.447,600 | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| PARAPETTI PER IMPALCATO | | | | | | |
| 1 * 1447,60 | | | 1.447,600 | | | |
| Totale | kg | 1.447,600 | | 2,11 | 3.054,44 | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12D - da P35 a P36 + (n.1 imp. Reticolare 70m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|--|---|--|-----------|----------|-----------|--|
| 7410 BA.OP.A.3107.B | DATI Lunghezza Impalcato Lu=70.00m Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =9.30m 70 * 9,30 | | 651,00 | | | |
| | Totale parziale | m² | 651,00 | | | |
| | A dedurre 651,00 | | -651,00 | | | |
| | A sommare | | | | | |
| | ----- IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm 1 * 651,00 | | 651,00 | | | |
| | Totale | m² | 651,00 | 20,45 | 13.312,95 | |
| | Sovraprezzo alla precedente sottovoce A per ogni mm in più richiesto rispetto allo spessore di 3 mm | | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm | | | | | |
| | ----- DATI Lunghezza Impalcato Lu=70.00m Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =9.30m 1 * 70 * 9,30 | | 651,00 | | | |
| | Totale parziale | m² | 651,00 | | | |
| A dedurre 651,00 | | -651,00 | | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm 1 * 651,00 | | 651,00 | | | | |
| Totale | m² | 651,00 | 3,84 | 2.499,84 | | |
| 7430 SS.CE.L.1 03.A | FORNITURA CANALETTE IN ACCIAIO ZINCATO, DI QUALSIASI FORMA | | | | | |
| | DOPPIE CANALETTE METALLICHE SOVRAPPOSTE a due gole per ponti PER AMBO I LATI | | | | | |
| | DATI (dimensioni interne singola canaletta di mm 80x200 peso specifico 2.5KG/m) ((2+2)*2,5) * 70 | | 700,000 | | | |
| | A dedurre 700 | | -700,000 | | | |
| | A sommare | | | | | |
| | ----- CALCOLO CANALETTE PER IMPALCATO RETICOLARE 1 * 700 | | 700,000 | | | |
| | Totale | kg | 700,000 | 2,32 | 1.624,00 | |
| | 7440 SS.CE.L.2 04.A | POSA CANALETTE DI QUALSIASI TIPO: POSA PRIMA CANALETTA SU SOSTEGNO | | | | |
| | | POSA DELLE PRIME CANALETTE | | | | |
| | | DOPPIE CANALETTE METALLICHE SOVRAPPOSTE a due gole per ponti PER AMBO I LATI | | | | |
| DATI (dimensioni interne singola canaletta di mm 80x200 peso specifico 2.5KG/m) ((1+1)) * 70 | | | 140,00 | | | |
| A dedurre 140 | | | -140,00 | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- CALCOLO POSA DELLE PRIME CANALETTE PER IMPALCATO RETICOLARE | | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12D - da P35 a P36 + (n.1 imp. Reticolare 70m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|------------------------|---|--------|-----------|---------|------------------|----------|
| 7450 SS.CE.L.2 04.B | 1 * 140 | | 140,00 | | | |
| | | Totale | m | 140,00 | 11,01 | 1.541,40 |
| | POSA CANALETTE DI QUALSIASI TIPO: POSA CANALETTE SUCCESSIVE SULLO STESSO SOSTEGNO | | | | | |
| | POSA DELLE SECONDE CANALETTE | | | | | |
| | DOPPIE CANALETTE METALLICHE SOVRAPPOSTE a due gole per ponti PER AMBO I LATI | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | (dimensioni interne singola canaletta di mm 80x200 peso specifico 2.5KG/m) | | | | | |
| | ((1+1)) * 70 | | | 140,00 | | |
| | A dedurre | | | -140,00 | | |
| | 140 | | | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| | CALCOLO POSA DELLE SECONDE CANALETTE PER IMPALCATO RETICOLARE | | | | | |
| | 1 * 140 | | 140,00 | | | |
| | Totale | m | 140,00 | 7,01 | 981,40 | |
| | Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro | | | | 39.049,31 | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12E - da P37 a SPB + (n.12 imp. Acc./Cls. 40m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|---|--------|------------|
| 52005 BA.CZ.A.3 01.A | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C12/15 N/mm2 CORDOLO PARATIE 80x40 PILA 45 50,39 * (0,8+0,1+0,1) * 0,1 PILA 46 50,39 * (0,8+0,1+0,1) * 0,1 PILA 47 50,39 * (0,8+0,1+0,1) * 0,1 Totale | m³ | 5,04 5,04 5,04 15,12 | 80,31 | 1.214,29 |
| 52015 BA.CZ.A.3 01.E | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C28/35 N/mm2 CORDOLO PARATIE 80x40 PILA 45 50,39 * 0,8 * 0,40 PILA 46 50,39 * 0,8 * 0,40 PILA 47 50,39 * 0,8 * 0,40 Totale | m³ | 16,12 16,12 16,12 48,36 | 109,75 | 5.307,51 |
| 52025 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. vedi quantità art. BA.CZ.A.3 01.E 48,36 Totale | m³ | 48,36 48,36 | 5,39 | 260,66 |
| 52045 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e simili CORDOLO PARATIE 80x40 PILA 45 2 * (50,39+,8) * 0,40 PILA 46 2 * (50,39+,8) * 0,40 PILA 47 2 * (50,39+,8) * 0,40 Totale | m² | 40,95 40,95 40,95 122,85 | 10,09 | 1.239,56 |
| 51985 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. SPALLE - 150 kg/mc INC PILE - 130 kg/mc PILA 37 9 * 28 * (,75*,75*3,1416) * 130 PILA 38 9 * 28 * (,75*,75*3,1416) * 130 PILA 39 9 * 28 * (,75*,75*3,1416) * 130 PILA 40 9 * 28 * (,75*,75*3,1416) * 130 PILA 41 9 * 28 * (,75*,75*3,1416) * 130 PILA 42 9 * 28 * (,75*,75*3,1416) * 130 PILA 43 9 * 25 * (,75*,75*3,1416) * 130 PILA 44 9 * 25 * (,75*,75*3,1416) * 130 PILA 45 9 * 25 * (,75*,75*3,1416) * 130 PILA 46 9 * 25 * (,75*,75*3,1416) * 130 PILA 47 9 * 25 * (,75*,75*3,1416) * 130 SPALLA B 9 * 20 * (,75*,75*3,1416) * 150 OPERE PROVVISORIALI P45 84 * 17 * (0,25^2*3,1416) * 130 P46 84 * 17 * (0,25^2*3,1416) * 130 P47 84 * 16 * (0,25^2*3,1416) * 130 Totale | kg | 57.886,920 57.886,920 57.886,920 57.886,920 57.886,920 57.886,920 51.684,750 51.684,750 51.684,750 51.684,750 51.684,750 51.684,750 51.684,750 47.709,000 36.385,440 36.385,440 34.245,120 760.470,270 | 1,00 | 760.470,27 |
| 52035 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. CORDOLO PARATIE 80x40- 100 kg/mc vedi quantità art. BA.CZ.A.3 01.E 100 * 48,36 | | 4.836,000 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12E - da P37 a SPB + (n.12 imp. Acc./Cls. 40m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|------------|--------|------------|
| | Totale | kg | 4.836,000 | 1,00 | 4.836,00 |
| 52075 BA.DE.A.5 33.A | Rimozione d'opera di elementi strutturali di acciaio comprese le rotaie e i profilati in genere. | | | | |
| | Travi di ripartizione | | | | |
| | Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 33067,155 | | 33.067,155 | | |
| | Totale | kg | 33.067,155 | 0,03 | 992,01 |
| 52085 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi | | | | |
| | vedi quantità art BA.PD.A.3 05.D 2817 * (0,75^2*3,1416) | | 4.986,09 | | |
| | vedi quantità artBA.PD.A.3 03.B 4200 * (0,25^2*3,1416) | | 840,00 | | |
| | Totale | m³ | 5.826,09 | 0,26 | 1.514,78 |
| 51975 BA.PD.A.3 03.B | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro del diametro est. non inferiore a 500 mm | | | | |
| | OPERE PROVVISORIALI | | | | |
| | PILA 45 84 * 17 | | 1.428,00 | | |
| | PILA 46 84 * 17 | | 1.428,00 | | |
| | PILA 47 84 * 16 | | 1.344,00 | | |
| | Totale | m | 4.200,00 | 55,88 | 234.696,00 |
| 51965 BA.PD.A.3 05.D | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro, del diametro non inferiore a 1500 mm | | | | |
| | PILA 37 9 * 28 | | 252,00 | | |
| | PILA 38 9 * 28 | | 252,00 | | |
| | PILA 39 9 * 28 | | 252,00 | | |
| | PILA 40 9 * 28 | | 252,00 | | |
| | PILA 41 9 * 28 | | 252,00 | | |
| | PILA 42 9 * 28 | | 252,00 | | |
| | PILA 43 9 * 25 | | 225,00 | | |
| | PILA 44 9 * 25 | | 225,00 | | |
| | PILA 45 9 * 25 | | 225,00 | | |
| | PILA 46 9 * 25 | | 225,00 | | |
| | PILA 47 9 * 25 | | 225,00 | | |
| | SPALLA B 9 * 20 | | 180,00 | | |
| | Totale | m | 2.817,00 | 221,96 | 625.261,32 |
| 52095 BA.PD.A.3 19.A | Formazione di colonne di terreno consolidato, del diametro reso di almeno 50 cm | | | | |
| | OPERE PROVVISORIALI | | | | |
| | - PILA 45 84 * 17 | | 1.428,00 | | |
| | - PILA 46 84 * 17 | | 1.428,00 | | |
| | - PILA 47 84 * 16 | | 1.344,00 | | |
| | Totale | m | 4.200,00 | 41,11 | 172.662,00 |
| 52055 FA.OM.A.1001.B | Acciaio in profilati, della qualità S 275, lavorato per carpenteria metallica in genere. | | | | |
| | Travi di ripartizione | | | | |
| | travi HEB400 kg/ml 155.00 | | 22.250,250 | | |
| | Pila 45-46-47 3 * 47,85 * 155 | | | | |
| | Puntoni diam.mm.254 s.mm.20 kg/ml 115.00 | | | | |
| | Pila 35 (4*3) * 5,66 * 115 | | 7.810,800 | | |
| | Totale parziale | kg | 30.061,050 | | |
| | 10% per pezzi speciali, saldature, bullonature etc etc (10%) * 30061,050 | | 3.006,105 | | |
| | Totale generale | kg | 33.067,155 | | |
| | Totale | kg | 33.067,155 | 1,80 | 59.520,88 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12E - da P37 a SPB + (n.12 imp. Acc./Cls. 40m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|------------|--------|---------------------|
| 52065 FA.OM.A.2001.A | Posa in opera di elementi in acciaio di cui alle voci FA.OM.A.1001 - FA.OM.A.1002 | | | | |
| | Travi di ripartizione | | | | |
| | Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 33067,155 | | 33.067,155 | | |
| | Totale | kg | 33.067,155 | 0,99 | 32.736,48 |
| | Totale VI2 - Pali o pozzi Euro | | | | 1.900.711,76 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12E - da P37 a SPB + (n.12 imp. Acc./Cls. 40m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|---|-----------|-----------|------------|
| 52165 BA.CZ.A.3 01.A | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C12/15 N/mm2 | | | | |
| | PILA 37 12,4 * 12,4 * ,2 | | 30,75 | | |
| | PILA 38 12,4 * 12,4 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 39 12,4 * 12,4 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 40 12,4 * 12,4 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 41 12,4 * 12,4 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 42 12,4 * 12,4 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 43 12,4 * 12,4 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 44 12,4 * 12,4 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 45 12,4 * 12,4 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 46 12,4 * 12,4 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 47 12,4 * 12,4 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | SPALLA B 12,30 * 12,30 * 0,20 | | 30,26 | | |
| | Totale | m ³ | 368,51 | 80,31 | 29.595,04 |
| | 52175 BA.CZ.A.3 01.E | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C28/35 N/mm2 | | | |
| PILA 37 12 * 12 * 3 | | | 432,00 | | |
| PILA 38 12 * 12 * 3 | | | 432,00 | | |
| PILA 39 12 * 12 * 3 | | | 432,00 | | |
| PILA 40 12 * 12 * 3 | | | 432,00 | | |
| PILA 41 12 * 12 * 3 | | | 432,00 | | |
| PILA 42 12 * 12 * 3 | | | 432,00 | | |
| PILA 43 12 * 12 * 3 | | | 432,00 | | |
| PILA 44 12 * 12 * 3 | | | 432,00 | | |
| PILA 45 12 * 12 * 3 | | | 432,00 | | |
| PILA 46 12 * 12 * 3 | | | 432,00 | | |
| PILA 47 12 * 12 * 3 | | | 432,00 | | |
| SPALLA B 12 * 12 * 2 | | | 288,00 | | |
| Totale | | m ³ | 5.040,00 | 109,75 | 553.140,00 |
| 52185 BA.CZ.A.3 03.B | | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. | | | |
| | vedi quantità art BA.CZ.A.3 01.E 5040 | | 5.040,00 | | |
| Totale | m ³ | 5.040,00 | 5,39 | 27.165,60 | |
| 52205 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e similari | | | | |
| | PILA 37 2 * (12+12) * 3 | | 144,00 | | |
| | PILA 38 2 * (12+12) * 3 | | 144,00 | | |
| | PILA 39 2 * (12+12) * 3 | | 144,00 | | |
| | PILA 40 2 * (12+12) * 3 | | 144,00 | | |
| | PILA 41 2 * (12+12) * 3 | | 144,00 | | |
| | PILA 42 2 * (12+12) * 3 | | 144,00 | | |
| | PILA 43 2 * (12+12) * 3 | | 144,00 | | |
| | PILA 44 2 * (12+12) * 3 | | 144,00 | | |
| | PILA 45 2 * (12+12) * 3 | | 144,00 | | |
| | PILA 46 2 * (12+12) * 3 | | 144,00 | | |
| | PILA 47 2 * (12+12) * 3 | | 144,00 | | |
| | SPALLA B 2 * (12+12) * 2 | | 96,00 | | |
| | Totale | m ² | 1.680,00 | 10,09 | 16.951,20 |
| | 52195 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12E - da P37 a SPB + (n.12 imp. Acc./Cls. 40m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|-------------|--------|------------|
| | INC PILE 140kg/mc | | | | |
| | PILA 37 140 * 12 * 12 * 3 | | 60.480,000 | | |
| | PILA 38 140 * 12 * 12 * 3 | | 60.480,000 | | |
| | PILA 39 140 * 12 * 12 * 3 | | 60.480,000 | | |
| | PILA 40 140 * 12 * 12 * 3 | | 60.480,000 | | |
| | PILA 41 140 * 12 * 12 * 3 | | 60.480,000 | | |
| | PILA 42 140 * 12 * 12 * 3 | | 60.480,000 | | |
| | PILA 43 140 * 12 * 12 * 3 | | 60.480,000 | | |
| | PILA 44 140 * 12 * 12 * 3 | | 60.480,000 | | |
| | PILA 45 140 * 12 * 12 * 3 | | 60.480,000 | | |
| | PILA 46 140 * 12 * 12 * 3 | | 60.480,000 | | |
| | PILA 47 140 * 12 * 12 * 3 | | 60.480,000 | | |
| | SPALLA B- incidenza 110 kg/mc 110 * 12 * 12 * 2 | | 31.680,000 | | |
| | Totale | kg | 696.960,000 | 1,00 | 696.960,00 |
| 52155 BA.MT.A.3 29.A | Riempitivi vari e sistemazione superficiale con regolarizzazione delle pendenze, con terre provenienti dagli scavi | | | | |
| | quantità scavi (vedi quantità BA.MT.C.0101.A) 18934,27 | | 18.934,27 | | |
| | a dedurre volume fondazioni interraste | | -368,51 | | |
| | quantità art BA.CZ.A.3 01.A -1 * 368,51 | | -5.040,00 | | |
| | quantità art BA.CZ.A.3 01.E -1 * 5040 | | -475,99 | | |
| | a dedurre volume elevazioni interraste -1 * 475,99 | | | | |
| | Totale | m³ | 13.049,77 | 0,90 | 11.744,79 |
| 52105 BA.MT.A.3002.A | Scavo di fondazione in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi | | | | |
| | PILA 37 ((649,99+196)/2) * 4,27 | | 1.806,21 | | |
| | PILA 38 ((667,36+196)/2) * 4,29 | | 1.851,91 | | |
| | PILA 39 ((652,27+196)/2) * 4,23 | | 1.794,11 | | |
| | PILA 40 ((655,48+196)/2) * 4,23 | | 1.800,88 | | |
| | PILA 41 ((651,27+196)/2) * 4,28 | | 1.813,18 | | |
| | PILA 42 ((648,08+196)/2) * 4,33 | | 1.827,43 | | |
| | PILA 43 ((634,24+196)/2) * 4,42 | | 1.834,83 | | |
| | PILA 44 ((770,47+196)/2) * 4,90 | | 2.367,88 | | |
| | SPALLA B ((560,75+196)/2) * 3,21 | | 1.214,60 | | |
| | Totale | m³ | 16.311,03 | 3,42 | 55.783,72 |
| 52115 BA.MT.A.3003.A | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi fino alla profondità di 2 m | | | | |
| | PILA 45 144,85 * 2 | | 289,70 | | |
| | PILA 46 144,85 * 2 | | 289,70 | | |
| | PILA 47 144,85 * 2 | | 289,70 | | |
| | Totale | m³ | 869,10 | 3,27 | 2.841,96 |
| 52125 BA.MT.A.3003.B | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 2 m e fino a 4 m | | | | |
| | PILA 45 144,85 * 2 | | 289,70 | | |
| | PILA 46 144,85 * 2 | | 289,70 | | |
| | PILA 47 144,85 * 2 | | 289,70 | | |
| | Totale | m³ | 869,10 | 3,76 | 3.267,82 |
| 52135 BA.MT.A.3003.C | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 4 m e fino a 6 m | | | | |
| | PILA 45 144,85 * 1,41 | | 204,24 | | |
| | PILA 46 144,85 * 2 | | 289,70 | | |
| | PILA 47 144,85 * 2 | | 289,70 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12E - da P37 a SPB + (n.12 imp. Acc./Cls. 40m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|-----------|--------|---------------------|
| | Totale | m ³ | 783,64 | 5,14 | 4.027,91 |
| 52215 BA.MT.A.3003.D | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 6 m e fino a 8 m | | | | |
| | PILA 46 144,85 * ,35 | | 50,70 | | |
| | PILA 47 144,85 * ,35 | | 50,70 | | |
| | Totale | m ³ | 101,40 | 5,92 | 600,29 |
| 54395 BA.MT.A.3107.A | Fornit.e posa in opera di misto cement.da cava,gettato e costipato in opera in strati di spess<50 cm,con caratter.indicate nel Capit.Op.Civ.con cemento>4 | | | | |
| | SPALLA B | | | | |
| | interno (escluso SubBallast e Supercompattato) | | | | |
| | 6,90 * 7,80 * (6,75-(0,3+0,12)) | | 340,68 | | |
| | dente esterno 1su1 per rilev. h>4m | | | | |
| | ((1,00+4,00)/2) * 9,70 * 3,00 | | 72,75 | | |
| | Totale | m ³ | 413,43 | 43,81 | 18.112,37 |
| 52145 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi | | | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3002.A 16311,03 | | 16.311,03 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.A 869,1 | | 869,10 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.B 869,1 | | 869,10 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.C 783,64 | | 783,64 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.D 101,40 | | 101,40 | | |
| | Totale | m ³ | 18.934,27 | 0,26 | 4.922,91 |
| | Totale VI3 - Fondazioni Euro | | | | 1.425.113,61 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12E - da P37 a SPB + (n.12 imp. Acc./Cls. 40m)

VI4 - Spalle

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|--|--------|-----------|
| 52225 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 Spalla B Spalla + Muri d'ala da quota +188.87 a quota +193.07 38,50 * 4,20 Da quota +193.07 a +195.80 Spalla + muri d'ala 21,18 * 2,19 ringrosso parete paraghiaia 9,7 * 0,17 * (1/2*(0,26+0,09)) Soletta copertura muri d'ala (6,8+0,67) * 4,43 Totale | m ³ | 161,70 46,38 0,30 33,09 241,47 | 121,28 | 29.285,48 |
| 52235 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. Spalla B Spalla + Muri d'ala da quota +188.87 a quota +193.07 38,50 * 4,20 Da quota +193.07 a +195.80 Spalla + muri d'ala 21,18 * 2,19 ringrosso parete paraghiaia 9,7 * 0,17 * (1/2*(0,26+0,09)) Soletta copertura muri d'ala (6,8+0,67) * 4,43 Totale | m ³ | 161,70 46,38 0,30 33,09 241,47 | 5,39 | 1.301,52 |
| 52275 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e simili Spalla B Soletta copertura muri d'ala Marciapiedi e paraballast - sponde 2 * (6,8+0,67) * (0,19+0,72+0,72) Totale | m ² | 24,35 24,35 | 10,09 | 245,69 |
| 52255 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 Spalla B Spalla + Muri d'ala da quota +188.87 a quota +193.07 49,39 * 4 Totale | m ² | 197,56 197,56 | 13,46 | 2.659,16 |
| 52265 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 Spalla B Spalla + Muri d'ala da quota +188.87 a quota +193.07 49,39 * 0,2 Da quota +193.07 a +195.80 Muro paraghiaia Interno 7,30 * 2,19 Esterno 9,7 * (2,19-0,17+0,24) Sponde 2 * 0,5 * 2,19 2 * 0,17 * (1/2*(0,26+0,09)) Muri d'ala 2 * (6,80+7,30+6,8) * 2,19 Soletta copertura muri d'ala Intradosso 7,30 * 6,80 sponte laterali 2 * 7,3 * 0,54 Sponde frontali 2 * 4,43 Totale | m ² | 9,88 15,99 21,92 2,19 0,06 91,54 49,64 7,88 8,86 207,96 | 16,40 | 3.410,54 |
| 52245 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. Spalla B Elevazione incidenza kg/mc 130.00 Spalla + Muri d'ala da quota +188.87 a quota +193.07 130 * 38,50 * 4,20 | | 21.021,000 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12E - da P37 a SPB + (n.12 imp. Acc./Cls. 40m)

VI4 - Spalle

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|--|------|------------|--------|------------------|
| | Da quota +193.07 a +195.80 | | | | |
| | Spalla + muri d'ala 130 * 21,18 * 2,19 | | 6.029,946 | | |
| | ringrosso parete paraghiaia 130 * 9,7 * 0,17 * (1/2*(0,26+0,09)) | | 37,515 | | |
| | Soletta copertura muri d'ala 130 * (6,8+0,67) * 4,43 | | 4.301,973 | | |
| | Totale | kg | 31.390,434 | 1,00 | 31.390,43 |
| | Totale VI4 - Spalle Euro | | | | 68.292,82 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12E - da P37 a SPB + (n.12 imp. Acc./Cls. 40m)

VI5 - Pile

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|-------------------------|---|---|----------------|----------|------------|-----------|
| 52305 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | | |
| | PILA 37 (27,52-7,48-7,48) * 8,40 | | 105,50 | | | |
| | PILA 38 (27,52-7,48-7,48) * 8,60 | | 108,02 | | | |
| | PILA 39 (27,52-7,48-7,48) * 8,2 | | 102,99 | | | |
| | PILA 40 (27,52-7,48-7,48) * 8,0 | | 100,48 | | | |
| | PILA 41 (27,52-7,48-7,48) * 7,60 | | 95,46 | | | |
| | PILA 42 (27,52-7,48-7,48) * 7,10 | | 89,18 | | | |
| | PILA 43 (27,52-7,48-7,48) * 5,7 | | 71,59 | | | |
| | PILA 44 (27,52-7,48-7,48) * 4,9 | | 61,54 | | | |
| | PILA 45 (27,52-7,48-7,48) * 11 | | 138,16 | | | |
| | PILA 46 (27,52-7,48-7,48) * 9,6 | | 120,58 | | | |
| | PILA 47 (27,52-7,48-7,48) * 6,4 | | 80,38 | | | |
| Totale | | m ³ | 1.073,88 | 121,28 | 130.240,17 | |
| 52315 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. | | | | | |
| | Vedi quantità art BA.CZ.A.3 02.F 1073,88 | | 1.073,88 | | | |
| Totale | | m ³ | 1.073,88 | 5,39 | 5.788,21 | |
| 52335 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 | | | | | |
| | ESTERNO | | | | | |
| | PILA 37 22,43 * 4 | | 89,72 | | | |
| | PILA 38 22,43 * 4 | | 89,72 | | | |
| | PILA 39 22,43 * 4 | | 89,72 | | | |
| | PILA 40 22,43 * 4 | | 89,72 | | | |
| | PILA 41 22,43 * 4 | | 89,72 | | | |
| | PILA 42 22,43 * 4 | | 89,72 | | | |
| | PILA 43 22,43 * 4 | | 89,72 | | | |
| | PILA 44 22,43 * 4 | | 89,72 | | | |
| | PILA 45 22,43 * 4 | | 89,72 | | | |
| | PILA 46 22,43 * 4 | | 89,72 | | | |
| | PILA 47 22,43 * 4 | | 89,72 | | | |
| | INTERNO | | | | | |
| | PILA 37 2 * 10,50 * 4 | | 84,00 | | | |
| | PILA 38 2 * 10,50 * 4 | | 84,00 | | | |
| | PILA 39 2 * 10,50 * 4 | | 84,00 | | | |
| | PILA 40 2 * 10,50 * 4 | | 84,00 | | | |
| | PILA 41 2 * 10,50 * 4 | | 84,00 | | | |
| | PILA 42 2 * 10,50 * 4 | | 84,00 | | | |
| | PILA 43 2 * 10,50 * 4 | | 84,00 | | | |
| | PILA 44 2 * 10,50 * 4 | | 84,00 | | | |
| | PILA 45 2 * 10,50 * 4 | | 84,00 | | | |
| | PILA 46 2 * 10,50 * 4 | | 84,00 | | | |
| | PILA 47 2 * 10,50 * 4 | | 84,00 | | | |
| | Totale | | m ² | 1.910,92 | 13,46 | 25.720,98 |
| | 52965 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 | | | | |
| ESTERNO | | | | | | |
| PILA 37 22,43 * 4 | | | 89,72 | | | |
| PILA 38 22,43 * 4 | | | 89,72 | | | |
| PILA 39 22,43 * 4 | | 89,72 | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12E - da P37 a SPB + (n.12 imp. Acc./Cls. 40m)

VI5 - Pile

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|-------------|--------|-------------------|
| | PILA 40 22,43 * 4,0 | | 89,72 | | |
| | PILA 41 22,43 * 3,6 | | 80,75 | | |
| | PILA 42 22,43 * 3,1 | | 69,53 | | |
| | PILA 43 22,43 * 1,7 | | 38,13 | | |
| | PILA 44 22,43 * ,9 | | 20,19 | | |
| | PILA 45 22,43 * 4 | | 89,72 | | |
| | PILA 46 22,43 * 4 | | 89,72 | | |
| | PILA 47 22,43 * 2,4 | | 53,83 | | |
| | INTERNO | | | | |
| | PILA 37 2 * 10,50 * 4 | | 84,00 | | |
| | PILA 38 2 * 10,50 * 4 | | 84,00 | | |
| | PILA 39 2 * 10,50 * 4 | | 84,00 | | |
| | PILA 40 2 * 10,50 * 4,0 | | 84,00 | | |
| | PILA 41 2 * 10,50 * 3,6 | | 75,60 | | |
| | PILA 42 2 * 10,50 * 3,1 | | 65,10 | | |
| | PILA 43 2 * 10,50 * 1,7 | | 35,70 | | |
| | PILA 44 2 * 10,50 * ,9 | | 18,90 | | |
| | PILA 45 2 * 10,50 * 4 | | 84,00 | | |
| | PILA 46 2 * 10,50 * 4 | | 84,00 | | |
| | PILA 47 2 * 10,50 * 4 | | 84,00 | | |
| | Totale | m ² | 1.584,05 | 16,40 | 25.978,42 |
| 52975 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 | | | | |
| | ESTERNO | | | | |
| | PILA 37 22,43 * ,4 | | 8,97 | | |
| | PILA 38 22,43 * ,6 | | 13,46 | | |
| | PILA 39 22,43 * ,2 | | 4,49 | | |
| | PILA 45 22,43 * 3 | | 67,29 | | |
| | PILA 46 22,43 * 1,6 | | 35,89 | | |
| | INTERNO | | | | |
| | PILA 37 2 * 10,50 * ,4 | | 8,40 | | |
| | PILA 38 2 * 10,50 * ,6 | | 12,60 | | |
| | PILA 39 2 * 10,50 * ,2 | | 4,20 | | |
| | PILA 45 2 * 10,50 * 3 | | 63,00 | | |
| | PILA 46 2 * 10,50 * 1,6 | | 33,60 | | |
| | Totale | m ² | 251,90 | 18,53 | 4.667,71 |
| 52325 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. - incidenza 180 Kg/mc Vedi quantità art BA.CZ.A.3 02.F 1073,88 * 180 | | 193.298,400 | | |
| | Totale | kg | 193.298,400 | 1,00 | 193.298,40 |
| | Totale VI5 - Pile Euro | | | | 385.693,89 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12E - da P37 a SPB + (n.12 imp. Acc./Cls. 40m)

VI6 - Pulvini

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|--|---|--|-------------|-----------|-----------|
| 60355 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | |
| | PILA 37 27,52 * 2,00 | | 55,04 | | |
| | PILA 38 27,52 * 2,00 | | 55,04 | | |
| | PILA 39 27,52 * 2,00 | | 55,04 | | |
| | PILA 40 27,52 * 2,00 | | 55,04 | | |
| | PILA 41 27,52 * 2,00 | | 55,04 | | |
| | PILA 42 27,52 * 2,00 | | 55,04 | | |
| | PILA 43 27,52 * 2,00 | | 55,04 | | |
| | PILA 44 27,52 * 2,00 | | 55,04 | | |
| | PILA 45 27,52 * 2,00 | | 55,04 | | |
| | PILA 46 27,52 * 2,00 | | 55,04 | | |
| | PILA 47 27,52 * 2,00 | | 55,04 | | |
| | Totale | m ³ | 605,44 | 121,28 | 73.427,76 |
| | 60365 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. | | | |
| Vedi quantità art. BA.CZ.A.3 02.F 605,44 | | | 605,44 | | |
| Totale | | m ³ | 605,44 | 5,39 | 3.263,32 |
| 60395 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 | | | | |
| | PILA 43-44 | | 53,86 | | |
| | 22,44 * 2,40 | | 15,00 | | |
| | fondello 2 * 7,50 | | | | |
| | Totale parziale | m ² | 68,86 | | |
| | A dedurre | | | -68,86 | |
| | A sommare | | | | |
| PILA 43-44 | | 137,72 | | | |
| 2 * 68,86 | | | | | |
| Totale | m ² | 137,72 | 16,40 | 2.258,61 | |
| 60385 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 | | | | |
| | PILA 37-42 E 45 -47 | | 53,86 | | |
| | 22,44 * 2,40 | | 15,00 | | |
| | fondello 2 * 7,50 | | | | |
| | Totale parziale | m ² | 68,86 | | |
| | A dedurre | | | -68,86 | |
| | A sommare | | | | |
| | PILA 37-42 | | 413,16 | | |
| 6 * 68,86 | | | | | |
| PILA 45-47 | | 206,58 | | | |
| 3 * 68,86 | | | | | |
| Totale | m ² | 619,74 | 18,53 | 11.483,78 | |
| 60375 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | | | | |
| | incidenza pile cilindriche 180 kg/mc Vedi quantità art. BA.CZ.A.3 02.F 180 * 605,44 | | 108.979,200 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12E - da P37 a SPB + (n.12 imp. Acc./Cls. 40m)

VI6 - Pulvini

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|--|------|-------------|--------|-------------------|
| | Totale | kg | 108.979,200 | 1,00 | 108.979,20 |
| | Totale VI6 - Pulvini Euro | | | | 199.412,67 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12E - da P37 a SPB + (n.12 imp. Acc./Cls. 40m)

VI7 - Apparecchi di appoggio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|--|------|---------------------------------|-----------|-------------------|
| 11800 BA.OP.A.3106.A | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio di tipo multidirezionale in acciaio teflon, per ogni KN di carico nominale verticale APPOGGI MULTIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 7000kN ----- LATO MOBILE (n° app. x n° imp. x kN) 2 * 12 * 7000 ----- Totale | kN | 168.000,00 168.000,00 | 0,46 | 77.280,00 |
| 11780 VAT.RS3E.A01.0 9.0005 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo VINCOLO MECCANICO, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcati a singolo binario a sez. mista in Acc/Cls. L=40m - Lc=38,0m" IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40m DISPOSITIVO MECCANICO DATI CARICO ORIZZONTALE TRASVERSALE - Ht = 4000kN ----- LATO FISSO (n° app. x n° imp.) 1 * 12 LATO MOBILE (n° app. x n° imp.) 1 * 12 ----- Totale | Cad | 12,00 12,00 24,00 | 5.412,00 | 129.888,00 |
| 11790 VAT.RS3E.A01.0 9.0006 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo UNIDIREZIONALE, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcati a singolo binario a sez. mista in Acc/Cls. L=40m - Lc=38,0m " IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40m APPOGGI UNIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V =7000kN CARICO ORIZZONTALE TRASVERSALE- Ht =4000kN ----- LATO FISSO (n° app. x n° imp.) 2 * 12 ----- Totale | Cad | 24,00 24,00 | 14.224,00 | 341.376,00 |
| Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro | | | | | 548.544,00 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12E - da P37 a SPB + (n.12 imp. Acc./Cls. 40m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|-------------------------|--|----------------|--|--------|---------|----------|
| 11810 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI PER PILA DATI LATO ACC./CLS. 4 BAGGIOLI INTEGRATI 4 * 1,50 * 1,35 * 0,25 2 RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. 2 * 1,50 * ((0,73+0,60)/2) * 0,70 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. 2 * 3,40 * 0,65 * 0,80 Totale parziale | m ³ | 2,03 6,98 | | | |
| | A dedurre 6,98 A sommare ----- CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI da pila 37 a pila 47 11 * 6,98 Totale | m ³ | 76,78 76,78 | | 121,28 | 9.311,88 |
| 11910 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 BAGGIOLI INTEGRATO AL RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. SPALLA "B" 2 * 1,23 * 1,36 * 0,25 2 * (1,20+0,65) * 1,18 * 0,70 RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "B" 2 * 2,84 * 0,50 * 0,70 Totale | m ³ | 1,99 5,89 | | 121,28 | 714,34 |
| 11820 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURA ELEVAZIONE BAGGIOLI E RITEGNI PILA vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F 76,78 Totale | m ³ | 76,78 76,78 | | 5,39 | 413,84 |
| 11920 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURE ELEVAZIONE BAGGIOLI E RITEGNI SPALLE vedi RIF.ART - BA.CZ.A.3 02.F 5,89 Totale | m ³ | 5,89 5,89 | | 5,39 | 31,75 |
| 11850 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI PER PILA DATI LATO ACC./CLS. 4 BAGGIOLI INTEGRATI 4 * ((1,50+1,35)) * 0,25 2 RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. 2 * 1,50 * 0,70 2 * ((0,73+0,60)/2) * 0,70 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. | | 2,85 2,10 0,94 | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12E - da P37 a SPB + (n.12 imp. Acc./Cls. 40m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|-------------------------|--|----------------|-----------|--------|----------|--|
| | 2 * 3,40 * 0,65 * 0,80 | | 3,54 | | | |
| | 4 * 0,65 * 0,80 | | 2,08 | | | |
| | Totale parziale | m ² | 11,51 | | | |
| | A dedurre | | | | | |
| | 11,51 | | -11,51 | | | |
| | A sommare | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI | | | | | |
| | P43 a P44 | | | | | |
| | 2 * 11,51 | | 23,02 | | | |
| Totale | m ² | 23,02 | | 16,40 | 377,53 | |
| 11940 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 | | | | | |
| | BAGGIOLI INTEGRATO AL RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. | | | | | |
| | SPALLA "B" | | | | | |
| | 2 * (1,23+1,36) * 0,25 | | 1,30 | | | |
| | 2 * (1,20+0,65) * 0,70 | | 2,59 | | | |
| | 2 * 1,18 * 0,70 | | 1,65 | | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | | |
| | SPALLA "B" | | | | | |
| | 2 * (0,50+2,84+0,50) * 0,70 | | 5,38 | | | |
| Totale | m ² | 10,92 | | 16,40 | 179,09 | |
| 11840 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 | | | | | |
| | CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI PER PILA | | | | | |
| | DATI LATO ACC./CLS. | | | | | |
| | 4 BAGGIOLI INTEGRATI | | | | | |
| | 4 * ((1,50+1,35)) * 0,25 | | 2,85 | | | |
| | 2 RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | | |
| | 2 * 1,50 * 0,70 | | 2,10 | | | |
| | 2 * ((0,73+0,60)/2) * 0,70 | | 0,94 | | | |
| | 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. | | | | | |
| | 2 * 3,40 * 0,65 * 0,80 | | 3,54 | | | |
| | 4 * 0,65 * 0,80 | | 2,08 | | | |
| Totale parziale | m ² | 11,51 | | | | |
| A dedurre | | | | | | |
| 11,51 | | -11,51 | | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| | CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI | | | | | |
| | P37 e P42 | | | | | |
| | 6 * 11,51 | | 69,06 | | | |
| | P46 e P47 | | | | | |
| | 2 * 11,51 | | 23,02 | | | |
| Totale | m ² | 92,08 | | 18,53 | 1.706,24 | |
| 11860 BA.CZ.A.3 05.D | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m.12 e fino a m. 16 | | | | | |
| | CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI PER PILA | | | | | |
| | DATI LATO ACC./CLS. | | | | | |
| | 4 BAGGIOLI INTEGRATI | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12E - da P37 a SPB + (n.12 imp. Acc./Cls. 40m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|-------------------------|---|-----------------|------------|--------|-----------|--|
| | 4 * ((1,50+1,35)) * 0,25 | | 2,85 | | | |
| | 2 RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | | |
| | 2 * 1,50 * 0,70 | | 2,10 | | | |
| | 2 * ((0,73+0,60)/2) * 0,70 | | 0,94 | | | |
| | 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. | | | | | |
| | 2 * 3,40 * 0,65 * 0,80 | | 3,54 | | | |
| | 4 * 0,65 * 0,80 | | 2,08 | | | |
| | Totale parziale | m ² | 11,51 | | | |
| | A dedurre | | | | | |
| | 11,51 | | | -11,51 | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| | CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI | | | | | |
| | P45 | | | | | |
| | 1 * 11,51 | | 11,51 | | | |
| | Totale | m ² | 11,51 | 21,38 | 246,08 | |
| 11830 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | | | | | |
| | ARMATURE BAGGIOLI E RITEGNI PILA | | | | | |
| | - INCIDENZA 300kg/m3 | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F | | | | | |
| | 76,78 * 300 | | 23.034,000 | | | |
| | Totale | kg | 23.034,000 | 1,00 | 23.034,00 | |
| 11930 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | | | | | |
| | ARMATURE BAGGIOLI E RITEGNI SPALLA | | | | | |
| | - INCIDENZA 300kg/m3 | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | SPALLA "B" | | | | | |
| | 5,89 * 300 | | 1.767,000 | | | |
| | Totale | kg | 1.767,000 | 1,00 | 1.767,00 | |
| 11880 BA.CZ.A.3 16.A | Fornitura e posa in opera di malte reoplastiche | | | | | |
| | INGHISAGGIO | | | | | |
| | RITEGNO TRASVERSALE IN C.A | | | | | |
| | SPALLA "B" | | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (1000*0,03) | | 12,60 | | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | | |
| | SPALLA "B" | | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 1 * (1000*0,03) | | 30,00 | | | |
| | PILA 37 A 47 | | | | | |
| | RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. | | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*11) * 0,50 * 0,92 * (1000*0,03) | | 607,20 | | | |
| | RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. | | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*11) * 0,50 * 1,11 * (1000*0,03) | | 732,60 | | | |
| | Totale | dm ³ | 1.382,40 | 0,80 | 1.105,92 | |
| 11870 BA.OP.A.3 06.A | Fornitura e posa in opera dei dispositivi di ancoraggio dei ritegni antisismici | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12E - da P37 a SPB + (n.12 imp. Acc./Cls. 40m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|--|--|--------|-----------|-----------|------------------|
| 11890 BA.OP.A.3 07.A | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO PER RITEGNO RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. SPALLA "B" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (7850*0,01) | | 32,970 | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "B" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 1 * (7850*0,01) | | 78,500 | | |
| | PILA 37 A 47 RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*11) * 0,50 * 0,92 * (7850*0,01) | | 1.588,840 | | |
| | RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*11) * 0,50 * 1,11 * (7850*0,01) | | 1.916,970 | | |
| | Totale | kg | 3.617,280 | 3,91 | 14.143,56 |
| | Fornitura e posa in opera di cuscinetti di appoggio elastomerici armati | | | | |
| | CUSCINETTI NEOPRENE ARMATO SPALLA "B" 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 11,55 | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "B" 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 11,55 | | |
| | PILA 37 A 47 RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. ((2+2)*11) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 254,10 | | |
| | RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. ((2+2)*11) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 254,10 | | |
| Totale | dm ³ | 531,30 | 62,14 | 33.014,98 | |
| 11900 BA.OP.A.3 07.C | Sovrapprezzo per apparecchi d'appoggio elastomerici aventi una dimensione inferiore a 10 dmc. | | | | |
| CUSCINETTI IN GOMMA ELASTOMERICA ARMATA PER RITEGNO Ritegno longitudinale centrale su Spalle e pile DATI ----- RIF.ART. BA.OP.A.3 07.A 531,30 | | | 531,30 | | |
| Totale | dm ³ | 531,30 | 18,64 | 9.903,43 | |
| Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro | | | | | 95.949,64 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12E - da P37 a SPB + (n.12 imp. Acc./Cls. 40m)

VI9 - Travi d'impalcato in acciaio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|---------------|--------|---------------------|
| 11960 PM.MR.A.3 03.A | <p>Grigliato alveolare in acciaio S185 UNI EN 10025:2005 zincato a caldo, in opera.</p> <p>IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40.00</p> <p>Grigliato alveolare in acciaio S185 UNI EN 10025:2005 zincato a caldo, con maglia da mm 30x30, piatto portante da mm 30x3, asta secondaria da mm 20x3, pressato, elettrofuso, elettrosaldato, oppure di altro tipo ma di equivalenti caratteristiche geometriche, nonché di peso e di portata non inferiore a quelli relativi al tipo sopraindicato compresi gli organi di attacco pure in acciaio zincato a caldo, in opera.</p> <p>CAMPATA N°1 L=39.85m</p> <p>1 * 39,85 * 2,5</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 99,63</p> <p>A sommare -----</p> <p>CALCOLO GRIGLIATO IMPALCATI RETICOLARI</p> <p>12 * 99,63</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m ² | 99,63 | | |
| | | | 99,63 | | |
| | | | -99,63 | | |
| | | | 1.195,56 | | |
| | | | 1.195,56 | 109,44 | 130.842,09 |
| 11950 PM.MR.A.3102.C | <p>Acciaio UNI EN 10025 nuovo di ogni specie, fornito e lavorato, in opera, della qualità S275J2 e S275J0 e S355J2 e S355J0.</p> <p>IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40.00</p> <p>TRAVATA METALLICA</p> <p>DATI</p> <p>PORTATA TEORICA 38.00mt</p> <p>PESO TRAVATA RETICOLARE 32 kN/m = 3263.04</p> <p>3263,04 * 40</p> <p>incremento per saldature e bullonature 4%</p> <p>130521,60*4%</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 135742,464</p> <p>A sommare -----</p> <p>CALCOLO TRAVATA</p> <p>12 * 135742,464</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | kg | 130.521,600 | | |
| | | | 5.220,864 | | |
| | | | 135.742,464 | | |
| | | | -135.742,464 | | |
| | | | 1.628.909,568 | | |
| | | | 1.628.909,568 | 2,22 | 3.616.179,24 |
| | Totale VI9 - Travi d'impalcato in acciaio Euro | | | | 3.747.021,33 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12E - da P37 a SPB + (n.12 imp. Acc./Cls. 40m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|---|--------|------------|
| 11970 BA.CZ.A.3 02.F | <p>Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2</p> <p>GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES</p> <p>-----</p> <p>DATI GENERALI LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE NETTA SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=4.00 m^2 Lunghezza totale Lu=39.85m PREDALLE CENTRALI - La=3.65 sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.80 sp. 5cm</p> <p>-----</p> <p>GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO 1 * 39,85 * 4,25 PREDALLES 1 * 39,85 * (2,80+3,05+2,80) * 0,05</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 186,60 A sommare</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES 12 * 186,60</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m³ | <p>169,36</p> <p>17,24</p> <p>186,60</p> <p>-186,60</p> <p>2.239,20</p> <p>2.239,20</p> | 121,28 | 271.570,18 |
| 11975 BA.CZ.A.3 02.G | <p>Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C35/45 N/mm2</p> <p>VELETTE</p> <p>-----</p> <p>DATI GENERALI VELETTE - H=1.01m sp. 9cm</p> <p>-----</p> <p>VELETTE 2 * 39,85 * 0,09 * 1,01</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 7,24 A sommare</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO VELETTE 12 * 7,24</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m³ | <p>7,24</p> <p>7,24</p> <p>-7,24</p> <p>86,88</p> <p>86,88</p> | 129,90 | 11.285,71 |
| 11990 BA.CZ.A.3 03.B | <p>Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3.</p> <p>ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE vedi ART.RIF - BA.CZ.A.3 02.F + BA.CZ.A.3 02.G 2326,08</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m³ | <p>2.326,08</p> <p>2.326,08</p> | 5,39 | 12.537,57 |
| 12000 BA.CZ.A.3 05.C | <p>Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12</p> <p>IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40.00 CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE</p> | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12E - da P37 a SPB + (n.12 imp. Acc./Cls. 40m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISIVE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|------------------------------------|---------|------------|
| | ----- DATI GENERALI SEZIONE SOLETTA IN MEZZERIA H=44cm LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=4.25 m ² Lunghezza totale Lu=39.85m PREDALLE CENTRALI - La=3.05m sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.80 sp. 5cm VELETTE - H=1.01m sp. 9cm ----- | | | | |
| | CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO FRONTALI 2 * 4,25 MURETTI PARABALLAST 2 * 39,85 * (2*0,75) PREDALLES 1 * 39,85 * ((2,80+3,05+2,80)+(6*0,05)) VELETTE 2 * 39,85 * (2*(0,09+1,01)) | | 8,50 119,55 356,66 175,34 | | |
| | Totale parziale | m ² | 660,05 | | |
| | A dedurre | | | -660,05 | |
| | 660,05 | | | | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE P36-P45 9 * 660,05 P46-SPB 2 * 660,05 | | 5.940,45 1.320,10 | | |
| | Totale | m ² | 7.260,55 | 18,53 | 134.537,99 |
| 12010 BA.CZ.A.3 05.D | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m.12 e fino a m. 16 IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40.00 CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE ----- DATI GENERALI SEZIONE SOLETTA IN MEZZERIA H=44cm LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=4.25 m ² Lunghezza totale Lu=39.85m PREDALLE CENTRALI - La=3.05m sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.80 sp. 5cm VELETTE - H=1.01m sp. 9cm ----- CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO FRONTALI 2 * 4,25 MURETTI PARABALLAST 2 * 39,85 * (2*0,75) PREDALLES 1 * 39,85 * (2,80+3,05+2,80) VELETTE | | 8,50 119,55 344,70 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12E - da P37 a SPB + (n.12 imp. Acc./Cls. 40m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|--|---|-------------|-------------|-------------|------------|-----------|
| 11980 BA.CZ.A.3 09.B | 2 * 39,85 * (2*(0,09+1,01)) | | 175,34 | | | |
| | Totale parziale | m² | 648,09 | | | |
| | A dedurre | | | | | |
| | 648,09 | | | -648,09 | | |
| | A sommare | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE | | | | | |
| | P45-P46 | | | | | |
| | 1 * 648,09 | | | 648,09 | | |
| | Totale | m² | 648,09 | | 21,38 | 13.856,16 |
| 12030 BA.OP.A.3 10.A | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | | | | | |
| | IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40.00 | | | | | |
| | ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI GENERALI | | | | | |
| | INCIDENZA ARMATURA SOLETTA 200kg/m3 | | | | | |
| | INCIDENZA ARMATURA PREDALLES 60kg/m3 | | | | | |
| | INCIDENZA ARMATURA VELETTA 20kg/m3 | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO | | | | | |
| 200 * 39,85 * 4,00 | | | 31.880,000 | | | |
| PREDALLES | | | | | | |
| 60 * 39,85 * (2,80+3,05+2,80) * 0,05 | | | 1.034,108 | | | |
| VELETTE | | | | | | |
| 20 * (2*39,85) * 0,09 * 1,01 | | | 144,895 | | | |
| Totale parziale | kg | 33.059,003 | | | | |
| A dedurre | | | | | | |
| 33059,003 | | | | -33.059,003 | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| CALCOLO ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE | | | | | | |
| 12 * 33059,003 | | | 396.708,036 | | | |
| Totale | kg | 396.708,036 | | 1,00 | 396.708,04 | |
| 12040 BA.OP.A.3 10.B | Fornitura e posa in opera di coprigiunto trasver sale impermeabile e dielettrico, per escursioni orizzontali fino a 30 mm | | | | | |
| | GIUNTI D'IMPALCATO | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm | | | | | |
| | Larghezza Impalcato La=9.70 | | | | | |
| | vasca FS | | | | | |
| | in asse spalla | | | | | |
| | 1 * 4,50 | | | 4,50 | | |
| | in asse pila | | | | | |
| | 11 * 4,50 | | | 49,50 | | |
| Totale | m | 54,00 | | 255,89 | 13.818,06 | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12E - da P37 a SPB + (n.12 imp. Acc./Cls. 40m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|-----------|--------|-----------|
| 12050 BA.OP.A.3 11.A | Larghezza Impalcato La=9.70 vasca FS in asse spalla 1 * 4,50 * ((130+130-30)) in asse pila 11 * 4,50 * ((130+130-30)) | m | 1.035,00 | 1,62 | 20.120,40 |
| | Totale | | 11.385,00 | | |
| 12060 BA.OP.A.3 11.B | Fornitura e posa in opera di piattabanda dielettrica per muretti laterali paraballast e marciapiedi, per escursioni fino a 30 mm PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse spalla muretti paraballast ((2)*1) * 1,50 camminamento+cordoli ((2)*1) * ((1,78+0,82)) in asse pila muretti paraballast ((2)*11) * 1,50 camminamento+cordoli ((2)*11) * ((1,78+0,82)) | m | 3,00 | 58,32 | 5.738,69 |
| | Totale | | 57,20 | | |
| 12070 BA.OP.A.3 12.A | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre 30 mm PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse spalla muretti paraballast ((2)*1) * 1,50 * ((130+130-30)) camminamento+cordoli ((2)*1) * ((1,78+0,82)) * ((130+130-30)) in asse pila muretti paraballast ((2)*11) * 1,50 * ((130+130-30)) camminamento+cordoli ((2)*11) * ((1,78+0,82)) * ((130+130-30)) | m | 690,00 | 0,17 | 3.847,44 |
| | Totale | | 1.196,00 | | |
| 12070 BA.OP.A.3 12.A | Fornitura e posa in opera di scossalina , dello spessore non inferiore a 2 mm SCOSSALINA GIUNTI D'IMPALCATO DATI Larghezza Impalcato La=9.70 in asse spalla 1 * 9,70 | m | 7.590,00 | | |
| | Totale | | 13.156,00 | | |
| | | | 22.632,00 | | |
| | | | 9,70 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12E - da P37 a SPB + (n.12 imp. Acc./Cls. 40m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|---|------|-----------|--------|-------------------|
| | in asse pila 11 * 9,70 | | 106,70 | | |
| | Totale | m | 116,40 | 35,56 | 4.139,18 |
| | Totale VIA - Soletta di completamento Euro | | | | 888.159,42 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12E - da P37 a SPB + (n.12 imp. Acc./Cls. 40m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|---|--|----------------|-----------|---------|-----------|--|
| 12130 BA.CZ.C.1103.E | Fornitura di cunicoli per la protezione di cavi a due gole da 140 e 180 mm, di profondità interna 400 mm con fondo a spessore maggiorato, per viadotto o g | | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | 1 PER BINARIO AREA SEZIONE CANALETTA A=0.0841m ² | | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=40m | | | | | |
| | 1 * 40 | | | 40,00 | | |
| | Totale parziale | m | | 40,00 | | |
| | A dedurre | | | | | |
| | 40 | | | -40,00 | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | | |
| 12 * 40 | | | 480,00 | | | |
| Totale | m | | 480,00 | 31,15 | 14.952,00 | |
| 12140 BA.CZ.C.2101.K | Posa in opera di cunicoli in cemento delle dimensioni di 400x100 mm. | | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | VEDI RIF. ART. BA.CZ.C.1103.E | | | | | |
| 480 | | | 480,00 | | | |
| Totale | m | | 480,00 | 14,20 | 6.816,00 | |
| 12100 BA.OP.A.3 18.A | Strato protettivo in conglomerato bituminoso dello spessore non inferiore a 5 cm | | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE CON STRATO DI CONGLOMERATO BITUMINOSO VASCA (50mm) | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=40.00m | | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =4.60m 1 * 40,0 * 4,60 | | | 184,00 | | |
| | Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 40 * (1,93+1,93) | | | 154,40 | | |
| | Totale parziale | m ² | | 338,40 | | |
| | A dedurre | | | | | |
| | 338,40 | | | -338,40 | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA | | | | | | |
| 12 * 338,40 | | | 4.060,80 | | | |
| Totale | m ² | | 4.060,80 | 5,92 | 24.039,94 | |
| 12160 BA.OP.A.3 20.A | Fornitura e posa in opera di profilati di acciaio per parapetti, mensole e simili | | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=40m | | | | | |
| | IPE 100 p=8,1 kg/m, 1 MONTANTE OGNI 1.50m PER LATO (2*8,1) * (40/1,5) * 1,05 | | | 453,606 | | |
| | PIASTRA DI BASE 200x150x10 p=2,36 kg (2*2,36) * (40/1,5) | | | 125,868 | | |
| | PIASTRA DI BASE CON FUNZIONE DI PARAPIEDE 200x5mm p=7,85 kg/m (2*7,85) * 40 | | | 628,000 | | |
| Totale parziale | kg | | 1.207,474 | | | |
| 10% per bulloni, tirafondi e saldature 1207,474*10% | | | 120,747 | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12E - da P37 a SPB + (n.12 imp. Acc./Cls. 40m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|------------|--------|-----------|
| | Totale generale | kg | 1.328,221 | | |
| | A dedurre 1328,221 | | -1.328,221 | | |
| | A sommare ----- | | | | |
| | PARAPETTI PER IMPALCATO 12 * 1328,221 | | 15.938,652 | | |
| | Totale | kg | 15.938,652 | 1,95 | 31.080,37 |
| 12170 BA.OP.A.3 21.A | Fornitura e posa in opera di tubi di acciaio doppiamente zincati a caldo per parapetti, mensole e simili PARAPETTO PER IMPALCATO ----- DATI Lunghezza Impalcato Lu=40m 4 TUBI D=42,4 sp 2,9 p=2,35 kg/m PER LATO (2*4*2,35) * 40 | | 752,000 | | |
| | Totale parziale | kg | 752,000 | | |
| | 10% per bulloni, e saldature 752*10% | | 75,200 | | |
| | Totale generale | kg | 827,200 | | |
| | A dedurre 827,20 | | -827,200 | | |
| | A sommare ----- | | | | |
| | PARAPETTI PER IMPALCATO 12 * 827,20 | | 9.926,400 | | |
| | Totale | kg | 9.926,400 | 2,11 | 20.944,70 |
| 12080 BA.OP.A.3107.A | Impermeabilizzazione di impalcati a mezzo di manto impermeabile sintetico eseguito con membrana : per 3 mm di spessore IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm ----- DATI Lunghezza Impalcato Lu=40.00m Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =4.60m 40 * 4,60 Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 40 * (1,93+1,93) | | 184,00 | | |
| | Totale parziale | m² | 154,40 | | |
| | A dedurre 338,40 | | -338,40 | | |
| | A sommare ----- | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm 12 * 338,40 | | 4.060,80 | | |
| | Totale | m² | 4.060,80 | 20,45 | 83.043,36 |
| 12090 BA.OP.A.3107.B | Sovraprezzo alla precedente sottovoce A per ogni mm in più richiesto rispetto allo spessore di 3 mm IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm ----- DATI Lunghezza Impalcato Lu=40.00m Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =4.60m 1 * 40,0 * 4,60 Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 40 * (1,93+1,93) | | 184,00 | | |
| | Totale parziale | m² | 154,40 | | |
| | A dedurre 338,40 | | -338,40 | | |
| | A sommare ----- | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm 12 * 338,40 | | 4.060,80 | | |
| | Totale | m² | 4.060,80 | 20,45 | 83.043,36 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12E - da P37 a SPB + (n.12 imp. Acc./Cls. 40m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|-------------------------------------|--------|-----------|
| | A dedurre 338,40 A sommare ----- IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm 12 * 338,40 Totale | m ² | -338,40 4.060,80 4.060,80 | 3,84 | 15.593,47 |
| 12200 BA.PS.A.3 33.A | Fornitura e posa in opera di grigliato metallico, in acciaio zincato, per copertura di pozzetti, cunicoli e simili ISPEZIONABILITA' SU PULVINO GRIGLIATO PER PIANEROTTOLO PER DISCESA DELLA SCALA OGNI 3 CAMPATE STANDARD 190x120cm Grigliato tipo keller da 35kg/mq (2*6) * 1,90 * 1,20 * 35 Totale | kg | 957,600 957,600 | 2,18 | 2.087,57 |
| 12120 IT.TU.E.3002.E | Fornitura e posa in opera di tubazione in PVC -U conforme alla norma UNI EN 1401-1 - diametro esterno 250 mm. TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 ----- DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI Lunghezza Impalcato Lu=40m SOTTO SOLETTA - DN250 2 * 40 DISCENDENTE SULLE PILE - DN250 2 * 10 Totale parziale | m | 80,00 20,00 100,00 | | |
| | A dedurre 100 A sommare ----- TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 12 * 100 Totale | m | -100,00 1.200,00 1.200,00 | 25,65 | 30.780,00 |
| 12180 OM.ME.C.3 25.A | Fornitura e posa in opera di scala in ferro ISPEZIONABILITA' SU PULVINO SCALE DI DISCESA OGNI 3 CAMPATE- COMPRESO TELAIO COMPLETO AL PULVINO E BOTOLA IN METALLO - 180 kg/ml ALTEZZA STANDARD DI DISCESA H=3.10m (2*6) * 180 * 3,10 Totale | kg | 6.696,000 6.696,000 | 3,98 | 26.650,08 |
| 12190 OM.ME.C.3 25.B | Sovrapprezzo alla voce quando anziché la verniciatura è richiesta la zincatura ISPEZIONABILITA' SU PULVINO SCALE DI DISCESA OGNI 3 CAMPATE- COMPRESO TELAIO COMPLETO AL PULVINO E BOTOLA IN METALLO - 180 kg/ml ALTEZZA STANDARD DI DISCESA H=3.10m (2*6) * 180 * 3,10 Totale | kg | 6.696,000 6.696,000 | 0,22 | 1.473,12 |
| 12150 SS.CE.C.3102.B | Fornitura e posa in opera in corrispondenza dei muretti paraballast di tubo 140x140 sp. 3 mm provvisto di griglia e rete in acciaio keller. TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT ----- DATI | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario

VI12E - da P37 a SPB + (n.12 imp. Acc./Cls. 40m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|--|--|--------|-----------|----------|-------------------|--|
| 12110 VAT.RS3E.A01.0 9.0017 | 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=40m 2 * (40/3) | | 26,66 | | | |
| | Totale parziale | Cad | 26,66 | | | |
| | A dedurre 26,66 | | -26,66 | | | |
| | A sommare | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT 12 * 26,66 | | 319,92 | | | |
| | Totale | Cad | 319,92 | 16,14 | 5.163,51 | |
| | Fornitura e posa in opera pluviale flangiato in PVC DN160 (L=0,50 m) grigliato metallico zincato a caldo (250x250mm) controtelaio speciale zincato costituito da: controtelaio e di manicotto flangiato - Tipo "mexicano" per innesto del pluviale PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=40m 2 * (40/3) | | 26,66 | | | |
| Totale parziale | Cad | 26,66 | | | | |
| A dedurre 26,66 | | -26,66 | | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA 12 * 26,66 | | 319,92 | | | | |
| Totale | Cad | 319,92 | 21,54 | 6.891,08 | | |
| Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro | | | | | 269.515,20 | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI13 - VI13 (ex VI05) - Singolo Binario

VI13A - SPA + (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|------------|--------|-------------------|
| 33580 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. incidenza 150 Kg/mc - quantità di cui alla voce BA.PD.A.3 05.D 297 * (0,75^2*3,1416) * 150 | | 78.719,850 | | |
| | Totale | kg | 78.719,850 | 1,00 | 78.719,85 |
| 52345 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi - quantità di cui alla voce BA.PD.A.3 05.D 297 * (0,75^2*3,1416) | | 525,69 | | |
| | Totale | m³ | 525,69 | 0,26 | 136,68 |
| 33570 BA.PD.A.3 05.D | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro, del diametro non inferiore a 1500 mm SPALLA A 9 * 33 | | 297,00 | | |
| | Totale | m | 297,00 | 221,96 | 65.922,12 |
| | Totale VI2 - Pali o pozzi Euro | | | | 144.778,65 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI13 - VI13 (ex VI05) - Singolo Binario

VI13A - SPA + (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------------------|---|----------------|------------|--------|-------------------|
| 52395 BA.CZ.A.3 01.A | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C12/15 N/mm2 SPALLA A (12+,3) * (12+,3) * 0,20 | | 30,26 | | |
| | Totale | m ³ | 30,26 | 80,31 | 2.430,18 |
| 52405 BA.CZ.A.3 01.E | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C28/35 N/mm2 SPALLA A 12 * 12 * 2 | | 288,00 | | |
| | Totale | m ³ | 288,00 | 109,75 | 31.608,00 |
| 52415 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. vedi quantità art BA.CZ.A.3 01.E 288 | | 288,00 | | |
| | Totale | m ³ | 288,00 | 5,39 | 1.552,32 |
| 52435 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e similari SPALLA A 2 * (12+12) * 2 | | 96,00 | | |
| | Totale | m ² | 96,00 | 10,09 | 968,64 |
| 52425 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. SPALLA A - 110 kg/mc 110 * 12 * 12 * 2 | | 31.680,000 | | |
| | Totale | kg | 31.680,000 | 1,00 | 31.680,00 |
| 52385 BA.MT.A.3 29.A | Riempitivi vari e sistemazione superficiale con regolarizzazione delle pendenze, con terre provenienti dagli scavi quantità scavi (vedi quantità BA.MT.C.0101.A) 4276,90 a dedurre volume fondazioni interrante quantità art BA.CZ.A.3 01.A -1 * 30,26 quantità art BA.CZ.A.3 01.E -1 * 288 a dedurre volume elevazioni interrante -1 * 156,26 | | 4.276,90 | | |
| | Totale | m ³ | 3.802,38 | 0,90 | 3.422,14 |
| 52365 BA.MT.A.3002.A | Scavo di fondazione in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi SPALLA A ((943,25+182,25)*7,60)/2 | | 4.276,90 | | |
| | Totale | m ³ | 4.276,90 | 3,42 | 14.627,00 |
| 54405 BA.MT.A.3107.A | Fornit.e posa in opera di misto cement.da cava,gettato e costipato in opera in strati di spess<50 cm,con caratter.indicate nel Capit.Op.Civ.con cemento>4 SPALLA A interno (escluso SubBallast e Supercompattato) 6,90 * 7,80 * (9,50-(0,3+0,12)) dente esterno 1su1 per rilev. h>4m (((1,00+4,00)/2)) * 9,70 * 3,00 | | 488,69 | | |
| | Totale | m ³ | 72,75 | | |
| | Totale | m ³ | 561,44 | 43,81 | 24.596,69 |
| 52375 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi vedi quantità art BA.MT.A.3002.A 4276,90 | | 4.276,90 | | |
| | Totale | m ³ | 4.276,90 | 0,26 | 1.111,99 |
| Totale VI3 - Fondazioni Euro | | | | | 111.996,96 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI13 - VI13 (ex VI05) - Singolo Binario

VI13A - SPA + (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VI4 - Spalle

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|---|--------|-----------|
| 44430 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 SPALLA A - muro frontale 9,70 * 2,10 * 6,60 - ringrosso muro frontale/paraghiaia 9,70 * (((1,60+0,95)*0,65)/2) - paraghiaia 9,70 * 0,50 * 2,30 - muretti paraballast(vedi dett) - area front x L 3,79 * 0,65 - ringrosso paraghiaia 9,70 * (((0,50+0,65)*0,21)/2) - muri d'ala 2 * 7,30 * 1,20 * 6,60 2 * 7,30 * 0,80 * 3 - dente di arresto longitudinale 4,10 * 0,55 * 0,70 - dente di arresto trasversale 1,36 * 1,64 * 0,70 <div style="text-align: right;">Totale</div> | m³ | 134,44 8,05 11,16 2,46 1,16 115,63 35,04 1,58 1,56 <hr/> 311,08 | 121,28 | 37.727,78 |
| 44440 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. vedi quantità art BA.CZ.A.3 02.F 311,08 <div style="text-align: right;">Totale</div> | m³ | <hr/> 311,08 <hr/> 311,08 | 5,39 | 1.676,72 |
| 44460 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 SPALLA A - muro frontale 2 * (9,70+2,10) * 4 - muri d'ala (2*2) * (7,30+1,20) * 4 <div style="text-align: right;">Totale</div> | m² | 94,40 136,00 <hr/> 230,40 | 13,46 | 3.101,18 |
| 44470 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 SPALLA A - muro frontale 2 * (9,70+2,10) * 2,60 - ringrosso muro frontale/paraghiaia 2 * (((1,60+0,95)*0,65)/2) 9,70 * 1,86 - paraghiaia 2 * (9,7+0,50) * 1,40 - muri d'ala (2*2) * (7,30+1,20) * 2,60 (2*2) * (7,30+0,8) * 3 - dente di arresto longitudinale 2 * (4,10+0,55) * 0,70 - dente di arresto trasversale 2 * (1,36+1,64) * 0,70 - baggioli 2 * (1,21+1,36) * 0,20 2 * (1,25+1,36) * 0,20 <div style="text-align: right;">Totale</div> | m² | 61,36 1,66 18,04 28,56 88,40 97,20 6,51 4,20 1,03 1,04 <hr/> 308,00 | 16,40 | 5.051,20 |
| 44480 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 SPALLA A - muri d'ala (2*2) * (7,30+0,8) * 1,60 - paraghiaia 2 * (9,7+0,50) * 1,6 - muretti paraballast(vedi dett) - area front x L 2 * 0,65 * 0,48 2 * 3,79 (2*2) * 0,65 * 0,70 - ringrosso paraghiaia 2 * (((0,50+0,65)*0,21)/2) 9,70 * 0,25 <div style="text-align: right;">Totale</div> | m² | 51,84 32,64 0,62 7,58 1,82 0,24 2,43 <hr/> 97,17 | 18,53 | 1.800,56 |
| 44450 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI13 - VI13 (ex VI05) - Singolo Binario

VI13A - SPA + (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VI4 - Spalle

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|---|------|------------|--------|------------------|
| | ELEVAZIONE - 120 kg/mc vedi quantità art BA.CZ.A.3 02.F 120 * 311,08 | | 37.329,600 | | |
| | Totale | kg | 37.329,600 | 1,00 | 37.329,60 |
| | Totale VI4 - Spalle Euro | | | | 86.687,04 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI13 - VI13 (ex VI05) - Singolo Binario

VI13A - SPA + (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VI7 - Apparecchi di appoggio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|---|------|-----------|-----------|------------------|
| 6380 BA.OP.A.3106.A | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio di tipo multidirezionale in acciaio teflon, per ogni KN di carico nominale verticale APPOGGI MULTIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 5000kN ----- MULTIDIREZIONALE (n° app. x n° imp. x kN) 1 * 1 * 5000 | | 5.000,00 | | |
| | Totale | kN | 5.000,00 | 0,46 | 2.300,00 |
| 6360 VAT.RS3E.A01.0 9.0001 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo FISSO, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcati a singolo binario in C.A.P. L=25m - Lc=22,80m" APPOGGI FISSI DATI CARICO VERTICALE - V = 5000kN CARICO ORIZZONTALE LONGITUDINALE - H = 2500kN ----- LATO FISSO (n° app. x n° imp.) 2 * 1 | | 2,00 | | |
| | Totale | Cad | 2,00 | 11.020,00 | 22.040,00 |
| 6370 VAT.RS3E.A01.0 9.0002 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari, di tipo UNIDIREZIONALE, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcati a singolo binario in C.A.P. L=25m - Lc=22,80m" APPOGGI UNIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 5000kN CARICO ORIZZONTALE LONGITUDINALE - HI = 2500kN ----- LATO MOBILE (n° app. x n° imp.) 1 * 1 | | 1,00 | | |
| | Totale | Cad | 1,00 | 9.900,00 | 9.900,00 |
| Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro | | | | | 34.240,00 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI13 - VI13 (ex VI05) - Singolo Binario

VI13A - SPA + (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|---|------|-----------|--------|---------|
| 3610 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 BAGGIOLI INTEGRATO AL RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. - Sup. frontale 1.69mq - Largh 1.60m SPALLA "A" 4,10 * 1,30 * 0,20 1 * ((1,64+1,55)/2) * 1,30 * 0,45 RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "A" 1 * 4,10 * 0,50 * 0,65 <p style="text-align: right;">Totale</p> | | | | |
| | | m³ | 3,34 | 121,28 | 405,08 |
| 3540 BA.CZ.A.3 02.I | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C45/55 N/mm2 CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. ----- DATI GENERALI H.trave=2.10m L.trave=24.40m AREA = 1.09 m^2/ml RT= 0.80m Superficie totale casseratura (perimetro x lunghezza travi 11.85m x 24.40)= 289.14 mq ----- DATI PER VERIFICA TRAVE IN C.A.P. Sezione Corrente - Zona centrale 1 * ((7,35+7,20)/2) * 1,09 Sezione Corrente - Zone laterali 2 * 7,30 * 1,09 Sezione ringrossata - Zona testate 2 * ((1,80+0,58)/2) * ((0,83+1,40)/2) * ((0,64+0,25)/2) Sezione di traversi intermedi 2 * ((0,25+0,60)/2) * 1,09 Sezione di traversi testate 2 * ((0,35+0,47)/2) * 1,09 <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> | | | | |
| | | m³ | 26,88 | | |
| | ----- DATI PER VERIFICA TRAVERSI Sezione traversi di testata A=0.66mq (2+2) * ((0,71+0,55)/2) * 0,66 Sezione connessione aggiunta traversi testata (q.ta parte della trave) (4/2) * 1,81 * 0,66 * ((0,71+0,55)/2) Sezione traversi interni A=0.66mq (2+2) * ((0,54+0,35)/2) * 0,66 Sezione connessione aggiunta traversi (q.ta parte della trave) (4/2) * 1,81 * 0,66 * ((0,54+0,35)/2) <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> | | | | |
| | | m³ | 5,44 | | |
| | ----- zona passi d'uomo testate 2 * 1,85 * ((1,50+1,14)/2) * ((0,71+0,55)/2) passi d'uomo 60cm -2 * ((3,1416*0,30*0,45)) * ((0,71+0,55)/2) zona passi d'uomo interni 2 * 1,85 * ((1,50+1,14)/2) * ((0,54+0,35)/2) passi d'uomo 60cm -2 * 0,52 * ((3,1416*0,30*0,45)) * ((0,54+0,35)/2) <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> | | | | |
| | | m³ | 4,55 | | |
| | <p style="text-align: right;">Totale generale</p> a dedurre il calcolo -36,87 | m³ | 36,87 | | |
| | | | -36,87 | | |
| | ----- CALCOLO TRAVI PER IMPALCATO (2*1) * 36,87 | | 73,74 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI13 - VI13 (ex VI05) - Singolo Binario

VI13A - SPA + (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|---|----------------|------------------------------|--------|-----------|
| | Totale | m ³ | 73,74 | 148,32 | 10.937,12 |
| 3560 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURA LENTA TRAVI IN C.A.P. vedi RIF.ART - BA.CZ.A.3 02.I 73,74 | | 73,74 | | |
| | Totale | m ³ | 73,74 | 5,39 | 397,46 |
| 3620 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURE ELEVAZIONE BAGGIOLI E RITEGNI SPALLE vedi RIF.ART - BA.CZ.A.3 02.F 3,34 | | 3,34 | | |
| | Totale | m ³ | 3,34 | 5,39 | 18,00 |
| 3590 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. Superficie totale cassetatura travi (perimetro x lunghezza travi 11.85m x 24.40)= 289.14 mq 289,14 Superficie totale cassetatura traversi escluso passo d'uomo (2 lati x 4 traversi x sup.3.94mq) =31.52 mq 31,52 | | 289,14 | | |
| | Totale parziale | m ² | 320,66 | | |
| | A dedurre 320,66 | | -320,66 | | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- CALCOLO CASSERO TRAVI IN C.A.P. PER IMPALCATO SPA-P1 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | Totale | m ² | 641,32 | 16,40 | 10.517,65 |
| 3640 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 BAGGIOLI INTEGRATO AL RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. - Sup. frontale 1.69mq - Largh 1.60m SPALLA "A" (1,30+4,10+1,30) * 0,20 1 * ((1,64+1,55)/2) 1,30 * 0,45 RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "A" 1 * (0,5+4,10+0,5) * 0,65 | | 1,34 1,60 0,59 3,32 | | |
| | Totale | m ² | 6,85 | 16,40 | 112,34 |
| 3550 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. ARMATURA LENTA CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. DATI GENERALI INCIDENZA ARMATURA LENTA = 160kg/m3 | | | | |
| | ----- vedi RIF.ART - BA.CZ.A.3 02.I 73,74 * 160 | | 11.798,400 | | |
| | Totale | kg | 11.798,400 | 1,00 | 11.798,40 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI13 - VI13 (ex VI05) - Singolo Binario

VI13A - SPA + (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|--|-----------------|-------------------------------|--------|----------|
| 3630 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. ARMATURE BAGGIOLI E RITEGNI SPALLA - INCIDENZA 300kg/m3 ----- SPALLA "A" 3,34 * 300 | | | | |
| | Totale | kg | 1.002,000 1.002,000 | 1,00 | 1.002,00 |
| 3570 BA.CZ.A.3 11.A | Acciaio in opera per strutture in cemento armato precompresso ad armatura pre-tesa. ARMATURA PRE-TESA CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. DATI GENERALI ARMATURA PRE-TESA TRAVI IN C.A.P. = 72 TREFOLI/TRAVE (7 FILI 0.6" - 1102g/m) ----- (2*1) * ((72*1,102*25)) | | | | |
| | Totale | kg | 3.967,200 3.967,200 | 1,97 | 7.815,38 |
| 3580 BA.CZ.A.3 12.A | Acciaio in fili, trecce e trefoli in opera per strutture in cemento armato precompresso ad armatura post-tesa. ARMATURA POST-TESA TRAVERSI DEL CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. DATI GENERALI ARMATURA POST-TESA TRAVERSI SUP.= 9 TREFOLI/TRAVERSO (7 FILI 0.6" - 1102g/m) ARMATURA POST-TESA TRAVERSI INF. = 7 TREFOLI/TRAVERSO (7 FILI 0.6" - 1102g/m) ----- (2*1) * (4*(9*1,102*5,70)) (2*1) * (4*(7*1,102*5,70)) | | | | |
| | Totale | kg | 452,260 351,758 804,018 | 2,12 | 1.704,52 |
| 3710 BA.CZ.A.3 16.A | Fornitura e posa in opera di malte reoplastiche INGHISAGGIO RITEGNO TRASVERSALE IN C.A SPALLA "A" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (1000*0,03) RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "A" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 1 * (1000*0,03) | | | | |
| | Totale | dm ³ | 12,60 30,00 42,60 | 0,80 | 34,08 |
| 3700 BA.OP.A.3 06.A | Fornitura e posa in opera dei dispositivi di ancoraggio dei ritegni antisismici LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO PER RITEGNO RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. SPALLA "A" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (7850*0,01) RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "A" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 0,80 * (7850*0,01) | | | | |
| | Totale | kg | 32,970 62,800 95,770 | 3,91 | 374,46 |
| 3720 BA.OP.A.3 07.A | Fornitura e posa in opera di cuscinetti di appoggio elastomerici armati CUSCINETTI NEOPRENE ARMATO | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI13 - VI13 (ex VI05) - Singolo Binario

VI13A - SPA + (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|--|---|-----------------|-----------|--------|------------------|
| 3730 BA.OP.A.3 07.C | SPALLA "A" | | | | |
| | 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 11,55 | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | |
| | 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 11,55 | | |
| | Totale | dm ³ | 23,10 | 62,14 | 1.435,43 |
| | Sovrapprezzo per apparecchi d'appoggio elastomerici aventi una dimensione inferiore a 10 dmc. | | | | |
| | CUSCINETTI IN GOMMA ELASTOMERICA ARMATA PER RITEGNO | | | | |
| | Ritegno longitudinale centrale su Spalle e pile | | | | |
| | DATI | | | | |
| ----- | | | | | |
| RIF.ART. BA.OP.A.3 07.A | | | 23,10 | | |
| 23,10 | | | 23,10 | 18,64 | 430,58 |
| Totale | dm ³ | 23,10 | 18,64 | 430,58 | |
| Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro | | | | | 46.982,50 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI13 - VI13 (ex VI05) - Singolo Binario

VI13A - SPA + (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|------------------------|---|------|--|--------|-----------|--|
| 3740 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES ----- DATI GENERALI LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE NETTA SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=3.45 m^2 Lunghezza totale Lu=24.80m PREDALLE CENTRALI - La=1.60 sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.15 sp. 5cm ----- GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO 1 * (25-0,2) * 3,45 PREDALLES 1 * (25-0,2) * ((2,15+1,60+1,60+2,15)) * 0,05 Totale parziale | m³ | 85,56 9,30 94,86 | | | |
| | A dedurre 94,86 A sommare | | | -94,86 | | |
| | ----- CALCOLO GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES 1 * 94,86 Totale | m³ | 94,86 94,86 | | 11.504,62 | |
| 3745 BA.CZ.A.3 02.G | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C35/45 N/mm2 VELETTE ----- DATI GENERALI VELETTE - H=1.01m sp. 9cm ----- VELETTE 2 * ((25-0,2)) * 0,09 * 1,01 Totale parziale | m³ | 4,51 4,51 | | | |
| | A dedurre 4,51 A sommare | | | -4,51 | | |
| | ----- CALCOLO VELETTE 1 * 4,51 Totale | m³ | 4,51 4,51 | | 585,85 | |
| 3760 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE vedi ART.RIF - BA.CZ.A.3 02.F + BA.CZ.A.3 02.G 99,37 Totale | m³ | 99,37 99,37 | | 535,60 | |
| 3770 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE ----- | | | 5,39 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI13 - VI13 (ex VI05) - Singolo Binario

VI13A - SPA + (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|--|----------------|---|--------|-----------|
| | DATI GENERALI SEZIONE SOLETTA IN MEZZERIA H=37cm LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=3.45 m ² Lunghezza totale Lu=24.80m PREDALLE CENTRALI - La=1.60 sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.15 sp. 5cm VELETTE - H=1.01m sp. 9cm ----- CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO FRONTALI 2 * 3,45 MURETTI PARABALLAST (2+2) * ((25-0,2)) * 0,70 PREDALLES 1 * (25-0,2) * ((2,15+1,60+1,60+2,15)+(8*0,05)) VELETTE 2 * ((25-0,2)) * (2*(0,09+1,01)) ----- Totale parziale | m ² | 6,90 69,44 195,92 109,12 381,38 | | |
| | A dedurre 381,38 A sommare ----- CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE SPA-P1 1 * 381,38 ----- Totale | m ² | -381,38 381,38 381,38 | 18,53 | 7.066,97 |
| 3750 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE ----- DATI GENERALI INCIDENZA ARMATURA SOLETTA 140kg/m ³ INCIDENZA ARMATURA PREDALLES 60kg/m ³ INCIDENZA ARMATURA VELETTA 20kg/m ³ ----- GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO 140 * (25-0,2) * 3,45 PREDALLES 60 * (25-0,2) * (2,15+1,60+1,60+2,15) * 0,05 VELETTE 20 * (2*(25-0,2)) * 0,09 * 1,01 ----- Totale parziale | kg | 11.978,400 558,000 90,173 12.626,573 | | |
| | A dedurre 12626,573 A sommare ----- CALCOLO ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE 1 * 12626,573 ----- Totale | kg | -12.626,573 12.626,573 12.626,573 | 1,00 | 12.626,57 |
| 3790 BA.OP.A.3 10.A | Fornitura e posa in opera di coprigiunto trasver sale impermeabile e dielettrico, per escursioni orizzontali fino a 30 mm | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI13 - VI13 (ex VI05) - Singolo Binario

VI13A - SPA + (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|------------------------|---|--------|-----------|----------|---------|----------|
| 3800 BA.OP.A.3 10.B | GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm Larghezza Impalcato La=9.70 vasca FS in asse spalla 1 * 4,50 | Totale | m | 4,50 | 255,89 | 1.151,51 |
| | | | | 4,50 | | |
| 3810 BA.OP.A.3 11.A | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre i 30 mm GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm Larghezza Impalcato La=9.70 vasca FS in asse spalla 1 * 4,50 * ((105+105-30)) | Totale | m | 810,00 | 1,62 | 1.312,20 |
| | | | | 810,00 | | |
| 3820 BA.OP.A.3 11.B | Fornitura e posa in opera di piattabanda dielettrica per muretti laterali paraballast e marciapiedi, per escursioni fino a 30 mm PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse spalla muretti paraballast (2*1) * 1,50 camminamenti+cordoli (2*1) * ((1,78+0,82)) | Totale | m | 3,00 | 58,32 | 478,22 |
| | | | | 5,20 | | |
| 3830 BA.OP.A.3 12.A | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre 30 mm PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse spalla muretti paraballast (2*1) * 1,50 * ((105+105-30)) camminamenti+cordoli (2*1) * ((1,78+0,82)) * ((105+105-30)) | Totale | m | 8,20 | 0,17 | 250,92 |
| | | | | 1.476,00 | | |
| 3830 BA.OP.A.3 12.A | Fornitura e posa in opera di scossalina , dello spessore non inferiore a 2 mm SCOSSALINA GIUNTI D'IMPALCATO DATI Larghezza Impalcato La=9.70 | Totale | m | 540,00 | 0,17 | 250,92 |
| | | | | 936,00 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI13 - VI13 (ex VI05) - Singolo Binario

VI13A - SPA + (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|---|------|-----------|--------|------------------|
| | in asse spalla | | | | |
| | 1 * 9,70 | | 9,70 | | |
| | Totale | m | 9,70 | 35,56 | 344,93 |
| | Totale VIA - Soletta di completamento Euro | | | | 35.857,39 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI13 - VI13 (ex VI05) - Singolo Binario

VI13A - SPA + (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|--|----------------|-----------|---------|----------|
| 3880 BA.CZ.C.1103.E | Fornitura di cunicoli per la protezione di cavi a due gole da 140 e 180 mm, di profondità interna 400 mm con fondo a spessore maggiorato, per viadotto o g | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | 1 PER BINARIO AREA SEZIONE CANALETTA A=0.0841m ² | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| | 1 * 25 | | | 25,00 | |
| | Totale parziale | m | | 25,00 | |
| | A dedurre | | | | |
| | 25 | | | -25,00 | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | |
| 1 * 25 | | | 25,00 | | |
| Totale | m | | 25,00 | 31,15 | 778,75 |
| 3890 BA.CZ.C.2101.K | Posa in opera di cunicoli in cemento delle dimensioni di 400x100 mm. | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | |
| | ----- | | | | |
| VEDI RIF. ART. BA.CZ.C.1103.E | | | | | |
| 25 | | | 25,00 | | |
| Totale | m | | 25,00 | 14,20 | 355,00 |
| 3840 BA.OP.A.3 15.A | Impermeabilizzazione di impalcato e volti a mezzo di manto impermeabile dello spessore non inferiore a 4 mm | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4 | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare = 4.60m 2 * 25 * 4,60 | | | 230,00 | |
| | Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 25 * (1,93+1,93) | | | 96,50 | |
| | Totale parziale | m ² | | 326,50 | |
| | A dedurre | | | | |
| | 326,5 | | | -326,50 | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4 | | | | | |
| 1 * 326,5 | | | 326,50 | | |
| Totale | m ² | | 326,50 | 10,45 | 3.411,93 |
| 3850 BA.OP.A.3 18.A | Strato protettivo in conglomerato bituminoso dello spessore non inferiore a 5 cm | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE CON STRATO DI CONGLOMERATO BITUMINOSO (43mm) | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare = 4.60m 25 * 4,60 | | | 115,00 | | |
| Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 25 * (1,93+1,93) | | | 96,50 | | |
| Totale parziale | m ² | | 211,50 | | |
| A dedurre | | | | | |
| 211,50 | | | -211,50 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI13 - VI13 (ex VI05) - Singolo Binario

VI13A - SPA + (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|---|----------|-----------|----------|----------|
| 3910 BA.OP.A.3 20.A | A sommare | | | | |
| | ----- CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE | | | | |
| | 1 * 211,50 | | 211,50 | | |
| | Totale | m² | 211,50 | 5,92 | 1.252,08 |
| | Fornitura e posa in opera di profilati di acciaio per parapetti, mensole e simili | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | |
| | ----- DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| | IPE 100 p=8,1 kg/m, 1 MONTANTE OGNI 1.50m PER LATO (2*8,1) * (25/1,5) * 1,05 | | 283,506 | | |
| | PIASTRA DI BASE 200x150x10 p=2,36 kg (2*2,36) * (25/1,5) | | 78,668 | | |
| PIASTRA DI BASE CON FUNZIONE DI PARAPIEDE 200x5mm p=7,85 kg/m (2*7,85) * 25 | | 392,500 | | | |
| Totale parziale | kg | 754,674 | | | |
| 10% per bulloni, tirafondi e saldature 754,674*10% | | 75,467 | | | |
| Totale generale | kg | 830,141 | | | |
| A dedurre | | | | | |
| 830,141 | | -830,141 | | | |
| A sommare | | | | | |
| ----- PARAPETTI PER IMPALCATO | | | | | |
| 1 * 830,141 | | 830,141 | | | |
| Totale | kg | 830,141 | 1,95 | 1.618,77 | |
| 3920 BA.OP.A.3 21.A | Fornitura e posa in opera di tubi di acciaio doppiamente zincati a caldo per parapetti, mensole e simili | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | |
| | ----- DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| | 4 TUBI D=42,4 sp 2,9 p=2,35 kg/m PER LATO (2*4*2,35) * 25 | | 470,000 | | |
| | Totale parziale | kg | 470,000 | | |
| | 10% per bulloni, e saldature 470*10% | | 47,000 | | |
| | Totale generale | kg | 517,000 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 517 | | -517,000 | | |
| A sommare | | | | | |
| ----- PARAPETTI PER IMPALCATO | | | | | |
| 1 * 517 | | 517,000 | | | |
| Totale | kg | 517,000 | 2,11 | 1.090,87 | |
| 3870 IT.TU.E.3002.E | Fornitura e posa in opera di tubazione in PVC -U conforme alla norma UNI EN 1401-1 - diametro esterno 250 mm. | | | | |
| | TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 | | | | |
| | ----- DATI | | | | |
| | 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| SOTTO SOLETTA - DN250 2 * 25 | | 50,00 | | | |
| DISCENDENTE SULLE PILE - DN250 2 * 10 | | 20,00 | | | |
| Totale parziale | m | 70,00 | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI13 - VI13 (ex VI05) - Singolo Binario

VI13A - SPA + (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|---|-------|-----------|--------|------------------|
| 3900 SS.CE.C.3102.B | A dedurre 70 A sommare ----- TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 1 * 70 | | -70,00 | | |
| | | | 70,00 | | |
| | Totale | m | 70,00 | 25,65 | 1.795,50 |
| | Fornitura e posa in opera in corrispondenza dei muretti paraballast di tubo 140x140 sp. 3 mm provvisto di griglia e rete in acciaio keller. TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT ----- DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=25m 2 * (25/3) | | | 16,66 | |
| Totale parziale | Cad | 16,66 | | | |
| 3860 VAT.RS3E.A01.0 9.0017 | A dedurre 16,66 A sommare ----- TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT 1 * 16,66 | | -16,66 | | |
| | | | 16,66 | | |
| | Totale | Cad | 16,66 | 16,14 | 268,89 |
| | Fornitura e posa in opera pluviale flangiato in PVC DN160 (L=0,50 m) grigliato metallico zincato a caldo (250x250mm) controtelaio speciale zincato costituito da: controtelaio e di manicotto flangiato - Tipo "messicano" per innesto del pluviale PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA ----- DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=25m 2 * (25/3) | | | 16,66 | |
| Totale parziale | Cad | 16,66 | | | |
| | A dedurre 16,66 A sommare ----- PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA 1 * 17 | | -16,66 | | |
| | | | 17,00 | | |
| | Totale | Cad | 17,00 | 21,54 | 366,18 |
| Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro | | | | | 10.937,97 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI13 - VI13 (ex VI05) - Singolo Binario

VI13B - da P1 a P2 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|-------------|--------|------------|
| 52495 BA.CZ.A.3 01.A | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C12/15 N/mm2 CORDOLO PARATIE 80x40 PILA 1 50,39 * (0,8+0,1+0,1) * 0,1 PILA 2 50,39 * (0,8+0,1+0,1) * 0,1 | | | | |
| | Totale | m ³ | 10,08 | 80,31 | 809,52 |
| 52505 BA.CZ.A.3 01.E | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C28/35 N/mm2 CORDOLO PARATIE 80x40 PILA 1 50,39 * 0,8 * 0,40 PILA 2 50,39 * 0,8 * 0,40 | | | | |
| | Totale | m ³ | 32,24 | 109,75 | 3.538,34 |
| 52515 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. vedi quantità art. BA.CZ.A.3 01.E 32,24 | | | | |
| | Totale | m ³ | 32,24 | 5,39 | 173,77 |
| 52535 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e simili CORDOLO PARATIE 80x40 PILA 1 2 * (50,39+,8) * 0,40 PILA 2 2 * (50,39+,8) * 0,40 | | | | |
| | Totale | m ² | 81,90 | 10,09 | 826,37 |
| 52475 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. INC PILE - 130 kg/mc PILA 1 9 * 30 * (0,75^2*3,1416) * 130 PILA 2 9 * 30 * (0,75^2*3,1416) * 130 OPERE PROVVISORIALI PILA 1 84 * 17 * (0,25^2*3,1416) * 130 PILA 2 84 * 17 * (0,25^2*3,1416) * 130 | | | | |
| | Totale | kg | 196.814,280 | 1,00 | 196.814,28 |
| 52525 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. CORDOLO PARATIE 80x40- 100 kg/mc vedi quantità art. BA.CZ.A.3 01.E 100 * 32,24 | | | | |
| | Totale | kg | 3.224,000 | 1,00 | 3.224,00 |
| 52565 BA.DE.A.5 33.A | Rimozione d'opera di elementi strutturali di acciaio comprese le rotaie e i profilati in genere. Travi di ripartizione Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 22044,77 | | | | |
| | Totale | kg | 22.044,770 | 0,03 | 661,34 |
| 52575 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi vedi quantità art BA.PD.A.3 05.D 540 * (0,75^2*3,1416) vedi quantità artBA.PD.A.3 03.B 2856 * (0,25^2*3,1416) | | | | |
| | Totale | m ³ | 1.527,00 | 0,26 | 397,02 |
| 52465 BA.PD.A.3 03.B | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro del diametro est. non inferiore a 500 mm OPERE PROVVISORIALI | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI13 - VI13 (ex VI05) - Singolo Binario

VI13B - da P1 a P2 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|------------|--------|-------------------|
| | PILA 1 84 * 17 | | 1.428,00 | | |
| | PILA 2 84 * 17 | | 1.428,00 | | |
| | Totale | m | 2.856,00 | 55,88 | 159.593,28 |
| 52455 BA.PD.A.3 05.D | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro, del diametro non inferiore a 1500 mm | | | | |
| | PILA 1 9 * 30 | | 270,00 | | |
| | PILA 2 9 * 30 | | 270,00 | | |
| | Totale | m | 540,00 | 221,96 | 119.858,40 |
| 52585 BA.PD.A.3 19.A | Formazione di colonne di terreno consolidato, del diametro reso di almeno 50 cm | | | | |
| | OPERE PROVVISORIALI | | | | |
| | - PILA 1 84 * 17 | | 1.428,00 | | |
| | - PILA 2 84 * 17 | | 1.428,00 | | |
| | Totale | m | 2.856,00 | 41,11 | 117.410,16 |
| 52545 FA.OM.A.1001.B | Acciaio in profilati, della qualità S 275, lavorato per carpenteria metallica in genere. | | | | |
| | Travi di ripartizione | | | | |
| | travi HEB400 kg/ml 155.00 | | | | |
| | Pila 1-2 2 * 47,85 * 155 | | 14.833,500 | | |
| | Puntoni diam.mm.254 s.mm.20 kg/ml 115.00 | | | | |
| | Pila 1-2 (4*2) * 5,66 * 115 | | 5.207,200 | | |
| | Totale parziale | kg | 20.040,700 | | |
| | 10% per pezzi speciali, saldature, bullonature etc etc (10%) * 20040,7 | | 2.004,070 | | |
| | Totale generale | kg | 22.044,770 | | |
| | Totale | kg | 22.044,770 | 1,80 | 39.680,59 |
| 52555 FA.OM.A.2001.A | Posa in opera di elementi in acciaio di cui alle voci FA.OM.A.1001 - FA.OM.A.1002 | | | | |
| | Travi di ripartizione | | | | |
| | Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 22044,77 | | 22.044,770 | | |
| | Totale | kg | 22.044,770 | 0,99 | 21.824,32 |
| | Totale VI2 - Pali o pozzi Euro | | | | 664.811,39 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI13 - VI13 (ex VI05) - Singolo Binario

VI13B - da P1 a P2 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|--|--------|------------|
| 52655 BA.CZ.A.3 01.A | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C12/15 N/mm2 PILA 1 12,4 * 12,4 * 0,20 PILA 2 12,4 * 12,4 * 0,20 Totale | m ³ | 30,75 30,75 61,50 | 80,31 | 4.939,07 |
| 52665 BA.CZ.A.3 01.E | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C28/35 N/mm2 PILA 1 12 * 12 * 3 PILA 2 12 * 12 * 3 Totale | m ³ | 432,00 432,00 864,00 | 109,75 | 94.824,00 |
| 52675 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. vedi quantità art BA.CZ.A.3 01.E 864 Totale | m ³ | 864,00 864,00 | 5,39 | 4.656,96 |
| 52695 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e simili PILA 1 2 * (12+12) * 3 PILA 2 2 * (12+12) * 3 Totale | m ² | 144,00 144,00 288,00 | 10,09 | 2.905,92 |
| 52685 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. INC PILE 140kg/mc PILA 1 140 * 12 * 12 * 3 PILA 2 140 * 12 * 12 * 3 Totale | kg | 60.480,000 60.480,000 120.960,000 | 1,00 | 120.960,00 |
| 52645 BA.MT.A.3 29.A | Riempitivi vari e sistemazione superficiale con regolarizzazione delle pendenze, con terre provenienti dagli scavi quantità scavi (vedi quantità BA.MT.C.0101.A) 1935,11 a dedurre volume fondazioni interrate quantità art BA.CZ.A.3 01.A -1 * 61,50 quantità art BA.CZ.A.3 01.E -1 * 864 a dedurre volume elevazioni interrate -1 * 426,23 Totale | m ³ | 1.935,11 -61,50 -864,00 -426,23 583,38 | 0,90 | 525,04 |
| 52705 BA.MT.A.3002.A | Scavo di fondazione in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi PILA 1 ((244,88+201,6)/2) * ,62 PILA 2 ((305,85+201,60)/2) * ,7 Totale | m ³ | 138,41 177,61 316,02 | 3,42 | 1.080,79 |
| 52605 BA.MT.A.3003.A | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi fino alla profondità di 2 m PILA 1 153,76 * 2 PILA 2 153,76 * 2 Totale | m ³ | 307,52 307,52 615,04 | 3,27 | 2.011,18 |
| 52615 BA.MT.A.3003.B | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 2 m e fino a 4 m PILA 1 153,76 * 2 PILA 2 153,76 * 2 Totale | m ³ | 307,52 307,52 615,04 | 3,76 | 2.312,55 |
| 52625 | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI13 - VI13 (ex VI05) - Singolo Binario

VI13B - da P1 a P2 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|-----------|--------|-------------------|
| BA.MT.A.3003.C | litoidi da oltre 4 m e fino a 6 m | | | | |
| | PILA 1 153,76 * ,95 | | 146,07 | | |
| | PILA 2 153,76 * 1,58 | | 242,94 | | |
| | Totale | m ³ | 389,01 | 5,14 | 1.999,51 |
| 52635 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi | | | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3002.A 316,02 | | 316,02 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.A 615,04 | | 615,04 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.B 615,04 | | 615,04 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.C 389,01 | | 389,01 | | |
| | Totale | m ³ | 1.935,11 | 0,26 | 503,13 |
| | Totale VI3 - Fondazioni Euro | | | | 236.718,15 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI13 - VI13 (ex VI05) - Singolo Binario

VI13B - da P1 a P2 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI5 - Pile

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|---|--------|------------------|
| 52725 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 PILA 1 (27,52-7,48-7,48) * 6,30 PILA 2 (27,52-7,48-7,48) * 6,3 | | 79,13 79,13 Totale | | |
| | | m ³ | 158,26 | 121,28 | 19.193,77 |
| 52735 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. Vedi quantità art BA.CZ.A.3 02.F 158,26 | | 158,26 Totale | | |
| | | m ³ | 158,26 | 5,39 | 853,02 |
| 52755 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 ESTERNO PILA 1 22,43 * 5,60 PILA 2 22,43 * 5,60 INTERNO PILA 1 2 * 10,50 * 5,47 PILA 2 2 * 10,50 * 5,47 | | 125,61 125,61 114,87 114,87 Totale | | |
| | | m ² | 480,96 | 13,46 | 6.473,72 |
| 52745 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. - incidenza 180 Kg/mc Vedi quantità art BA.CZ.A.3 02.F 158,26 * 180 | | 28.486,800 Totale | | |
| | | kg | 28.486,800 | 1,00 | 28.486,80 |
| | Totale VI5 - Pile Euro | | | | 55.007,31 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI13 - VI13 (ex VI05) - Singolo Binario

VI13B - da P1 a P2 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI6 - Pulvini

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------------------------|--|----------------|---|--------|------------------|
| 60405 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 PILA 1 27,52 * 2,00 PILA 2 27,52 * 2,00 Totale | m ³ | 55,04 55,04 110,08 | 121,28 | 13.350,50 |
| 60415 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. Vedi quantità art. BA.CZ.A.3 02.F 110,08 Totale | m ³ | 110,08 110,08 | 5,39 | 593,33 |
| 60435 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 PILA 1-2 22,44 * 2,40 fondello 2 * 7,50 Totale parziale A dedurre 68,86 A sommare ----- PILA 1-2 2 * 68,86 Totale | m ² | 53,86 15,00 68,86 -68,86 137,72 137,72 | 16,40 | 2.258,61 |
| 60425 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. incidenza pile cilindriche 180 kg/mc Vedi quantità art. BA.CZ.A.3 02.F 180 * 110,08 Totale | kg | 19.814,400 19.814,400 | 1,00 | 19.814,40 |
| Totale VI6 - Pulvini Euro | | | | | 36.016,84 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI13 - VI13 (ex VI05) - Singolo Binario

VI13B - da P1 a P2 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI7 - Apparecchi di appoggio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|---|------|-----------------------------------|-----------|------------------|
| 12260 BA.OP.A.3106.A | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio di tipo multidirezionale in acciaio teflon, per ogni KN di carico nominale verticale APPOGGI MULTIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 7000kN ----- LATO MOBILE (n° app. x n° imp. x kN) 2 * 1 * 7000 Totale | kN | 14.000,00 ----- 14.000,00 | 0,46 | 6.440,00 |
| 12240 VAT.RS3E.A01.0 9.0005 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo VINCOLO MECCANICO, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcati a singolo binario a sez. mista in Acc/Cls. L=40m - Lc=38,0m" IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40m DISPOSITIVO MECCANICO DATI CARICO ORIZZONTALE TRASVERSALE - Ht = 4000kN ----- LATO FISSO (n° app. x n° imp.) 1 * 1 LATO MOBILE (n° app. x n° imp.) 1 * 1 Totale | Cad | 1,00 1,00 ----- 2,00 | 5.412,00 | 10.824,00 |
| 12250 VAT.RS3E.A01.0 9.0006 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo UNIDIREZIONALE, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcati a singolo binario a sez. mista in Acc/Cls. L=40m - Lc=38,0m " IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40m APPOGGI UNIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V =7000kN CARICO ORIZZONTALE TRASVERSALE- Ht =4000kN ----- LATO FISSO (n° app. x n° imp.) 2 * 1 Totale | Cad | 2,00 ----- 2,00 | 14.224,00 | 28.448,00 |
| Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro | | | | | 45.712,00 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI13 - VI13 (ex VI05) - Singolo Binario

VI13B - da P1 a P2 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|---|----------------|-----------|--------|----------|
| 12270 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | |
| | BAGGIOLI E RITEGNI PILA | | | | |
| | 2 BAGGIOLI INTEGRATI | | | | |
| | 2 * 1,25 * 1,28 * 0,25 | | | 0,80 | |
| | 1 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. | | | | |
| | 1 * 1,68 * 0,85 * 0,70 | | | 1,00 | |
| | DATI LATO ACC./CLS. | | | | |
| | 2 BAGGIOLI INTEGRATI | | | | |
| | 2 * 1,50 * 1,35 * 0,25 | | | 1,01 | |
| | 1 RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | |
| | 2 * 6,50 * 0,60 * 0,70 | | | 5,46 | |
| | 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. | | | | |
| | 2 * 1,35 * 0,65 * 0,80 | | | 1,40 | |
| | Totale parziale | m ³ | 9,67 | | |
| A dedurre | | | -9,67 | | |
| 9,67 | | | | | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI da pila 1 a pila 2 | | | | | |
| 2 * 9,67 | | | 19,34 | | |
| Totale | m ³ | 19,34 | | 121,28 | 2.345,56 |
| 12280 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. | | | | |
| | ARMATURA ELEVAZIONE BAGGIOLI E RITEGNI PILA | | | | |
| | vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F | | | | |
| 19,34 | | | 19,34 | | |
| Totale | m ³ | 19,34 | | 5,39 | 104,24 |
| 12300 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 | | | | |
| | BAGGIOLI E RITEGNI PILA | | | | |
| | DATI | | | | |
| | 2 BAGGIOLI INTEGRATI | | | | |
| | 2 * ((1,25+1,28)) * 0,25 | | | 1,27 | |
| | 1 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. | | | | |
| | 1 * 1,68 * 0,70 | | | 1,18 | |
| | 2 * 2,42 * 0,70 | | | 3,39 | |
| | DATI LATO ACC./CLS. | | | | |
| | 2 BAGGIOLI INTEGRATI | | | | |
| | 2 * ((1,50+1,35)) * 0,25 | | | 1,43 | |
| | 1 RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | |
| | 2 * 5,20 * 0,70 | | | 7,28 | |
| | 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. | | | | |
| | 2 * 1,95 * 0,80 | | | 3,12 | |
| | 2 * 0,65 * 0,80 | | | 1,04 | |
| | 2 * 1,35 * 0,80 | | | 2,16 | |
| Totale parziale | m ² | 20,87 | | | |
| A dedurre | | | -20,87 | | |
| 20,87 | | | | | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI13 - VI13 (ex VI05) - Singolo Binario

VI13B - da P1 a P2 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|--|--|-----------------|-----------|--------|------------------|
| 12290 BA.CZ.A.3 09.B | CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI da pila 1 a pila 2 2 * 20,87 | m ² | 41,74 | 16,40 | 684,54 |
| | Totale | | 41,74 | | |
| 12320 BA.CZ.A.3 16.A | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. ARMATURE BAGGIOLI E RITEGNI PILA - INCIDENZA 300kg/m3 ----- vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F 19,34 * 300 | kg | 5.802,000 | 1,00 | 5.802,00 |
| | Totale | | 5.802,000 | | |
| 12310 BA.OP.A.3 06.A | Fornitura e posa in opera di malte reoplastiche INGHISAGGIO PILA 1 A 2 RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*2) * 0,50 * 0,92 * (1000*0,03) RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*2) * 0,50 * 1,11 * (1000*0,03) | dm ³ | 110,40 | 0,80 | 194,88 |
| | Totale | | 243,60 | | |
| 12330 BA.OP.A.3 07.A | Fornitura e posa in opera dei dispositivi di ancoraggio dei ritegni antisismici LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO PER RITEGNO PILA 1 A 2 RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*2) * 0,50 * 0,92 * (7850*0,01) RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*2) * 0,50 * 1,11 * (7850*0,01) | kg | 288,880 | 3,91 | 2.492,31 |
| | Totale | | 637,420 | | |
| 12340 BA.OP.A.3 07.C | Fornitura e posa in opera di cuscinetti di appoggio elastomerici armati CUSCINETTI NEOPRENE ARMATO PILA 1 A 2 RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. ((2+2)*2) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. ((2+2)*2) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | dm ³ | 46,20 | 62,14 | 5.741,74 |
| | Totale | | 92,40 | | |
| 12340 BA.OP.A.3 07.C | Sovrapprezzo per apparecchi d'appoggio elastomerici aventi una dimensione inferiore a 10 dmc. CUSCINETTI IN GOMMA ELASTOMERICA ARMATA PER RITEGNO Ritegno longitudinale centrale su Spalle e pile DATI ----- RIF.ART. BA.OP.A.3 07.A 92,40 | dm ³ | 92,40 | 18,64 | 1.722,34 |
| | Totale | | 92,40 | | |
| Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro | | | | | 19.087,61 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI13 - VI13 (ex VI05) - Singolo Binario

VI13B - da P1 a P2 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI9 - Travi d'impalcato in acciaio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|-------------------------|--|------|-------------|--------------|-----------|-------------------|
| 12370 PM.MR.A.3 03.A | <p>Grigliato alveolare in acciaio S185 UNI EN 10025:2005 zincato a caldo, in opera.</p> <p>IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40.00</p> <p>Grigliato alveolare in acciaio S185 UNI EN 10025:2005 zincato a caldo, con maglia da mm 30x30, piatto portante da mm 30x3, asta secondaria da mm 20x3, pressato, elettrofuso, elettrosaldato, oppure di altro tipo ma di equivalenti caratteristiche geometriche, nonché di peso e di portata non inferiore a quelli relativi al tipo sopraindicato compresi gli organi di attacco pure in acciaio zincato a caldo, in opera.</p> <p>CAMPATA N°1 L=39.85m</p> <p>1 * 39,85 * 2,5</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 99,63</p> <p>A sommare -----</p> <p>CALCOLO GRIGLIATO IMPALCATI RETICOLARI</p> <p>1 * 99,63</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m² | 99,63 | 99,63 | 109,44 | 10.903,51 |
| 12350 PM.MR.A.3102.C | <p>Acciaio UNI EN 10025 nuovo di ogni specie, fornito e lavorato, in opera, della qualità S275J2 e S275J0 e S355J2 e S355J0.</p> <p>IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40.00</p> <p>TRAVATA METALLICA</p> <p>DATI</p> <p>PORTATA TEORICA 38.00mt</p> <p>PESO TRAVATA RETICOLARE 32 kN/m = 3263.04</p> <p>3263,04 * 40</p> <p>incremento per saldature e bullonature 4%</p> <p>130521,60*4%</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 135742,464</p> <p>A sommare -----</p> <p>CALCOLO TRAVATA</p> <p>1 * 135742,464</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | kg | 135.742,464 | -135.742,464 | 2,22 | 301.348,27 |
| 12360 PM.MR.A.3102.D | <p>Sovrapprezzo alla voce PM.MR.A.3102.C per vari eseguiti di punta con avanbecco ed eventuale retrobecco.</p> <p>VARO TRAVATA METALLICA</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO TRAVATA L=5400m</p> <p>1 * 135742,464</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | kg | 135.742,464 | 0,15 | 20.361,37 | |
| | Totale VI9 - Travi d'impalcato in acciaio Euro | | | | | 332.613,15 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI13 - VI13 (ex VI05) - Singolo Binario

VI13B - da P1 a P2 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|---|--|------|-----------|--------|-----------|--|
| 12380 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | | |
| | GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI GENERALI | | | | | |
| | LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m | | | | | |
| | AREA SEZIONE NETTA SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=4.00 m^2 | | | | | |
| | Lunghezza totale Lu=39.85m | | | | | |
| | PREDALLE CENTRALI - La=3.65 sp. 5cm | | | | | |
| | PREDALLE LATERALI - La=2.80 sp. 5cm | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO | | | | | | |
| 1 * 39,85 * 4,25 | | | 169,36 | | | |
| PREDALLES | | | | | | |
| 1 * 39,85 * (2,80+3,05+2,80) * 0,05 | | | 17,24 | | | |
| Totale parziale | | m³ | 186,60 | | | |
| A dedurre | | | | | | |
| 186,60 | | | -186,60 | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| CALCOLO GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES | | | | | | |
| 1 * 186,60 | | | 186,60 | | | |
| Totale | | m³ | 186,60 | 121,28 | 22.630,85 | |
| 12385 BA.CZ.A.3 02.G | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C35/45 N/mm2 | | | | | |
| | VELETTE | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI GENERALI | | | | | |
| | VELETTE - H=1.01m sp. 9cm | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | VELETTE | | | | | |
| | 2 * 39,85 * 0,09 * 1,01 | | | 7,24 | | |
| | Totale parziale | | m³ | 7,24 | | |
| | A dedurre | | | | | |
| 7,24 | | | -7,24 | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| CALCOLO VELETTE | | | | | | |
| 1 * 7,24 | | | 7,24 | | | |
| Totale | | m³ | 7,24 | 129,90 | 940,48 | |
| 12400 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. | | | | | |
| | ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE vedi ART.RIF - BA.CZ.A.3 02.F + BA.CZ.A.3 02.G | | | | | |
| | 193,84 | | | 193,84 | | |
| Totale | | m³ | 193,84 | 5,39 | 1.044,80 | |
| 12410 BA.CZ.A.3 05.D | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m.12 e fino a m. 16 | | | | | |
| | IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40.00 | | | | | |
| | CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI13 - VI13 (ex VI05) - Singolo Binario

VI13B - da P1 a P2 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|-------------|--------|-----------|
| | <p>-----</p> <p>DATI GENERALI</p> <p>SEZIONE SOLETTA IN MEZZERIA H=44cm</p> <p>LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m</p> <p>AREA SEZIONE SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=4.25 m^2</p> <p>Lunghezza totale Lu=39.85m</p> <p>PREDALLE CENTRALI - La=3.05m sp. 5cm</p> <p>PREDALLE LATERALI - La=2.80 sp. 5cm</p> <p>VELETTE - H=1.01m sp. 9cm</p> <p>-----</p> <p>CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO</p> <p>FRONTALI</p> <p>2 * 4,25</p> <p>MURETTI PARABALLAST</p> <p>2 * 39,85 * (2*0,75)</p> <p>PREDALLES</p> <p>1 * 39,85 * ((2,80+3,05+2,80)+(6*0,05))</p> <p>VELETTE</p> <p>2 * 39,85 * (2*(0,09+1,01))</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre</p> <p>660,05</p> <p>A sommare</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE</p> <p>P1-P2</p> <p>1 * 660,05</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | | | | |
| | | m² | 8,50 | | |
| | | | 119,55 | | |
| | | | 356,66 | | |
| | | | 175,34 | | |
| | | m² | 660,05 | | |
| | | | -660,05 | | |
| | | | | | |
| | | | 660,05 | | |
| | | m² | 660,05 | 21,38 | 14.111,87 |
| 12390 BA.CZ.A.3 09.B | <p>Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C.</p> <p>IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40.00</p> <p>ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE</p> <p>-----</p> <p>DATI GENERALI</p> <p>INCIDENZA ARMATURA SOLETTA 200kg/m3</p> <p>INCIDENZA ARMATURA PREDALLES 60kg/m3</p> <p>INCIDENZA ARMATURA VELETTA 20kg/m3</p> <p>-----</p> <p>GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO</p> <p>200 * 39,85 * 4,00</p> <p>PREDALLES</p> <p>60 * 39,85 * (2,80+3,05+2,80) * 0,05</p> <p>VELETTE</p> <p>20 * (2*39,85) * 0,09 * 1,01</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre</p> <p>33059,003</p> <p>A sommare</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE</p> <p>1 * 33059,003</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | | | | |
| | | kg | 31.880,000 | | |
| | | | 1.034,108 | | |
| | | | 144,895 | | |
| | | kg | 33.059,003 | | |
| | | | -33.059,003 | | |
| | | | 33.059,003 | | |
| | | kg | 33.059,003 | 1,00 | 33.059,00 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI13 - VI13 (ex VI05) - Singolo Binario

VI13B - da P1 a P2 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|--------|-----------|----------|---------|
| 12420 BA.OP.A.3 10.A | Fornitura e posa in opera di coprigiunto trasver sale impermeabile e dielettrico, per escursioni orizzontali fino a 30 mm GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse pila vasca FS 2 * 4,50 | | 9,00 | | |
| | | Totale | m | 9,00 | 255,89 |
| 12430 BA.OP.A.3 10.B | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre i 30 mm GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse pila vasca FS 2 * 4,50 * ((130+130-30)) | | 2.070,00 | | |
| | | Totale | m | 2.070,00 | 1,62 |
| 12440 BA.OP.A.3 11.A | Fornitura e posa in opera di piattabanda dielettrica per muretti laterali paraballast e marciapiedi, per escursioni fino a 30 mm PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse spalla e/o pila muretti paraballast ((2)*2) * 1,50 camminamento+cordoli ((2)*2) * ((1,78+0,82)) | | 6,00 | | |
| | | | | 10,40 | |
| | | Totale | m | 16,40 | 58,32 |
| 12450 BA.OP.A.3 11.B | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre 30 mm PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse pila muretti paraballast ((2)*2) * 1,50 * ((130+130-30)) camminamento+cordoli ((2)*2) * ((1,78+0,82)) * ((130+130-30)) | | 1.380,00 | | |
| | | | | 2.392,00 | |
| | | Totale | m | 3.772,00 | 0,17 |
| 12460 BA.OP.A.3 12.A | Fornitura e posa in opera di scossalina , dello spessore non inferiore a 2 mm SCOSSALINA GIUNTI D'IMPALCATO DATI | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI13 - VI13 (ex VI05) - Singolo Binario

VI13B - da P1 a P2 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|---|------|-----------|--------|------------------|
| | Larghezza Impalcato La=9.70 | | | | |
| | in asse pila | | | | |
| | 2 * 9,70 | | 19,40 | | |
| | | | | | |
| | Totale | m | 19,40 | 35,56 | 689,86 |
| | Totale VIA - Soletta di completamento Euro | | | | 79.730,96 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI13 - VI13 (ex VI05) - Singolo Binario

VI13B - da P1 a P2 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|---------------------------------|--|----------------|-----------|-----------|----------|--|
| 12520 BA.CZ.C.1103.E | Fornitura di cunicoli per la protezione di cavi a due gole da 140 e 180 mm, di profondità interna 400 mm con fondo a spessore maggiorato, per viadotto o g | | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | 1 PER BINARIO AREA SEZIONE CANALETTA A=0.0841m ² | | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=40m | | | | | |
| | 1 * 40 | | | 40,00 | | |
| | Totale parziale | m | | 40,00 | | |
| | A dedurre | | | | | |
| | 40 | | | -40,00 | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | | |
| 1 * 40 | | | 40,00 | | | |
| Totale | m | | 40,00 | 31,15 | 1.246,00 | |
| 12530 BA.CZ.C.2101.K | Posa in opera di cunicoli in cemento delle dimensioni di 400x100 mm. | | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | VEDI RIF. ART. BA.CZ.C.1103.E | | | | | |
| 40 | | | 40,00 | | | |
| Totale | m | | 40,00 | 14,20 | 568,00 | |
| 12490 BA.OP.A.3 18.A | Strato protettivo in conglomerato bituminoso dello spessore non inferiore a 5 cm | | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE CON STRATO DI CONGLOMERATO BITUMINOSO VASCA (50mm) | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=40.00m | | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =4.60m 1 * 40,0 * 4,60 | | | 184,00 | | |
| | Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 40 * (1,93+1,93) | | | 154,40 | | |
| | Totale parziale | m ² | | 338,40 | | |
| | A dedurre | | | | | |
| | 338,40 | | | -338,40 | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm | | | | | | |
| 1 * 338,40 | | | 338,40 | | | |
| Totale | m ² | | 338,40 | 5,92 | 2.003,33 | |
| 12550 BA.OP.A.3 20.A | Fornitura e posa in opera di profilati di acciaio per parapetti, mensole e simili | | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=40m | | | | | |
| | IPE 100 p=8,1 kg/m, 1 MONTANTE OGNI 1.50m PER LATO (2*8,1) * (40/1,5) * 1,05 | | | 453,606 | | |
| | PIASTRA DI BASE 200x150x10 p=2,36 kg (2*2,36) * (40/1,5) | | | 125,868 | | |
| | PIASTRA DI BASE CON FUNZIONE DI PARAPIEDE 200x5mm p=7,85 kg/m (2*7,85) * 40 | | | 628,000 | | |
| | Totale parziale | kg | | 1.207,474 | | |
| | 10% per bulloni, tirafondi e saldature 1207,474*10% | | | 120,747 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI13 - VI13 (ex VI05) - Singolo Binario

VI13B - da P1 a P2 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|------------|--------|----------|
| | Totale generale | kg | 1.328,221 | | |
| | A dedurre 1328,221 | | -1.328,221 | | |
| | A sommare ----- | | | | |
| | PARAPETTI PER IMPALCATO 1 * 1328,221 | | 1.328,221 | | |
| | Totale | kg | 1.328,221 | 1,95 | 2.590,03 |
| 12560 BA.OP.A.3 21.A | Fornitura e posa in opera di tubi di acciaio doppiamente zincati a caldo per parapetti, mensole e simili PARAPETTO PER IMPALCATO ----- DATI Lunghezza Impalcato Lu=40m 4 TUBI D=42,4 sp 2,9 p=2,35 kg/m PER LATO (2*4*2,35) * 40 | | 752,000 | | |
| | Totale parziale | kg | 752,000 | | |
| | 10% per bulloni, e saldature 752*10% | | 75,200 | | |
| | Totale generale | kg | 827,200 | | |
| | A dedurre 827,20 | | -827,200 | | |
| | A sommare ----- | | | | |
| | PARAPETTI PER IMPALCATO 1 * 827,20 | | 827,200 | | |
| | Totale | kg | 827,200 | 2,11 | 1.745,39 |
| 12470 BA.OP.A.3107.A | Impermeabilizzazione di impalcati a mezzo di manto impermeabile sintetico eseguito con membrana : per 3 mm di spessore IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm ----- DATI Lunghezza Impalcato Lu=40.00m Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =4.60m 40 * 4,60 Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 40 * (1,93+1,93) | | 184,00 | | |
| | Totale parziale | m² | 154,40 | | |
| | A dedurre 338,40 | | -338,40 | | |
| | A sommare ----- | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm 1 * 338,40 | | 338,40 | | |
| | Totale | m² | 338,40 | 20,45 | 6.920,28 |
| 12480 BA.OP.A.3107.B | Sovraprezzo alla precedente sottovoce A per ogni mm in più richiesto rispetto allo spessore di 3 mm IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm ----- DATI Lunghezza Impalcato Lu=40.00m Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =4.60m 1 * 40,0 * 4,60 Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 40 * (1,93+1,93) | | 184,00 | | |
| | Totale parziale | m² | 154,40 | | |
| | A dedurre 338,40 | | -338,40 | | |
| | A sommare ----- | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm 1 * 338,40 | | 338,40 | | |
| | Totale | m² | 338,40 | 20,45 | 6.920,28 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI13 - VI13 (ex VI05) - Singolo Binario

VI13B - da P1 a P2 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|----------------|--------|----------|
| 12590 BA.PS.A.3 33.A | A dedurre 338,40 A sommare ----- IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm 1 * 338,40 | m ² | -338,40 | 3,84 | 1.299,46 |
| | Totale | | 338,40 | | |
| 12510 IT.TU.E.3002.E | Fornitura e posa in opera di grigliato metallico, in acciaio zincato, per copertura di pozzetti, cunicoli e simili ISPEZIONABILITA' SU PULVINO GRIGLIATO PER PIANEROTTOLO PER DISCESA DELLA SCALA OGNI 3 CAMPATE STANDARD 190x120cm Grigliato tipo keller da 35kg/mq (2*1) * 1,90 * 1,20 * 35 | kg | 159,600 | 2,18 | 347,93 |
| | Totale | | 159,600 | | |
| 12570 OM.ME.C.3 25.A | Fornitura e posa in opera di tubazione in PVC -U conforme alla norma UNI EN 1401-1 - diametro esterno 250 mm. TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 ----- DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI Lunghezza Impalcato Lu=40m SOTTO SOLETTA - DN250 2 * 40 DISCENDENTE SULLE PILE - DN250 2 * 10 | m | 80,00 20,00 | 25,65 | 2.565,00 |
| | Totale parziale | | 100,00 | | |
| 12580 OM.ME.C.3 25.B | A dedurre 100 A sommare ----- TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 1 * 100 | m | -100,00 | 0,22 | 245,52 |
| | Totale | | 100,00 | | |
| 12540 SS.CE.C.3102.B | Fornitura e posa in opera di scala in ferro ISPEZIONABILITA' SU PULVINO SCALE DI DISCESA OGNI 3 CAMPATE- COMPRESO TELAIO COMPLETO AL PULVINO E BOTOLA IN METALLO - 180 kg/ml ALTEZZA STANDARD DI DISCESA H=3.10m (2*1) * 180 * 3,10 | kg | 1.116,000 | 3,98 | 4.441,68 |
| | Totale | | 1.116,000 | | |
| 12540 SS.CE.C.3102.B | Sovrapprezzo alla voce quando anziché la verniciatura è richiesta la zincatura ISPEZIONABILITA' SU PULVINO SCALE DI DISCESA OGNI 3 CAMPATE- COMPRESO TELAIO COMPLETO AL PULVINO E BOTOLA IN METALLO - 180 kg/ml ALTEZZA STANDARD DI DISCESA H=3.10m (2*1) * 180 * 3,10 | kg | 1.116,000 | 0,22 | 245,52 |
| | Totale | | 1.116,000 | | |
| 12540 SS.CE.C.3102.B | Fornitura e posa in opera in corrispondenza dei muretti paraballast di tubo 140x140 sp. 3 mm provvisto di griglia e rete in acciaio keller. TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT ----- DATI | kg | | | |
| | Totale | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI13 - VI13 (ex VI05) - Singolo Binario

VI13B - da P1 a P2 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|---|--|-------|-----------|--------|------------------|--|
| 12500 VAT.RS3E.A01.0 9.0017 | 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=40m 2 * (40/3) | | 26,66 | | | |
| | Totale parziale | Cad | 26,66 | | | |
| | A dedurre 26,66 | | -26,66 | | | |
| | A sommare | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT 1 * 26,66 | | 26,66 | | | |
| | Totale | Cad | 26,66 | 16,14 | 430,29 | |
| | Fornitura e posa in opera pluviale flangiato in PVC DN160 (L=0,50 m) grigliato metallico zincato a caldo (250x250mm) controtelaio speciale zincato costituito da: controtelaio e di manicotto flangiato - Tipo "mexicano" per innesto del pluviale PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=40m 2 * (40/3) | | 26,66 | | | |
| | Totale parziale | Cad | 26,66 | | | |
| | A dedurre 26,66 | | -26,66 | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA 1 * 26,66 | | 26,66 | | | | |
| Totale | Cad | 26,66 | 21,54 | 574,26 | | |
| Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro | | | | | 24.977,17 | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI13 - VI13 (ex VI05) - Singolo Binario

VI13C - SPB+ (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|------------|--------|-------------------|
| 52775 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. SPALLA B - 150 kg/mc 9 * 33 * (0,75^2*3,1416) * 150 | | 78.719,850 | | |
| | Totale | kg | 78.719,850 | 1,00 | 78.719,85 |
| 52795 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi - quantità di cui alla voce BA.PD.A.3 05.D 297 * (0,75^2*3,1416) | | 525,69 | | |
| | Totale | m³ | 525,69 | 0,26 | 136,68 |
| 52765 BA.PD.A.3 05.D | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro, del diametro non inferiore a 1500 mm SPALLA B 9 * 33 | | 297,00 | | |
| | Totale | m | 297,00 | 221,96 | 65.922,12 |
| | Totale VI2 - Pali o pozzi Euro | | | | 144.778,65 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI13 - VI13 (ex VI05) - Singolo Binario

VI13C - SPB+ (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------------------|---|----------------|--|--------|------------------|
| 33670 BA.CZ.A.3 01.A | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C12/15 N/mm2 SPALLA B 12,3 * 12,3 * 0,20 | | 30,26 | | |
| | Totale | m ³ | 30,26 | 80,31 | 2.430,18 |
| 33680 BA.CZ.A.3 01.E | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C28/35 N/mm2 SPALLA B 12 * 12 * 2 | | 288,00 | | |
| | Totale | m ³ | 288,00 | 109,75 | 31.608,00 |
| 33690 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. SPALLA B 12 * 12 * 2 | | 288,00 | | |
| | Totale | m ³ | 288,00 | 5,39 | 1.552,32 |
| 33710 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e simili SPALLA B 4 * 12 * 2 | | 96,00 | | |
| | Totale | m ² | 96,00 | 10,09 | 968,64 |
| 33700 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. SPALLA B -110 kg/mc 110 * 12 * 12 * 2 | | 31.680,000 | | |
| | Totale | kg | 31.680,000 | 1,00 | 31.680,00 |
| 33640 BA.MT.A.3 29.A | Riempitivi vari e sistemazione superficiale con regolarizzazione delle pendenze, con terre provenienti dagli scavi quantità scavi (vedi quantità BA.MT.C.0101.A) 2041,03 a dedurre volume fondazioni interrante quantità art BA.CZ.A.3 01.A -1 * 30,26 quantità art BA.CZ.A.3 01.E -1 * 288 a dedurre volume elevazioni interrante -1 * 356,28 | | 2.041,03 -30,26 -288,00 -356,28 | | |
| | Totale | m ³ | 1.366,49 | 0,90 | 1.229,84 |
| 33620 BA.MT.A.3002.A | Scavo di fondazione in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi SPALLA B ((806,14+182,25)*4,13)/2 | | 2.041,03 | | |
| | Totale | m ³ | 2.041,03 | 3,42 | 6.980,32 |
| 54415 BA.MT.A.3107.A | Fornit.e posa in opera di misto cement.da cava,gettato e costipato in opera in strati di spess<50 cm,con caratter.indicate nel Capit.Op.Civ.con cemento>4 SPALLA B interno (escluso SubBallast e Supercompattato) 6,90 * 7,80 * (6,25-(0,3+0,12)) dente esterno 1su1 per rilev. h>4m (((1,00+4,00)/2)) * 9,70 * 3,00 | | 313,77 72,75 | | |
| | Totale | m ³ | 386,52 | 43,81 | 16.933,44 |
| 33630 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi vedi quantità art BA.MT.A.3002.A 2041,03 | | 2.041,03 | | |
| | Totale | m ³ | 2.041,03 | 0,26 | 530,67 |
| Totale VI3 - Fondazioni Euro | | | | | 93.913,41 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI13 - VI13 (ex VI05) - Singolo Binario

VI13C - SPB+ (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VI4 - Spalle

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---------------------------------|---|----------------|------------|--------|------------------|
| 52805 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 SPALLA B - muro frontale 9,70 * 2,10 * 3,40 - ringrosso muro frontale/paraghiaia 9,70 * (((1,60+0,95)*0,65)/2) - paraghiaia 9,70 * 0,50 * 2,30 - muretti paraballast(vedi dett) - area front x L 3,79 * 0,65 - ringrosso paraghiaia 9,70 * (((0,50+0,65)*0,21)/2) - muri d'ala 2 * 7,30 * 1,20 * 3,40 2 * 7,30 * 0,80 * 3 - dente di arresto longitudinale 4,10 * 0,55 * 0,70 - dente di arresto trasversale 1,36 * 1,64 * 0,70 <p style="text-align: right;">Totale</p> | m ³ | 189,84 | 121,28 | 23.023,80 |
| 52815 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. vedi quantità art BA.CZ.A.3 02.F 189,94 <p style="text-align: right;">Totale</p> | m ³ | 189,94 | 5,39 | 1.023,78 |
| 52835 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 SPALLA B - muro frontale 2 * (9,70+2,10) * 3,40 - muri d'ala (2*2) * (7,30+1,20) * 3,40 (2*2) * (7,30+0,8) * 0,6 - ringrosso muro frontale/paraghiaia 2 * (((1,60+0,95)*0,65)/2) 9,70 * 1,86 <p style="text-align: right;">Totale</p> | m ² | 234,98 | 13,46 | 3.162,83 |
| 52845 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 SPALLA B - paraghiaia 2 * (9,70+0,50) * 2,30 - muretti paraballast(vedi dett) - area front x L 2 * 3,79 2 * 0,65 * 0,48 (2*2) * 0,65 * 0,70 - ringrosso paraghiaia 2 * 9,70 * (((0,50+0,65)*0,21)/2) 9,70 * 0,25 - muri d'ala (2*2) * (7,30+0,80) * 2,40 - dente di arresto longitudinale 2 * (4,10+0,55) * 0,70 - dente di arresto trasversale 2 * (1,36+1,64) * 0,70 - baggioli 2 * (1,21+1,36) * 0,20 2 * (1,25+1,36) * 0,20 <p style="text-align: right;">Totale</p> | m ² | 152,24 | 16,40 | 2.496,74 |
| 52825 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. ELEVAZIONE - 120 kg/mc vedi quantità art BA.CZ.A.3 02.F 120 * 189,94 <p style="text-align: right;">Totale</p> | kg | 22.792,800 | 1,00 | 22.792,80 |
| Totale VI4 - Spalle Euro | | | | | 52.499,95 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI13 - VI13 (ex VI05) - Singolo Binario

VI13C - SPB+ (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VI7 - Apparecchi di appoggio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|---|------|-------------------------------|-----------|------------------|
| 6410 BA.OP.A.3106.A | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio di tipo multidirezionale in acciaio teflon, per ogni KN di carico nominale verticale APPOGGI MULTIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 5000kN ----- MULTIDIREZIONALE (n° app. x n° imp. x kN) 1 * 1 * 5000 | | 5.000,00 ----- 5.000,00 | | |
| | Totale | kN | 5.000,00 | 0,46 | 2.300,00 |
| 6390 VAT.RS3E.A01.0 9.0001 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo FISSO, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcati a singolo binario in C.A.P. L=25m - Lc=22,80m" APPOGGI FISSI DATI CARICO VERTICALE - V = 5000kN CARICO ORIZZONTALE LONGITUDINALE - H = 2500kN ----- LATO FISSO (n° app. x n° imp.) 2 * 1 | | 2,00 ----- 2,00 | | |
| | Totale | Cad | 2,00 | 11.020,00 | 22.040,00 |
| 6400 VAT.RS3E.A01.0 9.0002 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari, di tipo UNIDIREZIONALE, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcati a singolo binario in C.A.P. L=25m - Lc=22,80m" APPOGGI UNIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 5000kN CARICO ORIZZONTALE LONGITUDINALE - HI = 2500kN ----- LATO MOBILE (n° app. x n° imp.) 1 * 1 | | 1,00 ----- 1,00 | | |
| | Totale | Cad | 1,00 | 9.900,00 | 9.900,00 |
| Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro | | | | | 34.240,00 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI13 - VI13 (ex VI05) - Singolo Binario

VI13C - SPB+ (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|---|------|-----------|--------|---------|
| 4060 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 BAGGIOLI INTEGRATO AL RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. - Sup. frontale 1.69mq - Largh 1.60m SPALLA "B" 4,10 * 1,30 * 0,20 1 * ((1,64+1,55)/2) * 1,30 * 0,45 RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "B" 1 * 4,10 * 0,50 * 0,65 <div style="text-align: right;">Totale</div> | m³ | 3,34 | 121,28 | 405,08 |
| 3990 BA.CZ.A.3 02.I | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C45/55 N/mm2 CASSONCIONE FERROVIARIO IN C.A.P. ----- DATI GENERALI H.trave=2.10m L.trave=24.40m AREA = 1.09 m^2/ml RT= 0.80m Superficie totale cassetatura (perimetro x lunghezza travi 11.85m x 24.40)= 289.14 mq ----- DATI PER VERIFICA TRAVE IN C.A.P. Sezione Corrente - Zona centrale 1 * ((7,35+7,20)/2) * 1,09 Sezione Corrente - Zone laterali 2 * 7,30 * 1,09 Sezione ringrossata - Zona testate 2 * ((1,80+0,58)/2) * ((0,83+1,40)/2) * ((0,64+0,25)/2) Sezione di traversi intermedi 2 * ((0,25+0,60)/2) * 1,09 Sezione di traversi testate 2 * ((0,35+0,47)/2) * 1,09 <div style="text-align: right;">Totale parziale</div> ----- DATI PER VERIFICA TRAVERSI Sezione traversi di testata A=0.66mq (2+2) * ((0,71+0,55)/2) * 0,66 Sezione connessione aggiunta traversi testata (q.ta parte della trave) (4/2) * 1,81 * 0,66 * ((0,71+0,55)/2) Sezione traversi interni A=0.66mq (2+2) * ((0,54+0,35)/2) * 0,66 Sezione connessione aggiunta traversi (q.ta parte della trave) (4/2) * 1,81 * 0,66 * ((0,54+0,35)/2) <div style="text-align: right;">Totale parziale</div> ----- zona passi d'uomo testate 2 * 1,85 * ((1,50+1,14)/2) * ((0,71+0,55)/2) passi d'uomo 60cm -2 * ((3,1416*0,30*0,45)) * ((0,71+0,55)/2) zona passi d'uomo interni 2 * 1,85 * ((1,50+1,14)/2) * ((0,54+0,35)/2) passi d'uomo 60cm -2 * 0,52 * ((3,1416*0,30*0,45)) * ((0,54+0,35)/2) <div style="text-align: right;">Totale parziale</div> ----- <div style="text-align: right;">Totale generale</div> ----- a dedurre il calcolo -36,87 ----- CALCOLO TRAVI PER IMPALCATO (2*1) * 36,87 | m³ | 73,74 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI13 - VI13 (ex VI05) - Singolo Binario

VI13C - SPB+ (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|---|----------------|------------|--------|-----------|
| | Totale | m ³ | 73,74 | 148,32 | 10.937,12 |
| 4010 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURA LENTA TRAVI IN C.A.P. vedi RIF.ART - BA.CZ.A.3 02.I 73,74 | | 73,74 | | |
| | Totale | m ³ | 73,74 | 5,39 | 397,46 |
| 4070 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURE ELEVAZIONE BAGGIOLI E RITEGNI SPALLE vedi RIF.ART - BA.CZ.A.3 02.F 3,34 | | 3,34 | | |
| | Totale | m ³ | 3,34 | 5,39 | 18,00 |
| 4040 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. Superficie totale cassetta travi (perimetro x lunghezza travi 11.85m x 24.40)= 289.14 mq 289,14 Superficie totale cassetta traversi escluso passo d'uomo (2 lati x 4 traversi x sup.3.94mq) =31.52 mq 31,52 | | 289,14 | | |
| | Totale parziale | m ² | 320,66 | | |
| | A dedurre 320,66 | | -320,66 | | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- CALCOLO CASSERO TRAVI IN C.A.P. PER IMPALCATO P2-SPB 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | Totale | m ² | 641,32 | 16,40 | 10.517,65 |
| 4090 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 BAGGIOLI INTEGRATO AL RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. - Sup. frontale 1.69mq - Largh 1.60m SPALLA "B" (1,30+4,10+1,30) * 0,20 1 * ((1,64+1,55)/2) 1,30 * 0,45 | | 1,34 | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "B" 1 * (0,5+4,10+0,5) * 0,65 | | 3,32 | | |
| | Totale | m ² | 6,85 | 16,40 | 112,34 |
| 4000 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. ARMATURA LENTA CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. DATI GENERALI INCIDENZA ARMATURA LENTA = 160kg/m3 ----- vedi RIF.ART - BA.CZ.A.3 02.I 73,74 * 160 | | 11.798,400 | | |
| | Totale | kg | 11.798,400 | 1,00 | 11.798,40 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI13 - VI13 (ex VI05) - Singolo Binario

VI13C - SPB+ (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|--|-----------------|-------------------------------|--------|----------|
| 4080 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. ARMATURE BAGGIOLI E RITEGNI SPALLA - INCIDENZA 300kg/m3 ----- SPALLA "B" 3,34 * 300 | | | | |
| | Totale | kg | 1.002,000 1.002,000 | 1,00 | 1.002,00 |
| 4020 BA.CZ.A.3 11.A | Acciaio in opera per strutture in cemento armato precompresso ad armatura pre-tesa. ARMATURA PRE-TESA CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. DATI GENERALI ARMATURA PRE-TESA TRAVI IN C.A.P. = 72 TREFOLI/TRAVE (7 FILI 0.6" - 1102g/m) ----- (2*1) * ((72*1,102*25)) | | | | |
| | Totale | kg | 3.967,200 3.967,200 | 1,97 | 7.815,38 |
| 4030 BA.CZ.A.3 12.A | Acciaio in fili, trecce e trefoli in opera per strutture in cemento armato precompresso ad armatura post-tesa. ARMATURA POST-TESA TRAVERSI DEL CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. DATI GENERALI ARMATURA POST-TESA TRAVERSI SUP.= 9 TREFOLI/TRAVERSO (7 FILI 0.6" - 1102g/m) ARMATURA POST-TESA TRAVERSI INF. = 7 TREFOLI/TRAVERSO (7 FILI 0.6" - 1102g/m) ----- (2*1) * (4*(9*1,102*5,70)) (2*1) * (4*(7*1,102*5,70)) | | | | |
| | Totale | kg | 452,260 351,758 804,018 | 2,12 | 1.704,52 |
| 4160 BA.CZ.A.3 16.A | Fornitura e posa in opera di malte reoplastiche INGHISAGGIO RITEGNO TRASVERSALE IN C.A SPALLA "B" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (1000*0,03) RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "B" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 1 * (1000*0,03) | | | | |
| | Totale | dm ³ | 12,60 30,00 42,60 | 0,80 | 34,08 |
| 4150 BA.OP.A.3 06.A | Fornitura e posa in opera dei dispositivi di ancoraggio dei ritegni antisismici LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO PER RITEGNO RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. SPALLA "B" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (7850*0,01) RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "B" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 0,80 * (7850*0,01) | | | | |
| | Totale | kg | 32,970 62,800 95,770 | 3,91 | 374,46 |
| 4170 BA.OP.A.3 07.A | Fornitura e posa in opera di cuscinetti di appoggio elastomerici armati CUSCINETTI NEOPRENE ARMATO | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI13 - VI13 (ex VI05) - Singolo Binario

VI13C - SPB+ (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|--|---|-----------------|-----------|--------|------------------|
| 4180 BA.OP.A.3 07.C | SPALLA "B" | | | | |
| | 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 11,55 | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | |
| | SPALLA "B" | | | | |
| | 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 11,55 | | |
| | Totale | dm ³ | 23,10 | 62,14 | 1.435,43 |
| | Sovrapprezzo per apparecchi d'appoggio elastomerici aventi una dimensione inferiore a 10 dmc. | | | | |
| | CUSCINETTI IN GOMMA ELASTOMERICA ARMATA PER RITEGNO | | | | |
| | Ritegno longitudinale centrale su Spalle e pile | | | | |
| | DATI | | | | |
| ----- | | | | | |
| RIF.ART. BA.OP.A.3 07.A | | | 23,10 | | |
| 23,10 | | | | | |
| Totale | dm ³ | 23,10 | 18,64 | 430,58 | |
| Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro | | | | | 46.982,50 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI13 - VI13 (ex VI05) - Singolo Binario

VI13C - SPB+ (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|---|------|--|--------|-----------|
| 4190 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES ----- DATI GENERALI LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE NETTA SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=3.45 m^2 Lunghezza totale Lu=24.80m PREDALLE CENTRALI - La=1.60 sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.15 sp. 5cm ----- GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO 1 * (25-0,2) * 3,45 PREDALLES 1 * (25-0,2) * ((2,15+1,60+1,60+2,15)) * 0,05 Totale parziale | m³ | 85,56 9,30 94,86 | | |
| | A dedurre 94,86 A sommare | | | -94,86 | |
| | ----- CALCOLO GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES 1 * 94,86 Totale | m³ | 94,86 94,86 | | 11.504,62 |
| 4195 BA.CZ.A.3 02.G | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C35/45 N/mm2 VELETTE ----- DATI GENERALI VELETTE - H=1.01m sp. 9cm ----- VELETTE 2 * ((25-0,2)) * 0,09 * 1,01 Totale parziale | m³ | 4,51 4,51 | | |
| | A dedurre 4,51 A sommare | | | -4,51 | |
| | ----- CALCOLO VELETTE 1 * 4,51 Totale | m³ | 4,51 4,51 | | 585,85 |
| 4210 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE vedi ART.RIF - BA.CZ.A.3 02.F + BA.CZ.A.3 02.G 99,37 Totale | m³ | 99,37 99,37 | | 535,60 |
| 4220 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE ----- | | | 5,39 | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI13 - VI13 (ex VI05) - Singolo Binario

VI13C - SPB+ (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|--|----------------|-----------------------------------|--------|-----------|
| | DATI GENERALI SEZIONE SOLETTA IN MEZZERIA H=37cm LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=3.45 m ² Lunghezza totale Lu=24.80m PREDALLE CENTRALI - La=1.60 sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.15 sp. 5cm VELETTE - H=1.01m sp. 9cm | | | | |
| | ----- CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO FRONTALI 2 * 3,45 MURETTI PARABALLAST (2+2) * ((25-0,2)) * 0,70 PREDALLES 1 * (25-0,2) * ((2,15+1,60+1,60+2,15)+(8*0,05)) VELETTE 2 * ((25-0,2)) * (2*(0,09+1,01)) | | 6,90 69,44 195,92 109,12 | | |
| | Totale parziale | m ² | 381,38 | | |
| | A dedurre 381,38 A sommare | | -381,38 | | |
| | ----- CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE P2-SPB 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | Totale | m ² | 381,38 | 16,40 | 6.254,63 |
| 4200 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE | | | | |
| | DATI GENERALI INCIDENZA ARMATURA SOLETTA 140kg/m ³ INCIDENZA ARMATURA PREDALLES 60kg/m ³ INCIDENZA ARMATURA VELETTA 20kg/m ³ | | | | |
| | ----- GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO 140 * (25-0,2) * 3,45 PREDALLES 60 * (25-0,2) * (2,15+1,60+1,60+2,15) * 0,05 VELETTE 20 * (2*(25-0,2)) * 0,09 * 1,01 | | 11.978,400 558,000 90,173 | | |
| | Totale parziale | kg | 12.626,573 | | |
| | A dedurre 12626,573 A sommare | | -12.626,573 | | |
| | ----- CALCOLO ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE 1 * 12626,573 | | 12.626,573 | | |
| | Totale | kg | 12.626,573 | 1,00 | 12.626,57 |
| 4240 BA.OP.A.3 10.A | Fornitura e posa in opera di coprigiunto trasver sale impermeabile e dielettrico, per escursioni orizzontali fino a 30 mm | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI13 - VI13 (ex VI05) - Singolo Binario

VI13C - SPB+ (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|---|------|-----------|--------|----------|
| 4250 BA.OP.A.3 10.B | GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm Larghezza Impalcato La=9.70 vasca FS in asse spalla 1 * 4,50 | | 4,50 | | |
| | Totale | m | 4,50 | 255,89 | 1.151,51 |
| 4260 BA.OP.A.3 11.A | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre i 30 mm | | | | |
| | GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm Larghezza Impalcato La=9.70 vasca FS in asse spalla 1 * 4,50 * ((105+105-30)) | | 810,00 | | |
| | Totale | m | 810,00 | 1,62 | 1.312,20 |
| 4270 BA.OP.A.3 11.B | Fornitura e posa in opera di piattabanda dielettrica per muretti laterali paraballast e marciapiedi, per escursioni fino a 30 mm | | | | |
| | PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse spalla muretti paraballast (2*1) * 1,50 camminamenti+cordoli (2*1) * ((1,78+0,82)) | | 3,00 | | |
| | Totale | m | 5,20 | | |
| 4270 BA.OP.A.3 11.B | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre 30 mm | | | | |
| | PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse spalla muretti paraballast (2*1) * 1,50 * ((105+105-30)) camminamenti+cordoli (2*1) * ((1,78+0,82)) * ((105+105-30)) | | 540,00 | | |
| | Totale | m | 936,00 | | |
| 4280 BA.OP.A.3 12.A | Fornitura e posa in opera di scossalina , dello spessore non inferiore a 2 mm | | | | |
| | SCOSSALINA GIUNTI D'IMPALCATO DATI Larghezza Impalcato La=9.70 | | 1.476,00 | 0,17 | 250,92 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI13 - VI13 (ex VI05) - Singolo Binario

VI13C - SPB+ (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|---|------|-----------|--------|------------------|
| | in asse spalla 1 * 9,70 | | 9,70 | | |
| | Totale | m | 9,70 | 35,56 | 344,93 |
| | Totale VIA - Soletta di completamento Euro | | | | 35.045,05 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI13 - VI13 (ex VI05) - Singolo Binario

VI13C - SPB+ (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|---|--|----------------|-----------|---------|----------|--|
| 4330 BA.CZ.C.1103.E | Fornitura di cunicoli per la protezione di cavi a due gole da 140 e 180 mm, di profondità interna 400 mm con fondo a spessore maggiorato, per viadotto o g | | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | 1 PER BINARIO AREA SEZIONE CANALETTA A=0.0841m ² | | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | | |
| | 1 * 25 | | | 25,00 | | |
| | Totale parziale | m | | 25,00 | | |
| | A dedurre | | | -25,00 | | |
| | 25 | | | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | | |
| 1 * 25 | | | 25,00 | | | |
| Totale | m | | 25,00 | 31,15 | 778,75 | |
| 4340 BA.CZ.C.2101.K | Posa in opera di cunicoli in cemento delle dimensioni di 400x100 mm. | | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | VEDI RIF. ART. BA.CZ.C.1103.E | | | | | |
| 25 | | | 25,00 | | | |
| Totale | m | | 25,00 | 14,20 | 355,00 | |
| 4290 BA.OP.A.3 15.A | Impermeabilizzazione di impalcato e volti a mezzo di manto impermeabile dello spessore non inferiore a 4 mm | | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4 | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare = 4.60m 2 * 25 * 4,60 | | | 230,00 | | |
| | Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 25 * (1,93+1,93) | | | 96,50 | | |
| | Totale parziale | m ² | | 326,50 | | |
| | A dedurre | | | -326,50 | | |
| | 326,5 | | | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4 | | | | | | |
| 1 * 326,5 | | | 326,50 | | | |
| Totale | m ² | | 326,50 | 10,45 | 3.411,93 | |
| 4300 BA.OP.A.3 18.A | Strato protettivo in conglomerato bituminoso dello spessore non inferiore a 5 cm | | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE CON STRATO DI CONGLOMERATO BITUMINOSO (43mm) | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare = 4.60m 25 * 4,60 | | | 115,00 | | |
| Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 25 * (1,93+1,93) | | | 96,50 | | | |
| Totale parziale | m ² | | 211,50 | | | |
| A dedurre | | | -211,50 | | | |
| 211,50 | | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI13 - VI13 (ex VI05) - Singolo Binario

VI13C - SPB+ (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|--|---|----------|-----------|----------|----------|
| 4360 BA.OP.A.3 20.A | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE | | | | |
| | 1 * 211,50 | | 211,50 | | |
| | Totale | m² | 211,50 | 5,92 | 1.252,08 |
| | Fornitura e posa in opera di profilati di acciaio per parapetti, mensole e simili | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| IPE 100 p=8,1 kg/m, 1 MONTANTE OGNI 1.50m PER LATO (2*8,1) * (25/1,5) * 1,05 | | 283,506 | | | |
| PIASTRA DI BASE 200x150x10 p=2,36 kg (2*2,36) * (25/1,5) | | 78,668 | | | |
| PIASTRA DI BASE CON FUNZIONE DI PARAPIEDE 200x5mm p=7,85 kg/m (2*7,85) * 25 | | 392,500 | | | |
| Totale parziale | kg | 754,674 | | | |
| 10% per bulloni, tirafondi e saldature 754,674*10% | | 75,467 | | | |
| Totale generale | kg | 830,141 | | | |
| A dedurre | | | | | |
| 830,141 | | -830,141 | | | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| PARAPETTI PER IMPALCATO | | | | | |
| 1 * 830,141 | | 830,141 | | | |
| Totale | kg | 830,141 | 1,95 | 1.618,77 | |
| 4370 BA.OP.A.3 21.A | Fornitura e posa in opera di tubi di acciaio doppiamente zincati a caldo per parapetti, mensole e simili | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| | 4 TUBI D=42,4 sp 2,9 p=2,35 kg/m PER LATO (2*4*2,35) * 25 | | 470,000 | | |
| | Totale parziale | kg | 470,000 | | |
| | 10% per bulloni, e saldature 470*10% | | 47,000 | | |
| | Totale generale | kg | 517,000 | | |
| | A dedurre | | | | |
| 517 | | -517,000 | | | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| PARAPETTI PER IMPALCATO | | | | | |
| 1 * 517 | | 517,000 | | | |
| Totale | kg | 517,000 | 2,11 | 1.090,87 | |
| 4320 IT.TU.E.3002.E | Fornitura e posa in opera di tubazione in PVC -U conforme alla norma UNI EN 1401-1 - diametro esterno 250 mm. | | | | |
| | TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI | | | | |
| Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | | |
| SOTTO SOLETTA - DN250 2 * 25 | | 50,00 | | | |
| DISCENDENTE SULLE PILE - DN250 2 * 10 | | 20,00 | | | |
| Totale parziale | m | 70,00 | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI13 - VI13 (ex VI05) - Singolo Binario

VI13C - SPB+ (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|--|------|-----------|--------|------------------|
| 4350 SS.CE.C.3102.B | A dedurre 70 A sommare ----- | | -70,00 | | |
| | TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 1 * 70 | | 70,00 | | |
| | Totale | m | 70,00 | 25,65 | 1.795,50 |
| | Fornitura e posa in opera in corrispondenza dei muretti paraballast di tubo 140x140 sp. 3 mm provvisto di griglia e rete in acciaio keller. TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT ----- | | | | |
| 4310 VAT.RS3E.A01.0 9.0017 | DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=25m 2 * (25/3) | | 16,66 | | |
| | Totale parziale | Cad | 16,66 | | |
| | A dedurre 16,66 A sommare ----- | | -16,66 | | |
| | TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT 1 * 16,66 | | 16,66 | | |
| | Totale | Cad | 16,66 | 16,14 | 268,89 |
| | Fornitura e posa in opera pluviale flangiato in PVC DN160 (L=0,50 m) grigliato metallico zincato a caldo (250x250mm) controtelaio speciale zincato costituito da: controtelaio e di manicotto flangiato - Tipo "messicano" per innesto del pluviale PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA ----- | | | | |
| | DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=25m 2 * (25/3) | | 16,66 | | |
| | Totale parziale | Cad | 16,66 | | |
| | A dedurre 16,66 A sommare ----- | | -16,66 | | |
| | PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA 1 * 17 | | 17,00 | | |
| | Totale | Cad | 17,00 | 21,54 | 366,18 |
| Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro | | | | | 10.937,97 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI14 - VI14 (ex VI06) - Singolo Binario

VI14A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Reticolare 55m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|-------------|--------|------------|
| 52875 BA.CZ.A.3 01.A | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C12/15 N/mm2 CORDOLO PARATIE 80x40 SPALLA A 59,80 * (0,8+0,1+0,1) * 0,1 SPALLA B 59,80 * (0,8+0,1+0,1) * 0,1 | | | | |
| | | | 5,98 | | |
| | | | 5,98 | | |
| | Totale | m ³ | 11,96 | 80,31 | 960,51 |
| 52885 BA.CZ.A.3 01.E | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C28/35 N/mm2 CORDOLO PARATIE 80x40 SPALLA A 59,80 * 0,8 * 0,40 SPALLA B 59,80 * 0,8 * 0,40 | | | | |
| | | | 19,14 | | |
| | | | 19,14 | | |
| | Totale | m ³ | 38,28 | 109,75 | 4.201,23 |
| 52895 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. vedi quantità art. BA.CZ.A.3 01.E 38,28 | | | | |
| | | | 38,28 | | |
| | Totale | m ³ | 38,28 | 5,39 | 206,33 |
| 52915 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e simili CORDOLO PARATIE 80x40 SPALLA A 2 * 59,80 * 0,4 SPALLA B 2 * 59,80 * 0,4 | | | | |
| | | | 47,84 | | |
| | | | 47,84 | | |
| | Totale | m ² | 95,68 | 10,09 | 965,41 |
| 41780 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. SPALLA A -150 kg/mc 9 * 32 * (0,75^2*3,1416) * 150 SPALLA B - 150 kg/mc 9 * 32 * (0,75^2*3,1416) * 150 OPERE PROVVISORIALI Spalla A 80 * 20 * (0,25^2*3,1416) * 150 Spalla B 80 * 20 * (0,25^2*3,1416) * 150 | | | | |
| | | | 76.334,400 | | |
| | | | 76.334,400 | | |
| | | | 47.040,000 | | |
| | | | 47.040,000 | | |
| | Totale | kg | 246.748,800 | 1,00 | 246.748,80 |
| 52905 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. CORDOLO PARATIE 80x40- 100 kg/mc vedi quantità art. BA.CZ.A.3 01.E 100 * 38,28 | | | | |
| | | | 3.828,000 | | |
| | Totale | kg | 3.828,000 | 1,00 | 3.828,00 |
| 52855 BA.DE.A.5 33.A | Rimozione d'opera di elementi strutturali di acciaio comprese le rotaie e i profilati in genere. Travi di ripartizione Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 56467,84 | | | | |
| | | | 56.467,840 | | |
| | Totale | kg | 56.467,840 | 0,03 | 1.694,04 |
| 52935 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi vedi quantità art BA.PD.A.3 05.D 576 * (0,75^2*3,1416) vedi quantità artBA.PD.A.3 03.B 3200 * (0,25^2*3,1416) | | | | |
| | | | 1.019,52 | | |
| | | | 640,00 | | |
| | Totale | m ³ | 1.659,52 | 0,26 | 431,48 |
| 41771 BA.PD.A.3 03.B | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro del diametro est. non inferiore a 500 mm OPERE PROVVISORIALI Spalla A 80 * 20 | | | | |
| | | | 1.600,00 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI14 - VI14 (ex VI06) - Singolo Binario

VI14A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Reticolare 55m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------------|------------|--------|-------------------|
| 41770 BA.PD.A.3 05.D | Spalla B 80 * 20 | | 1.600,00 | 55,88 | 178.816,00 |
| | Totale | m | 3.200,00 | | |
| 52925 BA.PD.A.3 19.A | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro, del diametro non inferiore a 1500 mm | | | 221,96 | 127.848,96 |
| | SPALLA A 9 * 32 | | 288,00 | | |
| | SPALLA B 9 * 32 | | 288,00 | | |
| | Totale | m | 576,00 | | |
| 44950 FA.OM.A.1001.B | Formazione di colonne di terreno consolidato, del diametro reso di almeno 50 cm | | | 41,11 | 138.129,60 |
| | SPALLA A 84 * 20 | | 1.680,00 | | |
| | SPALLA B 84 * 20 | | 1.680,00 | | |
| | Totale | m | 3.360,00 | | |
| 44960 FA.OM.A.2001.A | Acciaio in profilati, della qualità S 275, lavorato per carpenteria metallica in genere. | | | 1,80 | 101.642,11 |
| | Travi di ripartizione | | | | |
| | travi HEB 400 kg/ml 155.00 | | | | |
| | Spalla A 2 * (4*11) * 155 | | 13.640,000 | | |
| | Spalla B (2*2) * (4*11) * 155 | | 27.280,000 | | |
| | Puntoni diam.mm.254 s.mm.20 kg/ml 115.00 | | | | |
| | Spalla A (2*4) * 5,66 * 115 | | 5.207,200 | | |
| | Spalla B (2*4) * 5,66 * 115 | | 5.207,200 | | |
| | Totale parziale | kg | 51.334,400 | | |
| | 10% per pezzi speciali, saldature, bullonature etc etc (10%) * 51334,40 | | 5.133,440 | | |
| Totale generale | kg | 56.467,840 | | | |
| Totale | kg | 56.467,840 | | | |
| 44960 FA.OM.A.2001.A | Posa in opera di elementi in acciaio di cui alle voci FA.OM.A.1001 - FA.OM.A.1002 | | | 0,99 | 55.903,16 |
| | Travi di ripartizione | | | | |
| | Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 56467,84 | | 56.467,840 | | |
| | Totale | kg | 56.467,840 | | |
| | Totale VI2 - Pali o pozzi Euro | | | | 861.375,63 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI14 - VI14 (ex VI06) - Singolo Binario

VI14A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Reticolare 55m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|--|--------|-----------|
| 41870 BA.CZ.A.3 01.A | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C12/15 N/mm2 SPALLA A 12,3 * 12,3 * 0,20 SPALLA B 12,3 * 12,3 * 0,20 Totale | m ³ | 30,26 30,26 60,52 | 80,31 | 4.860,36 |
| 41880 BA.CZ.A.3 01.E | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C28/35 N/mm2 SPALLA A 12 * 12 * 2 SPALLA B 12 * 12 * 2 Totale | m ³ | 288,00 288,00 576,00 | 109,75 | 63.216,00 |
| 41890 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. SPALLA A 12 * 12 * 2 SPALLA B 12 * 12 * 2 Totale | m ³ | 288,00 288,00 576,00 | 5,39 | 3.104,64 |
| 41910 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e simili SPALLA A 4 * 12 * 2 SPALLA B 4 * 12 * 2 Totale | m ² | 96,00 96,00 192,00 | 10,09 | 1.937,28 |
| 41900 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. SPALLA A - 110 kg/mc 110 * 12 * 12 * 2 SPALLA B - 110 kg/mc 110 * 12 * 12 * 2 Totale | kg | 31.680,00 31.680,00 63.360,00 | 1,00 | 63.360,00 |
| 41861 BA.MT.A.3 29.A | Riempitivi vari e sistemazione superficiale con regolarizzazione delle pendenze, con terre provenienti dagli scavi quantità scavi (vedi quantità BA.MT.C.0101.A) 5754,96 a dedurre volume fondazioni interrante quantità art BA.CZ.A.3 01.A -1 * 60,52 quantità art BA.CZ.A.3 01.E -1 * 576 a dedurre volume elevazioni interrante -1 * 546,70 Totale | m ³ | 5.754,96 -60,52 -576,00 -546,70 4.571,74 | 0,90 | 4.114,57 |
| 52865 BA.MT.A.3002.A | Scavo di fondazione in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi SPALLA A ((524,86+203,62)/2) * 3,06 SPALLA B ((716,36+203,77)/2) * 4,03 Totale | m ³ | 1.114,57 1.854,08 2.968,65 | 3,42 | 10.152,78 |
| 41830 BA.MT.A.3003.A | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi fino alla profondità di 2 m SPALLA A 139,25 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 39 * 0,25 * 2 SPALLA B 139,25 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 39 * 0,25 * 2 Totale | m ³ | 278,50 19,50 278,50 19,50 596,00 | 3,27 | 1.948,92 |
| 41840 BA.MT.A.3003.B | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 2 m e fino a 4 m SPALLA A 139,25 * 2 | | 278,50 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI14 - VI14 (ex VI06) - Singolo Binario

VI14A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Reticolare 55m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------------------|---|---|-----------|--------|-------------------|
| 41850 BA.MT.A.3003.C | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 39 * 0,25 * 2 | | 19,50 | | |
| | SPALLA B 139,25 * 2 | | 278,50 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 39 * 0,25 * 2 | | 19,50 | | |
| | Totale | m ³ | 596,00 | 3,76 | 2.240,96 |
| 41851 BA.MT.A.3003.D | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 4 m e fino a 6 m | | | | |
| | SPALLA A 139,25 * 2 | | 278,50 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 39 * 0,25 * 2 | | 19,50 | | |
| | SPALLA B 139,25 * 2 | | 278,50 | | |
| 41851 BA.MT.A.3003.D | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 39 * 0,25 * 2 | | 19,50 | | |
| | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 6 m e fino a 8 m | | | | |
| | SPALLA A 139,25 * 3 | | 417,75 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 39 * 0,25 * 3 | | 29,25 | | |
| 54425 BA.MT.A.3107.A | SPALLA B 139,25 * 3,70 | | 515,23 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 39 * 0,25 * 3,70 | | 36,08 | | |
| | Totale | m ³ | 998,31 | 5,92 | 5.910,00 |
| | Fornit.e posa in opera di misto cement.da cava,gettato e costipato in opera in strati di spess<50 cm,con caratter.indicate nel Capit.Op.Civ.con cemento>4 | | | | |
| 54425 BA.MT.A.3107.A | SPALLA A | | | | |
| | interno (escluso SubBallast e Supercompattato) | | | | |
| | 6,90 * 7,80 * (8,80-(0,3+0,12)) | | 451,01 | | |
| | dente esterno 1su1 per rilev. h>4m | | | | |
| 54425 BA.MT.A.3107.A | (((1,00+4,00)/2)) * 9,70 * 3,00 | | 72,75 | | |
| | SPALLA B | | | | |
| | interno (escluso SubBallast e Supercompattato) | | | | |
| | 6,90 * 7,80 * (8,85-(0,3+0,12)) | | 453,70 | | |
| 54425 BA.MT.A.3107.A | dente esterno 1su1 h>4m | | | | |
| | (((1,00+4,00)/2)) * 9,70 * 3,00 | | 72,75 | | |
| | Totale | m ³ | 1.050,21 | 43,81 | 46.009,70 |
| | 41860 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi | | | |
| 41860 BA.MT.C.0101.A | vedi quantità art BA.MT.A.3002.A 2968,65 | | 2.968,65 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.A 596 | | 596,00 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.B 596 | | 596,00 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.C 596 | | 596,00 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.D 998,31 | | 998,31 | | |
| | Totale | m ³ | 5.754,96 | 0,26 | 1.496,29 |
| Totale VI3 - Fondazioni Euro | | | | | 211.414,94 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI14 - VI14 (ex VI06) - Singolo Binario

VI14A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Reticolare 55m)

VI4 - Spalle

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|---|----------------|-----------|-----------|---------|
| 34550 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | |
| | Spalla A | | | | |
| | da quota +178.10 a +184.48 | | | | |
| | Spalla + Muri d'ala 38,50 * 6,38 | | 245,63 | | |
| | da quota +184.48 a +186.41 | | | | |
| | Spalla + Muri d'ala 21,18 * 1,93 | | 40,88 | | |
| | Soletta tra muri d'ala (6,80+0,67) * 3,78 | | 28,24 | | |
| | Totale parziale | m ³ | 314,75 | | |
| | Spalla B | | | | |
| | da quota +178.10 a +184.30 | | | | |
| Spalla + Muri d'ala 38,50 * 6,20 | | 238,70 | | | |
| da quota +184.30 a +186.20 | | | | | |
| Spalla + Muri d'ala 21,18 * 1,9 | | 40,24 | | | |
| Soletta tra muri d'ala (6,80+0,67) * 3,78 | | 28,24 | | | |
| Totale parziale | m ³ | 307,18 | | | |
| Totale | m ³ | 621,93 | 121,28 | 75.427,67 | |
| 34560 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. | | | | |
| | Spalla A | | | | |
| | Elevazione | | | | |
| | Quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 314,75 | | 314,75 | | |
| | Spalla B | | | | |
| Elevazione | | | | | |
| Quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 307,18 | | 307,18 | | | |
| Totale | m ³ | 621,93 | 5,39 | 3.352,20 | |
| 44600 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e similari | | | | |
| | Spalla A | | | | |
| | Soletta copertura muri d'ala | | | | |
| | Marciapiedi e paraballast - sponde 2 * (6,80+0,67) * (0,19+0,72+0,72) | | 24,35 | | |
| | Spalla B | | | | |
| Soletta copertura muri d'ala | | | | | |
| Marciapiedi e paraballast - sponde 2 * (6,80+0,67) * (0,19+0,72+0,72) | | 24,35 | | | |
| Totale | m ² | 48,70 | 10,09 | 491,38 | |
| 34580 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 | | | | |
| | Spalla A | | | | |
| | da quota +178.10 a +182.10 | | | | |
| | Spalla + Muri d'ala 49,40 * 4 | | 197,60 | | |
| | Spalla B | | | | |
| da quota +178.10 a +182.10 | | | | | |
| Spalla + Muri d'ala 49,40 * 4 | | 197,60 | | | |
| Totale | m ² | 395,20 | 13,46 | 5.319,39 | |
| 34590 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 | | | | |
| | Spalla A | | | | |
| | da quota +182.10 a +184.48 | | | | |
| Spalla + Muri d'ala 49,40 * 2,38 | | 117,57 | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI14 - VI14 (ex VI06) - Singolo Binario

VI14A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Reticolare 55m)

VI4 - Spalle

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|---|----------------|------------|-----------|-------------------|
| 44590 BA.CZ.A.3 05.C | da quota +184.48 a +186.10 Spalla + Muri d'ala 47,62 * 1,62 | | 77,14 | | |
| | Totale parziale | m ² | 194,71 | | |
| | Spalla B da quota +182.10 a +184.30 Spalla + Muri d'ala 49,40 * 2,20 da quota +184.30 a +186.10 Spalla + Muri d'ala 47,62 * 1,8 | | 108,68 | | |
| | Totale parziale | m ² | 194,40 | | |
| | Totale | m ² | 389,11 | 16,40 | 6.381,40 |
| | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 | | | | |
| | Spalla A da quota +186.1 a +186.41 Spalla + Muri d'ala 47,62 * 0,31 Soletta tra muri d'ala intradosso soletta 6,8 * 7,3 sponde laterali 2 * (6,8+0,67) * 0,48 sponde frontali 2 * 3,79 | | 14,76 | | |
| | Totale parziale | m ² | 79,15 | | |
| | Spalla B da quota +186.10 a +186.20 Spalla + Muri d'ala 47,62 * 0,1 Soletta tra muri d'ala intradosso soletta 6,8 * 7,30 sponde laterali 2 * (6,8+0,67) * 0,48 sponde frontali 2 * 3,79 | | 4,76 | | |
| | Totale parziale | m ² | 69,15 | | |
| Totale | m ² | 148,30 | 18,53 | 2.748,00 | |
| 34570 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | | | | |
| Spalla A Elevazione Incidenza kg/mc 120.00 Quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 120 * 314,75 | | | 37.770,000 | | |
| Spalla B Elevazione Incidenza kg/mc 120.00 Quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 120 * 307,18 | | | 36.861,600 | | |
| Totale | kg | 74.631,600 | 1,00 | 74.631,60 | |
| Totale VI4 - Spalle Euro | | | | | 168.351,64 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI14 - VI14 (ex VI06) - Singolo Binario

VI14A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Reticolare 55m)

VI7 - Apparecchi di appoggio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|--|------|----------------------------|-----------|------------------|
| 12920 BA.OP.A.3106.A | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio di tipo multidirezionale in acciaio teflon, per ogni KN di carico nominale verticale APPOGGI MULTIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 7100kN ----- LATO MOBILE 1 * 1 * 7100 <div style="text-align: right;">Totale</div> | kN | 7.100,00 <hr/> 7.100,00 | 0,46 | 3.266,00 |
| 12640 VAT.RS3E.A01.0 9.0012 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo FISSO, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcato a singolo binario per travata metallica reticolare a via inferiore L=55m - Lc=53,25m" APPOGGI FISSI DATI CARICO VERTICALE - V = 7100kN CARICO ORIZZONTALE LONGITUDINALE - H = 4800kN ----- LATO FISSO 1 * 1 <div style="text-align: right;">Totale</div> | Cad | 1,00 <hr/> 1,00 | 14.535,00 | 14.535,00 |
| 12900 VAT.RS3E.A01.0 9.0013 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo UNIDIREZIONALE UT , marcati CE, in acciaio teflon per "impalcato a singolo binario per travata metallica reticolare a via inferiore L=55m - Lc=53,25m" APPOGGI UNIDIREZIONALI-UT DATI CARICO VERTICALE - V = 7100kN CARICO ORIZZONTALE TRASVERSALE - Ht = 4800kN ----- LATO FISSO 1 * 1 <div style="text-align: right;">Totale</div> | Cad | 1,00 <hr/> 1,00 | 1.333,50 | 1.333,50 |
| 12910 VAT.RS3E.A01.0 9.0014 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo UNIDIREZIONALE UL , marcati CE, in acciaio teflon per "impalcato a singolo binario per travata metallica reticolare a via inferiore L=55m - Lc=53,25m" APPOGGI UNIDIREZIONALI-UL DATI CARICO VERTICALE - V = 7100kN CARICO ORIZZONTALE TRASVERSALE - HI = 4800kN ----- LATO MOBILE 1 * 1 <div style="text-align: right;">Totale</div> | Cad | 1,00 <hr/> 1,00 | 15.240,00 | 15.240,00 |
| Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro | | | | | 34.374,50 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI14 - VI14 (ex VI06) - Singolo Binario

VI14A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Reticolare 55m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|-----------|--------|----------|
| 12820 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | |
| | BAGGIOLI E RITEGNI SPALLA | | | | |
| | DATI | | | | |
| | 2 BAGGIOLI INTEGRATI | | | 0,80 | |
| | 2 * 1,25 * 1,28 * 0,25 | | | | |
| | 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. | | | 2,00 | |
| | 2 * 1,68 * 0,85 * 0,70 | | | | |
| | 1 RITEGNO LONGITUDINALE INTEGRATO IN C.A. | | | 0,71 | |
| | 1 * 4,22 * ((0,34+0,14)/2) * 0,70 | | | | |
| | DATI LATO RETICOLARE | | | | |
| | 2 BAGGIOLI INTEGRATI | | | 0,73 | |
| | 2 * 1,21 * 1,21 * 0,25 | | | | |
| Totale parziale | | m ³ | 4,24 | | |
| A dedurre | | | | | |
| 4,24 | | | -4,24 | | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| | CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI PER PILA | | | | |
| | SPALLA 2 * 4,24 | | 8,48 | | |
| Totale | | m ³ | 8,48 | 121,28 | 1.028,45 |
| 12830 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. | | | | |
| | ARMATURA ELEVAZIONE BAGGIOLI E RITEGNI SPALLA | | | | |
| | vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F | | | | |
| | 8,48 | | 8,48 | | |
| Totale | | m ³ | 8,48 | 5,39 | 45,71 |
| 12850 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 | | | | |
| | DATI LATO C.A.P. | | | | |
| | 2 BAGGIOLI INTEGRATI | | | 1,27 | |
| | 2 * ((1,25+1,28)) * 0,25 | | | | |
| | 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. | | | 5,50 | |
| | 2 * (1,68+2,25) * 0,70 | | | | |
| | 1 RITEGNO LONGITUDINALE INTEGRATO IN C.A. | | | 2,95 | |
| | 1 * 4,22 * 0,70 | | | | |
| | 2 * ((0,34+0,14)/2) * 0,70 | | | 0,34 | |
| | DATI LATO RETICOLARE | | | | |
| | 2 BAGGIOLI INTEGRATI | | | 2,42 | |
| | 2 * (2*(1,21+1,21)) * 0,25 | | | | |
| Totale parziale | | m ² | 12,48 | | |
| A dedurre | | | | | |
| 12,48 | | | -12,48 | | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| | CALCOLO CASSERO BAGGIOLI E RITEGNI | | | | |
| | SPALLA A | | | | |
| | 1 * 12,48 | | 12,48 | | |
| | SPALLA B | | | | |
| | 1 * 12,48 | | 12,48 | | |
| Totale | | m ² | 24,96 | 18,53 | 462,51 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI14 - VI14 (ex VI06) - Singolo Binario

VI14A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Reticolare 55m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|--|--|--------|-----------------|-------------------------------|-------------------|
| 12840 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. ARMATURE BAGGIOLI E RITEGNI SPALLA - INCIDENZA 300kg/m3 ----- vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F 8,48 * 300 | | | | |
| | | Totale | kg | 2.544,000 2.544,000 | 1,00 2.544,00 |
| 12870 BA.CZ.A.3 16.A | Fornitura e posa in opera di malte reoplastiche INGHISAGGIO SPALLA RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2)*2) * 0,50 * 0,92 * (1000*0,03) RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2)*2) * 0,50 * 1,11 * (1000*0,03) | | | | |
| | | Totale | dm ³ | 55,20 66,60 121,80 | 0,80 97,44 |
| 12860 BA.OP.A.3 06.A | Fornitura e posa in opera dei dispositivi di ancoraggio dei ritegni antisismici LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO PER RITEGNO SPALLA RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2)*2) * 0,50 * 0,92 * (7850*0,01) RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2)*2) * 0,50 * 1,11 * (7850*0,01) | | | | |
| | | Totale | kg | 144,440 174,270 318,710 | 3,91 1.246,16 |
| 12880 BA.OP.A.3 07.A | Fornitura e posa in opera di cuscinetti di appoggio elastomerici armati CUSCINETTI NEOPRENE ARMATO SPALLA RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. ((2)*2) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. ((2)*2) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | | | |
| | | Totale | dm ³ | 23,10 23,10 46,20 | 62,14 2.870,87 |
| 12890 BA.OP.A.3 07.C | Sovrapprezzo per apparecchi d'appoggio elastomerici aventi una dimensione inferiore a 10 dmc. CUSCINETTI IN GOMMA ELASTOMERICA ARMATA PER RITEGNO Ritegno longitudinale centrale su Spalle e pile DATI ----- RIF.ART. BA.OP.A.3 07.A 46,20 | | | | |
| | | Totale | dm ³ | 46,20 46,20 | 18,64 861,17 |
| Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro | | | | | 9.156,31 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI14 - VI14 (ex VI06) - Singolo Binario

VI14A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Reticolare 55m)

VI9 - Travi d'impalcato in acciaio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|--|---|------|--------------|-------------|--------------|--|
| 12690 PM.MR.A.3 03.A | Grigliato alveolare in acciaio S185 UNI EN 10025:2005 zincato a caldo, in opera. | | | | | |
| | Grigliato alveolare in acciaio S185 UNI EN 10025:2005 zincato a caldo, con maglia da mm 30x30, piatto portante da mm 30x3, asta secondaria da mm 20x3, pressato, elettrofuso, elettrosaldato, oppure di altro tipo ma di equivalenti caratteristiche geometriche, nonché di peso e di portata non inferiore a quelli relativi al tipo sopraindicato compresi gli organi di attacco pure in acciaio zincato a caldo, in opera. | | | | | |
| | CAMPATA N°1 L=55,00m | | | | | |
| | 1 * 55 * 0,88 | | | 48,40 | | |
| | 1 * 55 * 1,08 | | | 59,40 | | |
| | 1 * 55 * 0,88 | | | 48,40 | | |
| | 1 * 55 * 1,08 | | | 59,40 | | |
| | Totale parziale | m² | | 215,60 | | |
| | A dedurre | | | | | |
| | 215,6 | | | -215,60 | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| CALCOLO GRIGLIATO IMPALCATI RETICOLARI | | | | | | |
| 1 * 215,6 | | | 215,60 | | | |
| Totale | m² | | 215,60 | 109,44 | 23.595,26 | |
| 12650 PM.MR.A.3100.E | Acciaio UNI EN 10025:2005 nuovo di ogni specie, fornito e lavorato, in opera, della qualità S275 JR, J0, J2 (ex Fe430B,C, D1) e S355 JR, J0, J2, K2 (ex F | | | | | |
| | TRAVATA METALLICA | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | PORTATA TEORICA 55.00mt | | | | | |
| | PESO TRAVATA RETICOLARE 98 kN/m = 9993.06 kg/m | | | | | |
| | 9993,06 * 55,00 | | | 549.618,300 | | |
| | incremento per saldature e bullonature 4% | | | | | |
| | 549618,30*4% | | | 21.984,732 | | |
| | Totale parziale | kg | | 571.603,032 | | |
| | A dedurre | | | | | |
| 571603,032 | | | -571.603,032 | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| CALCOLO TRAVATA | | | | | | |
| 1 * 571603,032 | | | 571.603,032 | | | |
| Totale | kg | | 571.603,032 | 2,91 | 1.663.364,82 | |
| 12680 PM.MR.A.3100.E | Acciaio UNI EN 10025:2005 nuovo di ogni specie, fornito e lavorato, in opera, della qualità S275 JR, J0, J2 (ex Fe430B,C, D1) e S355 JR, J0, J2, K2 (ex F | | | | | |
| | Ritegno longitudinale centrale su Spalle e/o pile | | | | | |
| | Peso teorico cadauno kg 2600 | | | | | |
| | 2 * 2600 | | | 5.200,000 | | |
| | A dedurre | | | | | |
| 5200 | | | -5.200,000 | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| CALCOLO RITEGNI IMPALCATO RETICOLARE | | | | | | |
| 1 * 5200 | | | 5.200,000 | | | |
| Totale | kg | | 5.200,000 | 2,91 | 15.132,00 | |
| 12670 PM.MR.A.3100.F | Sovrapprezzo alla voce PM.MR.A.3100.E per vari eseguiti di punta con avanbecco ed eventuale retrobecco. | | | | | |
| VARO TRAVATA METALLICA | | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI14 - VI14 (ex VI06) - Singolo Binario

VI14A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Reticolare 55m)

VI9 - Travi d'impalcato in acciaio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|---|------|-------------|--------|---------------------|
| | ----- CALCOLO TRAVATA RETICOLARE 1 * 571603,032 | | 571.603,032 | | |
| | Totale | kg | 571.603,032 | 0,15 | 85.740,45 |
| | Totale VI9 - Travi d'impalcato in acciaio Euro | | | | 1.787.832,53 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI14 - VI14 (ex VI06) - Singolo Binario

VI14A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Reticolare 55m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|---|------|-----------|--------|-------------------|
| 12660 BA.OP.A.3 10.A | Fornitura e posa in opera di coprigiunto trasver sale impermeabile e dielettrico, per escursioni orizzontali fino a 30 mm GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 155mm Larghezza Impalcato La=9.30 vasca FS in asse spalle 2 * 9,30 | | | | |
| | Totale | m | 18,60 | | |
| | | | 18,60 | 255,89 | 4.759,55 |
| 12700 BA.OP.A.3 11.A | Fornitura e posa in opera di piattabanda dielettrica per muretti laterali paraballast e marciapiedi, per escursioni fino a 30 mm GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 155mm Larghezza Impalcato La=9.30 vasca FS in asse spalle 2 * 9,30 * ((155+155-30)) | | | | |
| | Totale | m | 5.208,00 | | |
| | | | 5.208,00 | 58,32 | 303.730,56 |
| Totale VIA - Soletta di completamento Euro | | | | | 308.490,11 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI14 - VI14 (ex VI06) - Singolo Binario

VI14A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Reticolare 55m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|---|--------|----------|
| 12760 BA.CZ.A.3 02.G | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C35/45 N/mm2 VELETTE DATI GENERALI Lunghezza totale Lu=55.00m VELETTE - H=1.01m sp. 9cm ----- VELETTE 2 * 55 * 0,09 * 1,01 A dedurre 10 A sommare ----- CALCOLO VELETTE PER IMPALCATO 1 * 10 Totale | m³ | 10,00 -10,00 10,00 <hr/> 10,00 | 129,90 | 1.299,00 |
| 12790 BA.CZ.A.3 03.A | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza compresa tra 15 e 50 Kg/m3. ARMATURE VELETTE RIF.ART. BA.CZ.A.3 02.G 10 Totale | m³ | 10,00 <hr/> 10,00 | 2,62 | 26,20 |
| 12770 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 CASSERO VELETTE DATI GENERALI VELETTE - H=1.01m sp. 9cm ----- VELETTE 2 * 55 * ((2*(0,09+1,01))) A dedurre 242 A sommare ----- CALCOLO VELETTE PER IMPALCATO 1 * 242 Totale | m² | 242,00 -242,00 242,00 <hr/> 242,00 | 18,53 | 4.484,26 |
| 12780 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. ARMATURA VELETTE DATI GENERALI INCIDENZA ARMATURA VELETA 20kg/m3 ----- RIF.ART. BA.CZ.A.3 02.G 10 * 20 Totale | kg | 200,000 <hr/> 200,000 | 1,00 | 200,00 |
| 12720 BA.OP.A.3 18.A | Strato protettivo in conglomerato bituminoso dello spessore non inferiore a 5 cm IMPERMEABILIZZAZIONE CON STRATO DI CONGLOMERATO BITUMINOSO VASCA (50mm) ----- DATI | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI14 - VI14 (ex VI06) - Singolo Binario

VI14A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Reticolare 55m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|-------------------------|--|-----------|-----------|------------|----------|----------|
| 12800 BA.OP.A.3 20.A | Lunghezza Impalcato Lu=55.00m | | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare = 9.30m 55,0 * 9,30 | | 511,50 | | | |
| | Totale parziale | m² | 511,50 | | | |
| | A dedurre | | | | | |
| | 511,50 | | | -511,50 | | |
| | A sommare | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE | | | | | |
| | 1 * 511,50 | | | 511,50 | | |
| | Totale | m² | 511,50 | | 5,92 | 3.028,08 |
| 12810 BA.OP.A.3 21.A | Fornitura e posa in opera di profilati di acciaio per parapetti, mensole e simili | | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=55m | | | | | |
| | IPE 100 p=8,1 kg/m, 1 MONTANTE OGNI 1.50m PER LATO (2*8,1) * (55/1,5) * 1,05 | | | 623,706 | | |
| | PIASTRA DI BASE 200x150x10 p=2,36 kg (2*2,36) * (55/1,5) | | | 173,068 | | |
| | PIASTRA DI BASE CON FUNZIONE DI PARAPIEDE 200x5mm p=7,85 kg/m (2*7,85) * 55 | | | 863,500 | | |
| | Totale parziale | kg | 1.660,274 | | | |
| | 10% per bulloni, tirafondi e saldature 1660,274*10% | | | 166,027 | | |
| Totale generale | kg | 1.826,301 | | | | |
| A dedurre | | | | | | |
| 1826,301 | | | | -1.826,301 | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| PARAPETTI PER IMPALCATO | | | | | | |
| 1 * 1826,301 | | | 1.826,301 | | | |
| Totale | kg | 1.826,301 | | 1,95 | 3.561,29 | |
| 1780 BA.OP.A.3107.A | Fornitura e posa in opera di tubi di acciaio doppiamente zincati a caldo per parapetti, mensole e simili | | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=55m | | | | | |
| | 4 TUBI D=42,4 sp 2,9 p=2,35 kg/m PER LATO (2*4*2,35) * 55 | | | 1.034,000 | | |
| | Totale parziale | kg | 1.034,000 | | | |
| | 10% per bulloni, e saldature 1034*10% | | | 103,400 | | |
| | Totale generale | kg | 1.137,400 | | | |
| | A dedurre | | | | | |
| 1137,40 | | | | -1.137,400 | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| PARAPETTI PER IMPALCATO | | | | | | |
| 1 * 1137,40 | | | 1.137,400 | | | |
| Totale | kg | 1.137,400 | | 2,11 | 2.399,91 | |
| 1780 BA.OP.A.3107.A | Impermeabilizzazione di impalcati a mezzo di manto impermeabile sintetico eseguito con membrana : per 3 mm di spessore | | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI14 - VI14 (ex VI06) - Singolo Binario

VI14A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Reticolare 55m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|--|---|--|-----------|----------|-----------|--|
| 12710 BA.OP.A.3107.B | DATI Lunghezza Impalcato Lu=55.00m Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =9.30m 55 * 9,30 | | 511,50 | | | |
| | Totale parziale | m² | 511,50 | | | |
| | A dedurre 511,50 | | -511,50 | | | |
| | A sommare | | | | | |
| | ----- IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm 1 * 511,50 | | 511,50 | | | |
| | Totale | m² | 511,50 | 20,45 | 10.460,18 | |
| | Sovraprezzo alla precedente sottovoce A per ogni mm in più richiesto rispetto allo spessore di 3 mm | | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm | | | | | |
| | ----- DATI Lunghezza Impalcato Lu=55.00m Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =9.30m 1 * 55,0 * 9,30 | | 511,50 | | | |
| | Totale parziale | m² | 511,50 | | | |
| A dedurre 511,50 | | -511,50 | | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm 1 * 511,50 | | 511,50 | | | | |
| Totale | m² | 511,50 | 3,84 | 1.964,16 | | |
| 12730 SS.CE.L.1 03.A | FORNITURA CANALETTE IN ACCIAIO ZINCATO, DI QUALSIASI FORMA | | | | | |
| | DOPPIE CANALETTE METALLICHE SOVRAPPOSTE a due gole per ponti PER AMBO I LATI | | | | | |
| | DATI (dimensioni interne singola canaletta di mm 80x200 peso specifico 2.5KG/m) ((2+2)*2,5) * 55 | | 550,000 | | | |
| | A dedurre 550 | | -550,000 | | | |
| | A sommare | | | | | |
| | ----- CALCOLO CANALETTE PER IMPALCATO RETICOLARE 1 * 550 | | 550,000 | | | |
| | Totale | kg | 550,000 | 2,32 | 1.276,00 | |
| | 12740 SS.CE.L.2 04.A | POSA CANALETTE DI QUALSIASI TIPO: POSA PRIMA CANALETTA SU SOSTEGNO | | | | |
| | | POSA DELLE PRIME CANALETTE | | | | |
| | | DOPPIE CANALETTE METALLICHE SOVRAPPOSTE a due gole per ponti PER AMBO I LATI | | | | |
| DATI (dimensioni interne singola canaletta di mm 80x200 peso specifico 2.5KG/m) ((1+1)) * 55 | | | 110,00 | | | |
| A dedurre 110 | | | -110,00 | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- CALCOLO POSA DELLE PRIME CANALETTE PER IMPALCATO RETICOLARE 1 * 110 | | | 110,00 | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI14 - VI14 (ex VI06) - Singolo Binario

VI14A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Reticolare 55m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISIVE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|-----------|--------|------------------|
| | Totale | m | 110,00 | 11,01 | 1.211,10 |
| 12750 SS.CE.L.2 04.B | POSA CANALETTE DI QUALSIASI TIPO: POSA CANALETTE SUCCESSIVE SULLO STESSO SOSTEGNO POSA DELLE SECONDE CANALETTE DOPPIE CANALETTE METALLICHE SOVRAPPOSTE a due gole per ponti PER AMBO I LATI DATI (dimensioni interne singola canaletta di mm 80x200 peso specifico 2.5KG/m) ((1+1)) * 55 A dedurre 110 A sommare ----- CALCOLO POSA DELLE SECONDE CANALETTE PER IMPALCATO RETICOLARE 1 * 110 <div style="text-align: right;">Totale</div> | m | 110,00 | | |
| | | | 110,00 | | |
| | | | -110,00 | | |
| | | | 110,00 | | |
| | | m | 110,00 | 7,01 | 771,10 |
| | Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro | | | | 30.681,28 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI15 - VI15 (ex VI07) - Singolo Binario

VI15A - da SPA a SPB + (n.32 imp. C.A.P. 25m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|-------------------------|--|------|--|--------|--------------|--|
| 41990 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. INC SPALLE - 150 kg/mc INC PILE - 100/110 kg/mc SPALLA A 9 * 25 * (0,75^2*3,1416) * 150 PILA 1 9 * 24 * (0,75^2*3,1416) * 100 PILA 2 9 * 25 * (0,75^2*3,1416) * 110 PILA 3 9 * 29 * (0,75^2*3,1416) * 110 PILA 4 9 * 29 * (0,75^2*3,1416) * 110 PILA 5 9 * 29 * (0,75^2*3,1416) * 110 PILA 6 9 * 29 * (0,75^2*3,1416) * 110 PILA 7 9 * 29 * (0,75^2*3,1416) * 110 PILA 8 9 * 29 * (0,75^2*3,1416) * 110 PILA 9 9 * 29 * (0,75^2*3,1416) * 110 PILA 10 9 * 29 * (0,75^2*3,1416) * 110 PILA 11 9 * 29 * (0,75^2*3,1416) * 110 PILA 12 9 * 29 * (0,75^2*3,1416) * 110 PILA 13 9 * 29 * (0,75^2*3,1416) * 110 PILA 14 9 * 29 * (0,75^2*3,1416) * 110 PILA 15 9 * 29 * (0,75^2*3,1416) * 110 PILA 16 9 * 29 * (0,75^2*3,1416) * 110 PILA 17 9 * 29 * (0,75^2*3,1416) * 110 PILA 18 9 * 25 * (0,75^2*3,1416) * 100 PILA 19 9 * 25 * (0,75^2*3,1416) * 100 PILA 20 9 * 25 * (0,75^2*3,1416) * 100 PILA 21 9 * 25 * (0,75^2*3,1416) * 100 PILA 22 9 * 25 * (0,75^2*3,1416) * 100 PILA 23 9 * 25 * (0,75^2*3,1416) * 100 PILA 24 9 * 25 * (0,75^2*3,1416) * 100 PILA 25 9 * 25 * (0,75^2*3,1416) * 100 PILA 26 9 * 25 * (0,75^2*3,1416) * 100 PILA 27 9 * 24 * (0,75^2*3,1416) * 100 PILA 28 9 * 24 * (0,75^2*3,1416) * 100 PILA 29 9 * 24 * (0,75^2*3,1416) * 100 PILA 30 9 * 24 * (0,75^2*3,1416) * 100 PILA 31 9 * 24 * (0,75^2*3,1416) * 100 SPALLA B 9 * 26 * (0,75^2*3,1416) * 150 | | | | | |
| | Totale | kg | 1.513.170,45 0 | 1,00 | 1.513.170,45 | |
| 52955 BA.DE.A.5 33.A | Rimozione d'opera di elementi strutturali di acciaio comprese le rotaie e i profilati in genere. Travi di ripartizione Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 57951,960 | | | | | |
| | Totale | kg | 57.951,960 | 0,03 | 1.738,56 | |
| 60885 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi SPALLA A 9 * 25 * (0,75^2*3,1416) PILA 1 9 * 24 * (0,75^2*3,1416) PILA 2 9 * 25 * (0,75^2*3,1416) PILA 3 9 * 29 * (0,75^2*3,1416) PILA 4 9 * 29 * (0,75^2*3,1416) | | | | | |
| | | | 398,25 382,32 398,25 461,97 461,97 | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI15 - VI15 (ex VI07) - Singolo Binario

VI15A - da SPA a SPB + (n.32 imp. C.A.P. 25m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|-----------|--------|----------|
| | PILA 5 9 * 29 * (0,75^2*3,1416) | | 461,97 | | |
| | PILA 6 9 * 29 * (0,75^2*3,1416) | | 461,97 | | |
| | PILA 7 9 * 29 * (0,75^2*3,1416) | | 461,97 | | |
| | PILA 8 9 * 29 * (0,75^2*3,1416) | | 461,97 | | |
| | PILA 9 9 * 29 * (0,75^2*3,1416) | | 461,97 | | |
| | PILA 10 9 * 29 * (0,75^2*3,1416) | | 461,97 | | |
| | PILA 11 9 * 29 * (0,75^2*3,1416) | | 461,97 | | |
| | PILA 12 9 * 29 * (0,75^2*3,1416) | | 461,97 | | |
| | PILA 13 9 * 29 * (0,75^2*3,1416) | | 461,97 | | |
| | PILA 14 9 * 29 * (0,75^2*3,1416) | | 461,97 | | |
| | PILA 15 9 * 29 * (0,75^2*3,1416) | | 461,97 | | |
| | PILA 16 9 * 29 * (0,75^2*3,1416) | | 461,97 | | |
| | PILA 17 9 * 29 * (0,75^2*3,1416) | | 461,97 | | |
| | PILA 18 9 * 25 * (0,75^2*3,1416) | | 398,25 | | |
| | PILA 19 9 * 25 * (0,75^2*3,1416) | | 398,25 | | |
| | PILA 20 9 * 25 * (0,75^2*3,1416) | | 398,25 | | |
| | PILA 21 9 * 25 * (0,75^2*3,1416) | | 398,25 | | |
| | PILA 22 9 * 25 * (0,75^2*3,1416) | | 398,25 | | |
| | PILA 23 9 * 25 * (0,75^2*3,1416) | | 398,25 | | |
| | PILA 24 9 * 25 * (0,75^2*3,1416) | | 398,25 | | |
| | PILA 25 9 * 25 * (0,75^2*3,1416) | | 398,25 | | |
| | PILA 26 9 * 25 * (0,75^2*3,1416) | | 398,25 | | |
| | PILA 27 9 * 24 * (0,75^2*3,1416) | | 382,32 | | |
| | PILA 28 9 * 24 * (0,75^2*3,1416) | | 382,32 | | |
| | PILA 29 9 * 24 * (0,75^2*3,1416) | | 382,32 | | |
| | PILA 30 9 * 24 * (0,75^2*3,1416) | | 382,32 | | |
| | PILA 31 9 * 24 * (0,75^2*3,1416) | | 382,32 | | |
| | SPALLA B 9 * 26 * (0,75^2*3,1416) | | 414,18 | | |
| | Totale | m ³ | 14.018,40 | 0,26 | 3.644,78 |
| 41960 BA.PD.A.3 05.D | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro, del diametro non inferiore a 1500 mm | | | | |
| | SPALLA A 9 * 25 | | 225,00 | | |
| | PILA 1 9 * 24 | | 216,00 | | |
| | PILA 2 9 * 25 | | 225,00 | | |
| | PILA 3 9 * 29 | | 261,00 | | |
| | PILA 4 9 * 29 | | 261,00 | | |
| | PILA 5 9 * 29 | | 261,00 | | |
| | PILA 6 9 * 29 | | 261,00 | | |
| | PILA 7 9 * 29 | | 261,00 | | |
| | PILA 8 9 * 29 | | 261,00 | | |
| | PILA 9 9 * 29 | | 261,00 | | |
| | PILA 10 9 * 29 | | 261,00 | | |
| | PILA 11 9 * 29 | | 261,00 | | |
| | PILA 12 9 * 29 | | 261,00 | | |
| | PILA 13 9 * 29 | | 261,00 | | |
| | PILA 14 9 * 29 | | 261,00 | | |
| | PILA 15 9 * 29 | | 261,00 | | |
| | PILA 16 9 * 29 | | 261,00 | | |
| | PILA 17 9 * 29 | | 261,00 | | |
| | PILA 18 9 * 25 | | 225,00 | | |
| | PILA 19 9 * 25 | | 225,00 | | |
| | PILA 20 9 * 25 | | 225,00 | | |
| | PILA 21 9 * 25 | | 225,00 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI15 - VI15 (ex VI07) - Singolo Binario

VI15A - da SPA a SPB + (n.32 imp. C.A.P. 25m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|------------|--------|---------------------|
| | PILA 22 9 * 25 | | 225,00 | | |
| | PILA 23 9 * 25 | | 225,00 | | |
| | PILA 24 9 * 25 | | 225,00 | | |
| | PILA 25 9 * 25 | | 225,00 | | |
| | PILA 26 9 * 25 | | 225,00 | | |
| | PILA 27 9 * 24 | | 216,00 | | |
| | PILA 28 9 * 24 | | 216,00 | | |
| | PILA 29 9 * 24 | | 216,00 | | |
| | PILA 30 9 * 24 | | 216,00 | | |
| | PILA 31 9 * 24 | | 216,00 | | |
| | SPALLA B 9 * 26 | | 234,00 | | |
| | Totale | m | 7.920,00 | 221,96 | 1.757.923,20 |
| 44970 BA.PD.A.3 16.A | Formazione di palancole con palancole tipo 'Larssen' | | | | |
| | Pila 16 (4*12,4) * 13 | | 644,80 | | |
| | Pila 17 (4*12,4) * 13 | | 644,80 | | |
| | Pila 27 (6,44+12,4+6,44) * 9 | | 227,52 | | |
| | Pila 28 (6,44+12,4+6,44) * 9 | | 227,52 | | |
| | Pila 29 (6,44+12,4+6,44) * 9 | | 227,52 | | |
| | Pila 30 (6,44+12,4+6,44) * 9 | | 227,52 | | |
| | Pila 31 (6,44+12,4+6,44) * 9 | | 227,52 | | |
| | Spalla B (5,94+11,8+5,94) * 9 | | 213,12 | | |
| | Totale | m² | 2.640,32 | 38,15 | 100.728,21 |
| 44980 FA.OM.A.1001.B | Acciaio in profilati, della qualità S 275, lavorato per carpenteria metallica in genere. | | | | |
| | Travi di ripartizione | | | | |
| | travi HEB500 kg/ml 187.00 | | | | |
| | Pila 16-17 2 * (4*12) * 187 | | 17.952,000 | | |
| | Pila 27/28/29/30/31 5 * (5,75+11,50+5,75) * 187 | | 21.505,000 | | |
| | Spalla B (5,5+11,00+5,5) * 187 | | 4.114,000 | | |
| | Puntoni diam.mm.254 s.mm.20 kg/ml 115.00 | | | | |
| | Pila 16-17 2 * 5,66 * 115 | | 1.301,800 | | |
| | Pila 27/28/29/30/31 (2*5) * 5,66 * 115 | | 6.509,000 | | |
| | Spalla B 2 * 5,66 * 115 | | 1.301,800 | | |
| | Totale parziale | kg | 52.683,600 | | |
| | 10% per pezzi speciali, saldature, bullonature etc etc (10%) * 52683,6 | | 5.268,360 | | |
| | Totale generale | kg | 57.951,960 | | |
| | Totale | kg | 57.951,960 | 1,80 | 104.313,53 |
| 44990 FA.OM.A.2001.A | Posa in opera di elementi in acciaio di cui alle voci FA.OM.A.1001 - FA.OM.A.1002 | | | | |
| | Travi di ripartizione | | | | |
| | Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 57951,960 | | 57.951,960 | | |
| | Totale | kg | 57.951,960 | 0,99 | 57.372,44 |
| | Totale VI2 - Pali o pozzi Euro | | | | 3.538.891,17 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI15 - VI15 (ex VI07) - Singolo Binario

VI15A - da SPA a SPB + (n.32 imp. C.A.P. 25m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|-----------|--------|-----------|
| 42120 BA.CZ.A.3 01.A | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C12/15 N/mm2 | | | | |
| | SPALLA A (11,50+0,40) * (11,50+0,40) * 0,20 | | 28,32 | | |
| | PILA 1 12,40 * 12,40 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 2 12,40 * 12,40 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 3 12,40 * 12,40 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 4 12,40 * 12,40 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 5 12,40 * 12,40 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 6 12,40 * 12,40 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 7 12,40 * 12,40 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 8 12,40 * 12,40 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 9 12,40 * 12,40 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 10 12,40 * 12,40 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 11 12,40 * 12,40 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 12 12,40 * 12,40 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 13 12,40 * 12,40 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 14 12,40 * 12,40 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 15 12,40 * 12,40 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 16 12,40 * 12,40 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 17 12,40 * 12,40 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 18 12,40 * 12,40 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 19 12,40 * 12,40 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 20 12,40 * 12,40 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 21 12,40 * 12,40 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 22 12,40 * 12,40 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 23 12,40 * 12,40 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 24 12,40 * 12,40 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 25 12,40 * 12,40 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 26 12,40 * 12,40 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 27 12,40 * 12,40 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 28 12,40 * 12,40 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 29 12,40 * 12,40 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 30 12,40 * 12,40 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | PILA 31 12,40 * 12,40 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | SPALLA B (11,50+0,40) * (11,50+0,40) * 0,20 | | 28,32 | | |
| | Totale | m ³ | 1.009,89 | 80,31 | 81.104,27 |
| 42130 BA.CZ.A.3 01.E | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C28/35 N/mm2 | | | | |
| | SPALLA A 11,50 * 11,50 * 2 | | 264,50 | | |
| | PILA 1 12 * 12 * 2,50 | | 360,00 | | |
| | PILA 2 12 * 12 * 2,50 | | 360,00 | | |
| | PILA 3 12 * 12 * 2,50 | | 360,00 | | |
| | PILA 4 12 * 12 * 2,50 | | 360,00 | | |
| | PILA 5 12 * 12 * 2,50 | | 360,00 | | |
| | PILA 6 12 * 12 * 2,50 | | 360,00 | | |
| | PILA 7 12 * 12 * 2,50 | | 360,00 | | |
| | PILA 8 12 * 12 * 2,50 | | 360,00 | | |
| | PILA 9 12 * 12 * 2,50 | | 360,00 | | |
| | PILA 10 12 * 12 * 2,50 | | 360,00 | | |
| | PILA 11 12 * 12 * 2,50 | | 360,00 | | |
| | PILA 12 12 * 12 * 2,50 | | 360,00 | | |
| | PILA 13 12 * 12 * 2,50 | | 360,00 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI15 - VI15 (ex VI07) - Singolo Binario

VI15A - da SPA a SPB + (n.32 imp. C.A.P. 25m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|-----------|--------|--------------|
| | PILA 14 12 * 12 * 2,50 | | 360,00 | | |
| | PILA 15 12 * 12 * 2,50 | | 360,00 | | |
| | PILA 16 12 * 12 * 2,50 | | 360,00 | | |
| | PILA 17 12 * 12 * 2,50 | | 360,00 | | |
| | PILA 18 12 * 12 * 2,50 | | 360,00 | | |
| | PILA 19 12 * 12 * 2,50 | | 360,00 | | |
| | PILA 20 12 * 12 * 2,50 | | 360,00 | | |
| | PILA 21 12 * 12 * 2,50 | | 360,00 | | |
| | PILA 22 12 * 12 * 2,50 | | 360,00 | | |
| | PILA 23 12 * 12 * 2,50 | | 360,00 | | |
| | PILA 24 12 * 12 * 2,50 | | 360,00 | | |
| | PILA 25 12 * 12 * 2,50 | | 360,00 | | |
| | PILA 26 12 * 12 * 2,50 | | 360,00 | | |
| | PILA 27 12 * 12 * 2,50 | | 360,00 | | |
| | PILA 28 12 * 12 * 2,50 | | 360,00 | | |
| | PILA 29 12 * 12 * 2,50 | | 360,00 | | |
| | PILA 30 12 * 12 * 2,50 | | 360,00 | | |
| | PILA 31 12 * 12 * 2,50 | | 360,00 | | |
| | SPALLA B 11,50 * 11,50 * 2 | | 264,50 | | |
| | Totale | m ³ | 11.689,00 | 109,75 | 1.282.867,75 |
| 42140 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. vedi quantità art BA.CZ.A.3 01.E 11689 | | 11.689,00 | | |
| | Totale | m ³ | 11.689,00 | 5,39 | 63.003,71 |
| 42160 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e similari | | | | |
| | SPALLA A 4 * 11,5 * 2 | | 92,00 | | |
| | PILA 1 4 * 12 * 3 | | 144,00 | | |
| | PILA 2 4 * 12 * 3 | | 144,00 | | |
| | PILA 3 4 * 12 * 3 | | 144,00 | | |
| | PILA 4 4 * 12 * 3 | | 144,00 | | |
| | PILA 5 4 * 12 * 3 | | 144,00 | | |
| | PILA 6 4 * 12 * 3 | | 144,00 | | |
| | PILA 7 2 * (11,50+16) * 3 | | 165,00 | | |
| | PILA 8 2 * (11,50+16) * 3 | | 165,00 | | |
| | PILA 9 2 * (11,50+16) * 3 | | 165,00 | | |
| | PILA 10 2 * (11,50+16) * 3 | | 165,00 | | |
| | PILA 11 2 * (11,50+16) * 3 | | 165,00 | | |
| | PILA 12 2 * (11,50+16) * 3 | | 165,00 | | |
| | PILA 13 2 * (11,50+16) * 3 | | 165,00 | | |
| | PILA 14 2 * (11,50+16) * 3 | | 165,00 | | |
| | PILA 15 2 * (11,50+16) * 3 | | 165,00 | | |
| | PILA 16 2 * (11,50+16) * 3 | | 165,00 | | |
| | PILA 17 2 * (11,50+16) * 3 | | 165,00 | | |
| | PILA 18 2 * (11,50+16) * 3 | | 165,00 | | |
| | PILA 19 2 * (11,50+16) * 3 | | 165,00 | | |
| | PILA 20 2 * (11,50+16) * 3 | | 165,00 | | |
| | PILA 21 2 * (11,50+16) * 3 | | 165,00 | | |
| | PILA 22 2 * (11,50+16) * 3 | | 165,00 | | |
| | PILA 23 2 * (11,50+16) * 3 | | 165,00 | | |
| | PILA 24 4 * 12 * 3 | | 144,00 | | |
| | PILA 25 4 * 12 * 3 | | 144,00 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI15 - VI15 (ex VI07) - Singolo Binario

VI15A - da SPA a SPB + (n.32 imp. C.A.P. 25m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|-------------------|--------|--------------|
| | PILA 26 4 * 12 * 3 | | 144,00 | | |
| | PILA 27 4 * 12 * 3 | | 144,00 | | |
| | PILA 28 4 * 12 * 3 | | 144,00 | | |
| | PILA 29 4 * 12 * 3 | | 144,00 | | |
| | PILA 30 4 * 12 * 3 | | 144,00 | | |
| | PILA 31 4 * 12 * 3 | | 144,00 | | |
| | PILA 32 4 * 12 * 3 | | 144,00 | | |
| | PILA 33 4 * 12 * 3 | | 144,00 | | |
| | PILA 34 4 * 12 * 3 | | 144,00 | | |
| | PILA 35 4 * 12 * 3 | | 144,00 | | |
| | SPALLA B 4 * 11,50 * 2 | | 92,00 | | |
| | Totale | m ² | 5.581,00 | 10,09 | 56.312,29 |
| 42150 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | | | | |
| | INC SPALLE 110 kg/mc | | | | |
| | INC PILE 140 kg/mc | | | | |
| | SPALLA A 110 * 11,50 * 11,50 * 2 | | 29.095,000 | | |
| | PILA 1 140 * 12 * 12 * 2,50 | | 50.400,000 | | |
| | PILA 2 140 * 12 * 12 * 2,50 | | 50.400,000 | | |
| | PILA 3 140 * 12 * 12 * 2,50 | | 50.400,000 | | |
| | PILA 4 140 * 12 * 12 * 2,50 | | 50.400,000 | | |
| | PILA 5 140 * 12 * 12 * 2,50 | | 50.400,000 | | |
| | PILA 6 140 * 12 * 12 * 2,50 | | 50.400,000 | | |
| | PILA 7 140 * 12 * 12 * 2,50 | | 50.400,000 | | |
| | PILA 8 140 * 12 * 12 * 2,50 | | 50.400,000 | | |
| | PILA 9 140 * 12 * 12 * 2,50 | | 50.400,000 | | |
| | PILA 10 140 * 12 * 12 * 2,50 | | 50.400,000 | | |
| | PILA 11 140 * 12 * 12 * 2,50 | | 50.400,000 | | |
| | PILA 12 140 * 12 * 12 * 2,50 | | 50.400,000 | | |
| | PILA 13 140 * 12 * 12 * 2,50 | | 50.400,000 | | |
| | PILA 14 140 * 12 * 12 * 2,50 | | 50.400,000 | | |
| | PILA 15 140 * 12 * 12 * 2,50 | | 50.400,000 | | |
| | PILA 16 140 * 12 * 12 * 2,50 | | 50.400,000 | | |
| | PILA 17 140 * 12 * 12 * 2,50 | | 50.400,000 | | |
| | PILA 18 140 * 12 * 12 * 2,50 | | 50.400,000 | | |
| | PILA 19 140 * 12 * 12 * 2,50 | | 50.400,000 | | |
| | PILA 20 140 * 12 * 12 * 2,50 | | 50.400,000 | | |
| | PILA 21 140 * 12 * 12 * 2,50 | | 50.400,000 | | |
| | PILA 22 140 * 12 * 12 * 2,50 | | 50.400,000 | | |
| | PILA 23 140 * 12 * 12 * 2,50 | | 50.400,000 | | |
| | PILA 24 140 * 12 * 12 * 2,50 | | 50.400,000 | | |
| | PILA 25 140 * 12 * 12 * 2,50 | | 50.400,000 | | |
| | PILA 26 140 * 12 * 12 * 2,50 | | 50.400,000 | | |
| | PILA 27 140 * 12 * 12 * 2,50 | | 50.400,000 | | |
| | PILA 28 140 * 12 * 12 * 2,50 | | 50.400,000 | | |
| | PILA 29 140 * 12 * 12 * 2,50 | | 50.400,000 | | |
| | PILA 30 140 * 12 * 12 * 2,50 | | 50.400,000 | | |
| | PILA 31 140 * 12 * 12 * 2,50 | | 50.400,000 | | |
| | SPALLA B 110 * 11,50 * 11,50 * 2 | | 29.095,000 | | |
| | Totale | kg | 1.620.590,00 0 | 1,00 | 1.620.590,00 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO
C - LAVORI A CORPO
VI - Viadotti
VI15 - VI15 (ex VI07) - Singolo Binario
VI15A - da SPA a SPB + (n.32 imp. C.A.P. 25m)
VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|--|--------|------------|
| 42090 BA.MT.A.3 29.A | Riempitivi vari e sistemazione superficiale con regolarizzazione delle pendenze, con terre provenienti dagli scavi quantità scavi (vedi quantità BA.MT.C.0101.A) 47036,14 a dedurre volume fondazioni interraste quantità art BA.CZ.A.3 01.A -1 * 1009,89 quantità art BA.CZ.A.3 01.E -1 * 11689 a dedurre volume elevazioni interraste -1 * 745,78 | | 47.036,14 -1.009,89 -11.689,00 -745,78 | | |
| | Totale | m ³ | 33.591,47 | 0,90 | 30.232,32 |
| 42030 BA.MT.A.3002.A | Scavo di fondazione in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi SPALLA A ((421,67+182,25)*3,5)/2 PILA 1 ((452,01+196,13)*3,62)/2 DA PILA 2 A PILA 16 ((9284,03+5091,77)*3,3)/2 RIBASSO PILA 16 ((236,86+196,71)*2)/2 DA PILA 18 A PILA 26 ((5333,57+2994,89)*3,3)/2 PILA 27 ((402,43+175)*3,3)/2 PILA 28 ((392,46+175)*3,5)/2 PILA 29 ((405,71+175)*3,5)/2 PILA 30 ((411,45+175)*3,4)/2 PILA 31 ((405,75+175)*3,45)/2 SPALLA B ((430,56+160,76)*3,85)/2 | | 1.056,86 1.173,13 23.720,07 433,57 13.741,96 952,76 993,06 1.016,24 996,97 1.001,79 1.138,29 | | |
| | Totale | m ³ | 46.224,70 | 3,42 | 158.088,47 |
| 42040 BA.MT.A.3003.A | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi fino alla profondità di 2 m PILA 17 (scavo tra palancole) 153,60 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 48 * 0,25 * 2 | | 307,20 24,00 | | |
| | Totale | m ³ | 331,20 | 3,27 | 1.083,02 |
| 42050 BA.MT.A.3003.B | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 2 m e fino a 4 m PILA 17 (scavo tra palancole) 153,60 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 48 * 0,25 * 2 | | 307,20 24,00 | | |
| | Totale | m ³ | 331,20 | 3,76 | 1.245,31 |
| 42060 BA.MT.A.3003.C | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 4 m e fino a 6 m PILA 17 (scavo tra palancole) 153,60 * 0,9 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 48 * 0,25 * 0,9 | | 138,24 10,80 | | |
| | Totale | m ³ | 149,04 | 5,14 | 766,07 |
| 54435 BA.MT.A.3107.A | Fornit.e posa in opera di misto cement.da cava,gettato e costipato in opera in strati di spess<50 cm,con caratter.indicate nel Capit.Op.Civ.con cemento>4 SPALLA A interno (escluso SubBallast e Supercompattato) 6,90 * 7,80 * (6,70-(0,3+0,12)) dente esterno 1su1 per rilev. h>4m (((1,00+4,00)/2) * 9,70 * 3,00 SPALLA B interno (escluso SubBallast e Supercompattato) 6,90 * 7,80 * (5,45-(0,3+0,12)) dente esterno 1su1 per rilev. h>4m (((1,00+4,00)/2) * 9,70 * 3,00 | | 337,99 72,75 270,71 72,75 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI15 - VI15 (ex VI07) - Singolo Binario

VI15A - da SPA a SPB + (n.32 imp. C.A.P. 25m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|-----------|--------|---------------------|
| | Totale | m ³ | 754,20 | 43,81 | 33.041,50 |
| 42080 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi | | | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3002.A 46224,70 | | 46.224,70 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.A 331,20 | | 331,20 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.B 331,20 | | 331,20 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.C 149,04 | | 149,04 | | |
| | Totale | m ³ | 47.036,14 | 0,26 | 12.229,40 |
| | Totale VI3 - Fondazioni Euro | | | | 3.340.564,11 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI15 - VI15 (ex VI07) - Singolo Binario

VI15A - da SPA a SPB + (n.32 imp. C.A.P. 25m)

VI4 - Spalle

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|---|--------|-----------|-----------|---------|
| 35380 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | |
| | Spalla A | | | | |
| | Da quota +178.70 a +182.40 | | | | |
| | Spalla + Muri d'ala 43,32 * 3,7 | | 160,28 | | |
| | Da quota +182.40 a +184.98 | | | | |
| | Spalla + Muri d'ala 16,30 * 2,58 | | 42,05 | | |
| | ringrosso muro paraghiaia 9,40 * 0,15 * (1/2*(0,27+0,07)) | | 0,24 | | |
| | soletta posteriore (6,55+0,6) * 3,79 | | 27,10 | | |
| | Totale parziale | m³ | 229,67 | | |
| | Spalla B | | | | |
| | Da quota +172.53 a +175.04 | | | | |
| | Spalla + Muri d'ala 43,32 * 2,5 | | 108,30 | | |
| | Da quota +175.04 a +177.55 | | | | |
| | Spalla + Muri d'ala 16,30 * 2,51 | | 40,91 | | |
| ringrosso muro paraghiaia 9,40 * 0,15 * (1/2*(0,22+0,02)) | | 0,17 | | | |
| soletta posteriore (6,55+0,6) * 3,79 | | 27,10 | | | |
| Totale parziale | m³ | 176,48 | | | |
| Totale | m³ | 406,15 | 121,28 | 49.257,87 | |
| 35390 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. | | | | |
| | Spalla A | | | | |
| | Elevazione | | | | |
| | Quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 229,67 | | 229,67 | | |
| Spalla B | | | | | |
| Elevazione | | | | | |
| Quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 176,48 | | 176,48 | | | |
| Totale | m³ | 406,15 | 5,39 | 2.189,15 | |
| 44580 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e simili | | | | |
| | Spalla A | | | | |
| | Soletta copertura muri d'ala | | | | |
| | Marciaipiedi e paraballast - sponde 2 * (6,55+0,6) * (0,19+0,72+0,72) | | 23,31 | | |
| Spalla B | | | | | |
| Soletta copertura muri d'ala | | | | | |
| Marciaipiedi e paraballast - sponde 2 * (6,55+0,6) * (0,19+0,72+0,72) | | 23,31 | | | |
| Totale | m² | 46,62 | 10,09 | 470,40 | |
| 35410 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 | | | | |
| | Spalla A | | | | |
| | Da quota +178.70 a +182.40 | | | | |
| | Spalla + Muri d'ala 51,30 * 3,7 | | 189,81 | | |
| | Da quota +182.40 a +184.98 | | | | |
| | Spalla + Muri d'ala 46,80 * 0,3 | | 14,04 | | |
| | Spalla B | | | | |
| | Da quota +172.53 a +175.04 | | | | |
| Spalla + Muri d'ala 51,30 * 2,5 | | 128,25 | | | |
| Da quota +182.40 a +184.98 | | | | | |
| Spalla + Muri d'ala 46,80 * 1,5 | | 70,20 | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI15 - VI15 (ex VI07) - Singolo Binario

VI15A - da SPA a SPB + (n.32 imp. C.A.P. 25m)

VI4 - Spalle

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|---|--------|-------------------|
| | Totale | m ² | 402,30 | 13,46 | 5.414,96 |
| 35420 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 Spalla A Da quota +182.40 a +184.98 Spalla + Muri d'ala 46,80 * 2,28 ringrosso muro paraghiaia 2 * 0,15 * (1/2*(0,27+0,07)) soletta posteriore intradosso soletta 8,1 * 6,55 sponde laterali 2 * (6,55+0,6) * 0,48 sponde frontali 2 * 3,79 Spalla B Da quota +182.40 a +184.98 Spalla + Muri d'ala 46,80 * (2,51-1,5) ringrosso muro paraghiaia 2 * 0,15 * (1/2*(0,22+0,02)) soletta posteriore intradosso soletta 8,1 * 6,55 sponde laterali 2 * (6,55+0,6) * 0,48 sponde frontali 2 * 3,79 | | 106,70 0,05 53,06 6,86 7,58 47,27 0,04 53,06 6,86 7,58 | | |
| | Totale | m ² | 289,06 | 16,40 | 4.740,58 |
| 35400 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. Spalla A Elevazione Incidenza kg/mc 120.00 Quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 120 * 229,67 Spalla B Elevazione Incidenza kg/mc 120.00 Quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 120 * 176,48 | | 27.560,400 21.177,600 | | |
| | Totale | kg | 48.738,000 | 1,00 | 48.738,00 |
| | Totale VI4 - Spalle Euro | | | | 110.810,96 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI15 - VI15 (ex VI07) - Singolo Binario

VI15A - da SPA a SPB + (n.32 imp. C.A.P. 25m)

VI5 - Pile

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|-----------|--------|------------|
| 35430 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | |
| | Pila P01/P28 H=ml.4.50 | | | | |
| | zona cava centrante H=2.50 2 * (26,72-(2*7,39)) * 2,5 | | 59,70 | | |
| | Pila P02/P25 H=ml.5.90 | | | | |
| | zona cava centrante H=3.90 2 * (26,72-(2*7,39)) * 3,9 | | 93,13 | | |
| | Pila P03 H=ml.8.80 | | | | |
| | zona cava centrante H=6.80 (26,72-(2*7,39)) * 6,8 | | 81,19 | | |
| | Pila P04 H=ml.10.30 | | | | |
| | zona cava centrante H=8.30 (26,72-(2*7,39)) * 8,30 | | 99,10 | | |
| | Pila P05/P07/P08/P17 H=ml.11.00 | | | | |
| | zona cava centrante H=9.00 4 * (26,72-(2*7,39)) * 9 | | 429,84 | | |
| | Pila P06/P09/P10 H=ml.10.90 | | | | |
| | zona cava centrante H=8.90 3 * (26,72-(2*7,39)) * 8,90 | | 318,80 | | |
| | Pila P11 H=ml.10.60 | | | | |
| | zona cava centrante H=8.60 (26,72-(2*7,39)) * 8,6 | | 102,68 | | |
| | Pila P12 H=ml.10.50 | | | | |
| | zona cava centrante H=8.50 (26,72-(2*7,39)) * 8,5 | | 101,49 | | |
| | Pila P13 H=ml.10.10 | | | | |
| | zona cava centrante H=8.10 (26,72-(2*7,39)) * 8,1 | | 96,71 | | |
| | Pila P14 H=ml.9.80 | | | | |
| | zona cava centrante H=7.80 (26,72-(2*7,39)) * 7,8 | | 93,13 | | |
| | Pila P15 H=ml.9.60 | | | | |
| | zona cava centrante H=7.60 (26,72-(2*7,39)) * 7,6 | | 90,74 | | |
| | Pila P16 H=ml.11.30 | | | | |
| | zona cava centrante H=9.30 (26,72-(2*7,39)) * 9,3 | | 111,04 | | |
| | Pila P18 H=ml.8.20 | | | | |
| | zona cava centrante H=6.20 (26,72-(2*7,39)) * 6,20 | | 74,03 | | |
| | Pila P19 H=ml.7.80 | | | | |
| | zona cava centrante H=5.80 (26,72-(2*7,39)) * 5,8 | | 69,25 | | |
| | Pila P20 H=ml.7.50 | | | | |
| | zona cava centrante H=5.50 (26,72-(2*7,39)) * 5,5 | | 65,67 | | |
| | Pila P21 H=ml.7.20 | | | | |
| | zona cava centrante H=5.20 (26,72-(2*7,39)) * 5,2 | | 62,09 | | |
| | Pila P22 H=ml.6.70 | | | | |
| | zona cava centrante H=4.70 (26,72-(2*7,39)) * 4,7 | | 56,12 | | |
| | Pila P23 H=ml.6.50 | | | | |
| | zona cava centrante H=4.50 (26,72-(2*7,39)) * 4,5 | | 53,73 | | |
| | Pila P24 H=ml.6.20 | | | | |
| | zona cava centrante H=4.20 (26,72-(2*7,39)) * 4,2 | | 50,15 | | |
| | Pila P26 H=ml.5.50 | | | | |
| | zona cava centrante H=3.50 (26,72-(2*7,39)) * 3,5 | | 41,79 | | |
| | Pila P27 H=ml.5.10 | | | | |
| | zona cava centrante H=3.10 (26,72-(2*7,39)) * 3,1 | | 37,01 | | |
| | Pila P29 H=ml.4.10 | | | | |
| | zona cava centrante H=2.10 (26,72-(2*7,39)) * 2,1 | | 25,07 | | |
| | Pila P30 H=ml.3.60 | | | | |
| | zona cava centrante H=1.60 (26,72-(2*7,39)) * 1,6 | | 19,10 | | |
| | Pila P31 H=ml.2.70 | | | | |
| | zona cava centrante H=0.70 (26,72-(2*7,39)) * 0,7 | | 8,36 | | |
| | Totale | m ³ | 2.239,92 | 121,28 | 271.657,50 |
| 35440 | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI15 - VI15 (ex VI07) - Singolo Binario

VI15A - da SPA a SPB + (n.32 imp. C.A.P. 25m)

VI5 - Pile

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|--|--------|-----------|
| BA.CZ.A.3 03.B | Kg/m3. Pila da P01 a P31 Quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 2239,92 | | 2.239,92 | | |
| | Totale | m ³ | 2.239,92 | 5,39 | 12.073,17 |
| 35460 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 Pila P01/P28 H=ml.4.50 Sviluppo esterno H=ml.2.50 2 * 22,24 * 2,5 zona cava centramente H=ml.2.50 2 * (2*10,57) * 2,5 Pila P02/P25 H=ml.5.90 Sviluppo esterno H=ml.3.90 2 * 22,24 * 3,9 zona cava centramente H=ml.3.90 2 * (2*10,57) * 3,9 Pila P03 H=ml.8.80 Sviluppo esterno H=ml.6.80 22,24 * 4 zona cava centramente H=ml.6.80 (2*10,57) * 4 Pila P04 H=ml.10.30 Sviluppo esterno H=ml.8.30 22,24 * 4 zona cava centramente H=ml.8.30 (2*10,57) * 4 Pila P05/P07/P08/P17 H=ml.11.00 Sviluppo esterno H=ml.9.00 4 * 22,24 * 4 zona cava centramente H=ml.9.00 4 * (2*10,57) * 4 Pila P06/P09/P10 H=ml.10.90 Sviluppo esterno H=ml.8.90 3 * 22,24 * 4 zona cava centramente H=ml.8.90 3 * (2*10,57) * 4 Pila P11 H=ml.10.60 Sviluppo esterno H=ml.8.60 22,24 * 4 zona cava centramente H=ml.8.60 (2*10,57) * 4 Pila P12 H=ml.10.50 Sviluppo esterno H=ml.8.50 22,24 * 4 zona cava centramente H=ml.8.50 (2*10,57) * 4 Pila P13 H=ml.10.10 Sviluppo esterno H=ml.8.10 22,24 * 4 zona cava centramente H=ml.8.10 (2*10,57) * 4 Pila P14 H=ml.9.80 Sviluppo esterno H=ml.7.80 22,24 * 4 zona cava centramente H=ml.7.80 (2*10,57) * 4 Pila P15 H=ml.9.60 Sviluppo esterno H=ml.7.60 22,24 * 4 zona cava centramente H=ml.7.60 (2*10,57) * 4 Pila P16 H=ml.11.30 Sviluppo esterno H=ml.11.30 22,24 * 4 zona cava centramente H=ml.11.30 (2*10,57) * 4 Pila P18 H=ml.8.20 Sviluppo esterno H=ml.6.20 22,24 * 4 zona cava centramente H=ml.6.20 (2*10,57) * 4 Pila P19 H=ml.7.80 Sviluppo esterno H=ml.5.80 22,24 * 4 zona cava centramente H=ml.5.80 (2*10,57) * 4 Pila P20 H=ml.7.50 Sviluppo esterno H=ml.5.50 22,24 * 4 zona cava centramente H=ml.5.50 (2*10,57) * 4 Pila P21 H=ml.7.20 | | 111,20 105,70 173,47 164,89 88,96 84,56 88,96 84,56 355,84 338,24 266,88 253,68 88,96 84,56 88,96 84,56 88,96 84,56 88,96 84,56 88,96 84,56 88,96 84,56 88,96 84,56 88,96 84,56 88,96 84,56 88,96 84,56 88,96 84,56 88,96 84,56 88,96 84,56 88,96 84,56 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI15 - VI15 (ex VI07) - Singolo Binario

VI15A - da SPA a SPB + (n.32 imp. C.A.P. 25m)

VI5 - Pile

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|-----------|--------|-----------|
| | Sviluppo esterno H=ml.5.20 22,24 * 4 | | 88,96 | | |
| | zona cava centramente H=ml.5.20 (2*10,57) * 4 | | 84,56 | | |
| | Pila P22 H=ml.6.70 | | | | |
| | Sviluppo esterno H=ml.4.70 22,24 * 4 | | 88,96 | | |
| | zona cava centramente H=ml.4.70 (2*10,57) * 4 | | 84,56 | | |
| | Pila P23 H=ml.6.50 | | | | |
| | Sviluppo esterno H=ml.4.50 22,24 * 4 | | 88,96 | | |
| | zona cava centramente H=ml.4.50 (2*10,57) * 4 | | 84,56 | | |
| | Pila P24 H=ml.6.20 | | | | |
| | Sviluppo esterno H=ml.4.20 22,24 * 4 | | 88,96 | | |
| | zona cava centramente H=ml.4.20 (2*10,57) * 4 | | 84,56 | | |
| | Pila P26 H=ml.5.50 | | | | |
| | Sviluppo esterno H=ml.3.50 22,24 * 3,5 | | 77,84 | | |
| | zona cava centramente H=ml.3.50 (2*10,57) * 3,5 | | 73,99 | | |
| | Pila P27 H=ml.5.10 | | | | |
| | Sviluppo esterno H=ml.3.10 22,24 * 3,1 | | 68,94 | | |
| | zona cava centramente H=ml.3.10 (2*10,57) * 3,1 | | 65,53 | | |
| | Pila P29 H=ml.4.10 | | | | |
| | Sviluppo esterno H=ml.2.10 22,24 * 2,1 | | 46,70 | | |
| | zona cava centramente H=ml.2.10 (2*10,57) * 2,1 | | 44,39 | | |
| | Pila P30 H=ml.3.60 | | | | |
| | Sviluppo esterno H=ml.1.60 22,24 * 1,6 | | 35,58 | | |
| | zona cava centramente H=ml.1.60 (2*10,57) * 1,6 | | 33,82 | | |
| | Pila P31 H=ml.2.70 | | | | |
| | Sviluppo esterno H=ml.0.70 22,24 * 0,7 | | 15,57 | | |
| | zona cava centramente H=ml.0.70 (2*10,57) * 0,7 | | 14,80 | | |
| | Totale | m ² | 4.849,86 | 13,46 | 65.279,12 |
| 35470 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 | | | | |
| | Pila P03 H=ml.8.80 | | | | |
| | Sviluppo esterno H=ml.6.80 22,24 * 2,8 | | 62,27 | | |
| | zona cava centramente H=ml.6.80 (2*10,57) * 2,8 | | 59,19 | | |
| | Pila P04 H=ml.10.30 | | | | |
| | Sviluppo esterno H=ml.8.30 22,24 * 4 | | 88,96 | | |
| | zona cava centramente H=ml.8.30 (2*10,57) * 4 | | 84,56 | | |
| | Pila P05/P07/P08/P17 H=ml.11.00 | | | | |
| | Sviluppo esterno H=ml.9.00 4 * 22,24 * 4 | | 355,84 | | |
| | zona cava centramente H=ml.9.00 4 * (2*10,57) * 4 | | 338,24 | | |
| | Pila P06/P09/P10 H=ml.10.90 | | | | |
| | Sviluppo esterno H=ml.8.90 3 * 22,24 * 4 | | 266,88 | | |
| | zona cava centramente H=ml.8.90 3 * (2*10,57) * 4 | | 253,68 | | |
| | Pila P11 H=ml.10.60 | | | | |
| | Sviluppo esterno H=ml.8.60 22,24 * 4 | | 88,96 | | |
| | zona cava centramente H=ml.8.60 (2*10,57) * 4 | | 84,56 | | |
| | Pila P12 H=ml.10.50 | | | | |
| | Sviluppo esterno H=ml.8.50 22,24 * 4 | | 88,96 | | |
| | zona cava centramente H=ml.8.50 (2*10,57) * 4 | | 84,56 | | |
| | Pila P13 H=ml.10.10 | | | | |
| | Sviluppo esterno H=ml.8.10 22,24 * 4 | | 88,96 | | |
| | zona cava centramente H=ml.8.10 (2*10,57) * 4 | | 84,56 | | |
| | Pila P14 H=ml.9.80 | | | | |
| | Sviluppo esterno H=ml.7.80 22,24 * 3,8 | | 84,51 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI15 - VI15 (ex VI07) - Singolo Binario

VI15A - da SPA a SPB + (n.32 imp. C.A.P. 25m)

VI5 - Pile

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|-----------|--------|-----------|
| | zona cava centrante H=ml.7.80 (2*10,57) * 3,8 | | 80,33 | | |
| | Pila P15 H=ml.9.60 | | | | |
| | Sviluppo esterno H=ml.7.60 22,24 * 3,6 | | 80,06 | | |
| | zona cava centrante H=ml.7.60 (2*10,57) * 3,6 | | 76,10 | | |
| | Pila P16 H=ml.11.30 | | | | |
| | Sviluppo esterno H=ml.11.30 22,24 * 4 | | 88,96 | | |
| | zona cava centrante H=ml.11.30 (2*10,57) * 4 | | 84,56 | | |
| | Pila P18 H=ml.8.20 | | | | |
| | Sviluppo esterno H=ml.6.20 22,24 * 2,2 | | 48,93 | | |
| | zona cava centrante H=ml.6.20 (2*10,57) * 2,2 | | 46,51 | | |
| | Pila P19 H=ml.7.80 | | | | |
| | Sviluppo esterno H=ml.5.80 22,24 * 1,8 | | 40,03 | | |
| | zona cava centrante H=ml.5.80 (2*10,57) * 1,8 | | 38,05 | | |
| | Pila P20 H=ml.7.50 | | | | |
| | Sviluppo esterno H=ml.5.50 22,24 * 1,5 | | 33,36 | | |
| | zona cava centrante H=ml.5.50 (2*10,57) * 1,5 | | 31,71 | | |
| | Pila P21 H=ml.7.20 | | | | |
| | Sviluppo esterno H=ml.5.20 22,24 * 1,2 | | 26,69 | | |
| | zona cava centrante H=ml.5.20 (2*10,57) * 1,2 | | 25,37 | | |
| | Pila P22 H=ml.6.70 | | | | |
| | Sviluppo esterno H=ml.4.70 22,24 * 0,7 | | 15,57 | | |
| | zona cava centrante H=ml.4.70 (2*10,57) * 0,7 | | 14,80 | | |
| | Pila P23 H=ml.6.50 | | | | |
| | Sviluppo esterno H=ml.4.50 22,24 * 0,5 | | 11,12 | | |
| | zona cava centrante H=ml.4.50 (2*10,57) * 0,5 | | 10,57 | | |
| | Pila P24 H=ml.6.20 | | | | |
| | Sviluppo esterno H=ml.4.20 22,24 * 0,2 | | 4,45 | | |
| | zona cava centrante H=ml.4.20 (2*10,57) * 0,2 | | 4,23 | | |
| | Totale | m ² | 2.876,09 | 16,40 | 47.167,88 |
| 44550 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 | | | | |
| | Pila P04 H=ml.10.30 | | | | |
| | Sviluppo esterno H=ml.8.30 22,24 * 0,3 | | 6,67 | | |
| | zona cava centrante H=ml.8.30 (2*10,57) * 0,3 | | 6,34 | | |
| | Pila P05/P07/P08/P17 H=ml.11.00 | | | | |
| | Sviluppo esterno H=ml.9.00 4 * 22,24 * 1 | | 88,96 | | |
| | zona cava centrante H=ml.9.00 4 * (2*10,57) * 1 | | 84,56 | | |
| | Pila P06/P09/P10 H=ml.10.90 | | | | |
| | Sviluppo esterno H=ml.8.90 3 * 22,24 * 0,9 | | 60,05 | | |
| | zona cava centrante H=ml.8.90 3 * (2*10,57) * 0,9 | | 57,08 | | |
| | Pila P11 H=ml.10.60 | | | | |
| | Sviluppo esterno H=ml.8.60 22,24 * 0,6 | | 13,34 | | |
| | zona cava centrante H=ml.8.60 (2*10,57) * 0,6 | | 12,68 | | |
| | Pila P12 H=ml.10.50 | | | | |
| | Sviluppo esterno H=ml.8.50 22,24 * 0,5 | | 11,12 | | |
| | zona cava centrante H=ml.8.50 (2*10,57) * 0,5 | | 10,57 | | |
| | Pila P13 H=ml.10.10 | | | | |
| | Sviluppo esterno H=ml.8.10 22,24 * 0,1 | | 2,22 | | |
| | zona cava centrante H=ml.8.10 (2*10,57) * 0,1 | | 2,11 | | |
| | Pila P16 H=ml.11.30 | | | | |
| | Sviluppo esterno H=ml.11.30 22,24 * 3,3 | | 73,39 | | |
| | zona cava centrante H=ml.11.30 (2*10,57) * 3,3 | | 69,76 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI15 - VI15 (ex VI07) - Singolo Binario

VI15A - da SPA a SPB + (n.32 imp. C.A.P. 25m)

VI5 - Pile

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|-------------|--------|-------------------|
| | Totale | m ² | 498,85 | 18,53 | 9.243,69 |
| 35450 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. Pile da P01 a P31 Elevazione - Incidenza kg/mc 180 Quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 180 * 2239,92 | | 403.185,600 | | |
| | Totale | kg | 403.185,600 | 1,00 | 403.185,60 |
| | Totale VI5 - Pile Euro | | | | 808.606,96 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI15 - VI15 (ex VI07) - Singolo Binario

VI15A - da SPA a SPB + (n.32 imp. C.A.P. 25m)

VI6 - Pulvini

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|-----------|--------|------------|
| 60445 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | |
| | PILA 1 26,72 * 2,00 | | 53,44 | | |
| | PILA 2 26,72 * 2,00 | | 53,44 | | |
| | PILA 3 26,72 * 2,00 | | 53,44 | | |
| | PILA 4 26,72 * 2,00 | | 53,44 | | |
| | PILA 5 26,72 * 2,00 | | 53,44 | | |
| | PILA 6 26,72 * 2,00 | | 53,44 | | |
| | PILA 7 26,72 * 2,00 | | 53,44 | | |
| | PILA 8 26,72 * 2,00 | | 53,44 | | |
| | PILA 9 26,72 * 2,00 | | 53,44 | | |
| | PILA 10 26,72 * 2,00 | | 53,44 | | |
| | PILA 11 26,72 * 2,00 | | 53,44 | | |
| | PILA 12 26,72 * 2,00 | | 53,44 | | |
| | PILA 13 26,72 * 2,00 | | 53,44 | | |
| | PILA 14 26,72 * 2,00 | | 53,44 | | |
| | PILA 15 26,72 * 2,00 | | 53,44 | | |
| | PILA 16 26,72 * 2,00 | | 53,44 | | |
| | PILA 17 26,72 * 2,00 | | 53,44 | | |
| | PILA 18 26,72 * 2,00 | | 53,44 | | |
| | PILA 19 26,72 * 2,00 | | 53,44 | | |
| | PILA 20 26,72 * 2,00 | | 53,44 | | |
| | PILA 21 26,72 * 2,00 | | 53,44 | | |
| | PILA 22 26,72 * 2,00 | | 53,44 | | |
| | PILA 23 26,72 * 2,00 | | 53,44 | | |
| | PILA 24 26,72 * 2,00 | | 53,44 | | |
| | PILA 25 26,72 * 2,00 | | 53,44 | | |
| | PILA 26 26,72 * 2,00 | | 53,44 | | |
| | PILA 27 26,72 * 2,00 | | 53,44 | | |
| | PILA 28 26,72 * 2,00 | | 53,44 | | |
| | PILA 29 26,72 * 2,00 | | 53,44 | | |
| | PILA 30 26,72 * 2,00 | | 53,44 | | |
| | PILA 31 26,72 * 2,00 | | 53,44 | | |
| | Totale | m ³ | 1.656,64 | 121,28 | 200.917,30 |
| 60455 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. | | | | |
| | Pile da P01 a P31 | | | | |
| | Quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 1656,64 | | 1.656,64 | | |
| | Totale | m ³ | 1.656,64 | 5,39 | 8.929,29 |
| 60475 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 | | | | |
| | Pila P01/P28 H=ml.4.50 | | | | |
| | Sviluppo esterno H=ml.2.00 (1*2) * 22,24 * 2,00 | | 88,96 | | |
| | fondello (2*2) * 7,40 | | 29,60 | | |
| | Pila P02/P25 H=ml.5.90 | | | | |
| | Sviluppo esterno H=ml.2.00 (1*2) * 22,24 * 2,00 | | 88,96 | | |
| | fondello (2*2) * 7,40 | | 29,60 | | |
| | Pila P26 H=ml.5.50 | | | | |
| | Sviluppo esterno H=ml.2.00 (1*1) * 22,24 * 2,00 | | 44,48 | | |
| | fondello (2*1) * 7,40 | | 14,80 | | |
| | Pila P27 H=ml.5.10 | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI15 - VI15 (ex VI07) - Singolo Binario

VI15A - da SPA a SPB + (n.32 imp. C.A.P. 25m)

VI6 - Pulvini

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|-------------------------|--|----------------|----------------|--------|----------|----------|
| | Sviluppo esterno H=ml.2.00 (1*1) * 22,24 * 2,00 | | 44,48 | | | |
| | fondello (2*1) * 7,40 | | 14,80 | | | |
| | Pila P29 H=ml.4.10 | | | | | |
| | Sviluppo esterno H=ml.2.00 (1*1) * 22,24 * 2,00 | | 44,48 | | | |
| | fondello (2*1) * 7,40 | | 14,80 | | | |
| | Pila P30 H=ml.3.60 | | | | | |
| | Sviluppo esterno H=ml.2.00 (1*1) * 22,24 * 2,00 | | 44,48 | | | |
| | fondello (2*1) * 7,40 | | 14,80 | | | |
| | Pila P31 H=ml.2.70 | | | | | |
| | Sviluppo esterno H=ml.2.00 (1*1) * 22,24 * 2,00 | | 44,48 | | | |
| fondello (2*1) * 7,40 | | 14,80 | | | | |
| | Totale | m ² | 533,52 | 13,46 | 7.181,18 | |
| 60485 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 | | | | | |
| | Pila P03 H=ml.8.80 | | | | | |
| | Sviluppo esterno H=ml.2.00 (1*1) * 22,24 * 2,00 | | 44,48 | | | |
| | fondello (2*1) * 7,40 | | 14,80 | | | |
| | Pila P14 H=ml.9.80 | | | | | |
| | Sviluppo esterno H=ml.2.00 (1*1) * 22,24 * 2,00 | | 44,48 | | | |
| | fondello (2*1) * 7,40 | | 14,80 | | | |
| | Pila P15 H=ml.9.60 | | | | | |
| | Sviluppo esterno H=ml.2.00 (1*1) * 22,24 * 2,00 | | 44,48 | | | |
| | fondello (2*1) * 7,40 | | 14,80 | | | |
| | Pila P18 H=ml.8.20 | | | | | |
| | Sviluppo esterno H=ml.2.00 (1*1) * 22,24 * 2,00 | | 44,48 | | | |
| | fondello (2*1) * 7,40 | | 14,80 | | | |
| | Pila P19 H=ml.7.80 | | | | | |
| | Sviluppo esterno H=ml.2.00 (1*1) * 22,24 * 2,00 | | 44,48 | | | |
| | fondello (2*1) * 7,40 | | 14,80 | | | |
| | Pila P20 H=ml.7.50 | | | | | |
| | Sviluppo esterno H=ml.2.00 (1*1) * 22,24 * 2,00 | | 44,48 | | | |
| | fondello (2*1) * 7,40 | | 14,80 | | | |
| | Pila P21 H=ml.7.20 | | | | | |
| | Sviluppo esterno H=ml.2.00 (1*1) * 22,24 * 2,00 | | 44,48 | | | |
| | fondello (2*1) * 7,40 | | 14,80 | | | |
| | Pila P22 H=ml.6.70 | | | | | |
| | Sviluppo esterno H=ml.2.00 (1*1) * 22,24 * 2,00 | | 44,48 | | | |
| | fondello (2*1) * 7,40 | | 14,80 | | | |
| | Pila P23 H=ml.6.50 | | | | | |
| | Sviluppo esterno H=ml.2.00 (1*1) * 22,24 * 2,00 | | 44,48 | | | |
| | fondello (2*1) * 7,40 | | 14,80 | | | |
| | Pila P24 H=ml.6.20 | | | | | |
| | Sviluppo esterno H=ml.2.00 (1*1) * 22,24 * 2,00 | | 44,48 | | | |
| | fondello (2*1) * 7,40 | | 14,80 | | | |
| | | Totale | m ² | 592,80 | 16,40 | 9.721,92 |
| 60495 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 | | | | | |
| | Pila P04 H=ml.10.30 | | | | | |
| | Sviluppo esterno H=ml.2.00 (1*1) * 22,24 * 2,00 | | 44,48 | | | |
| | fondello (2*1) * 7,40 | | 14,80 | | | |
| | Pila P05/P07/P08/P17 H=ml.11.00 | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI15 - VI15 (ex VI07) - Singolo Binario

VI15A - da SPA a SPB + (n.32 imp. C.A.P. 25m)

VI6 - Pulvini

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|---|----------------|-------------|--------|-------------------|
| | Sviluppo esterno H=ml.2.00 (1*4) * 22,24 * 2,00 | | 177,92 | | |
| | fondello (2*4) * 7,40 | | 59,20 | | |
| | Pila P06/P09/P10 H=ml.10.90 | | | | |
| | Sviluppo esterno H=ml.2.00 (1*3) * 22,24 * 2,00 | | 133,44 | | |
| | fondello (2*3) * 7,40 | | 44,40 | | |
| | Pila P11 H=ml.10.60 | | | | |
| | Sviluppo esterno H=ml.2.00 (1*1) * 22,24 * 2,00 | | 44,48 | | |
| | fondello (2*1) * 7,40 | | 14,80 | | |
| | Pila P12 H=ml.10.50 | | | | |
| | Sviluppo esterno H=ml.2.00 (1*1) * 22,24 * 2,00 | | 44,48 | | |
| | fondello (2*1) * 7,40 | | 14,80 | | |
| | Pila P13 H=ml.10.10 | | | | |
| | Sviluppo esterno H=ml.2.00 (1*1) * 22,24 * 2,00 | | 44,48 | | |
| | fondello (2*1) * 7,40 | | 14,80 | | |
| | Pila P16 H=ml.11.30 | | | | |
| | Sviluppo esterno H=ml.2.00 (1*1) * 22,24 * 2,00 | | 44,48 | | |
| | fondello (2*1) * 7,40 | | 14,80 | | |
| | Totale | m ² | 711,36 | 18,53 | 13.181,50 |
| 60465 | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | | | | |
| BA.CZ.A.3 09.B | Pile da P01 a P31 | | | | |
| | Elevazione - Incidenza kg/mc 180 | | | | |
| | Quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 180 * 1656,64 | | 298.195,200 | | |
| | Totale | kg | 298.195,200 | 1,00 | 298.195,20 |
| | Totale VI6 - Pulvini Euro | | | | 538.126,39 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI15 - VI15 (ex VI07) - Singolo Binario

VI15A - da SPA a SPB + (n.32 imp. C.A.P. 25m)

VI7 - Apparecchi di appoggio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|--|------|------------|-----------|---------------------|
| 6440 BA.OP.A.3106.A | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio di tipo multidirezionale in acciaio teflon, per ogni KN di carico nominale verticale APPOGGI MULTIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 5000kN ----- MULTIDIREZIONALE (n° app. x n° imp. x kN) 1 * 32 * 5000 | | 160.000,00 | | |
| | Totale | kN | 160.000,00 | 0,46 | 73.600,00 |
| 6420 VAT.RS3E.A01.0 9.0001 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo FISSO, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcati a singolo binario in C.A.P. L=25m - Lc=22,80m" APPOGGI FISSI DATI CARICO VERTICALE - V = 5000kN CARICO ORIZZONTALE LONGITUDINALE - H = 2500kN ----- LATO FISSO (n° app. x n° imp.) 2 * 32 | | 64,00 | | |
| | Totale | Cad | 64,00 | 11.020,00 | 705.280,00 |
| 6430 VAT.RS3E.A01.0 9.0002 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari, di tipo UNIDIREZIONALE, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcati a singolo binario in C.A.P. L=25m - Lc=22,80m" APPOGGI UNIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 5000kN CARICO ORIZZONTALE LONGITUDINALE - HI = 2500kN ----- LATO MOBILE (n° app. x n° imp.) 1 * 32 | | 32,00 | | |
| | Totale | Cad | 32,00 | 9.900,00 | 316.800,00 |
| Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro | | | | | 1.095.680,00 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI15 - VI15 (ex VI07) - Singolo Binario

VI15A - da SPA a SPB + (n.32 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|--|----------------|-----------|--------|-----------|
| 4510 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | |
| | BAGGIOLI INTEGRATO AL RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. - Sup. frontale 1.69mq - Largh 1.60m | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | |
| | 4,10 * 1,30 * 0,20 | | 1,07 | | |
| | 1 * ((1,64+1,55)/2) * 1,30 * 0,45 | | 0,94 | | |
| | SPALLA "B" | | | | |
| | 4,10 * 1,30 * 0,20 | | 1,07 | | |
| | 1 * ((1,64+1,55)/2) * 1,30 * 0,45 | | 0,94 | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | |
| | 1 * 4,10 * 0,50 * 0,65 | | 1,33 | | |
| | SPALLA "B" | | | | |
| | 1 * 4,10 * 0,50 * 0,65 | | 1,33 | | |
| | Totale | m ³ | 6,68 | 121,28 | 810,15 |
| 4550 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | |
| | BAGGIOLI E RITEGNI PILA CIRCOLARE | | | | |
| | DATI | | | | |
| | 4 BAGGIOLI INTEGRATI | | | | |
| | 4 * 1,25 * 1,28 * 0,25 | | 1,60 | | |
| | 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. | | | | |
| | 2 * 1,25 * ((1,64+1,55)/2) * 0,70 | | 2,80 | | |
| | 1 RITEGNO LONGITUDINALE INTEGRATO IN C.A. | | | | |
| | 1 * 4,22 * 0,50 * 0,70 | | 1,48 | | |
| | Totale parziale | m ³ | 5,88 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 5,88 | | | -5,88 | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI PER PILA | | | | |
| | 31 * 5,88 | | 182,28 | | |
| | Totale | m ³ | 182,28 | 121,28 | 22.106,92 |
| 4440 BA.CZ.A.3 02.I | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C45/55 N/mm2 | | | | |
| | CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI GENERALI | | | | |
| | H.trave=2.10m | | | | |
| | L.trave=24.40m | | | | |
| | AREA = 1.09 m ² /ml | | | | |
| | RT= 0.80m | | | | |
| | Superficie totale casseratura (perimetro x lunghezza travi 11.85m x 24.40)= 289.14 mq | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI PER VERIFICA | | | | |
| | TRAVE IN C.A.P. | | | | |
| | Sezione Corrente - Zona centrale 1 * ((7,35+7,20)/2) * 1,09 | | 7,94 | | |
| | Sezione Corrente - Zone laterali 2 * 7,30 * 1,09 | | 15,91 | | |
| | Sezione ringrossata - Zona testate 2 * ((1,80+0,58)/2) * ((0,83+1,40)/2) * ((0,64+0,25)/2) | | 1,20 | | |
| | Sezione di traversi intermedi 2 * ((0,25+0,60)/2) * 1,09 | | 0,94 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI15 - VI15 (ex VI07) - Singolo Binario

VI15A - da SPA a SPB + (n.32 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|---|----------------|-----------|--------|------------|
| | Sezione di traversi testate $2 * ((0,35+0,47)/2) * 1,09$ | | 0,89 | | |
| | Totale parziale | m ³ | 26,88 | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI PER VERIFICA | | | | |
| | TRAVERSI | | | | |
| | Sezione traversi di testata $A=0,66mq (2+2) * ((0,71+0,55)/2) * 0,66$ | | 1,66 | | |
| | Sezione connessione aggiunta traversi testata (q.ta parte della trave) $(4/2) * 1,81 * 0,66 * ((0,71+0,55)/2)$ | | 1,51 | | |
| | Sezione traversi interni $A=0,66mq (2+2) * ((0,54+0,35)/2) * 0,66$ | | 1,19 | | |
| | Sezione connessione aggiunta traversi (q.ta parte della trave) $(4/2) * 1,81 * 0,66 * ((0,54+0,35)/2)$ | | 1,08 | | |
| | Totale parziale | m ³ | 5,44 | | |
| | ----- | | | | |
| | zona passi d'uomo testate $2 * 1,85 * ((1,50+1,14)/2) * ((0,71+0,55)/2)$ | | 3,08 | | |
| | passi d'uomo 60cm -2 $* ((3,1416*0,30*0,45)) * ((0,71+0,55)/2)$ | | -0,53 | | |
| | zona passi d'uomo interni $2 * 1,85 * ((1,50+1,14)/2) * ((0,54+0,35)/2)$ | | 2,20 | | |
| | passi d'uomo 60cm -2 $* 0,52 * ((3,1416*0,30*0,45)) * ((0,54+0,35)/2)$ | | -0,20 | | |
| | Totale parziale | m ³ | 4,55 | | |
| | ----- | | | | |
| | Totale generale | m ³ | 36,87 | | |
| | a dedurre il calcolo -36,87 | | -36,87 | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO TRAVI PER IMPALCATO | | | | |
| | $(2*32) * 36,87$ | | 2.359,68 | | |
| | Totale | m ³ | 2.359,68 | 148,32 | 349.987,74 |
| 4460 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURA LENTA TRAVI IN C.A.P vedi RIF.ART - BA.CZ.A.3 02.I 2359,68 | | 2.359,68 | | |
| | Totale | m ³ | 2.359,68 | 5,39 | 12.718,68 |
| 4520 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURE ELEVAZIONE BAGGIOLI E RITEGNI SPALLE vedi RIF.ART - BA.CZ.A.3 02.F 6,68 | | 6,68 | | |
| | Totale | m ³ | 6,68 | 5,39 | 36,01 |
| 4560 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURA ELEVAZIONE BAGGIOLI E RITEGNI PILA vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F 182,28 | | 182,28 | | |
| | Totale | m ³ | 182,28 | 5,39 | 982,49 |
| 4490 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. Superficie totale cassetatura travi (perimetro x lunghezza travi 11.85m x 24.40)= 289.14 mq 289,14 Superficie totale cassetatura traversi escluso passo d'uomo (2 lati x 4 traversi x sup.3.94mq) =31.52 mq 31,52 | | 289,14 | | |
| | Totale parziale | m ² | 320,66 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI15 - VI15 (ex VI07) - Singolo Binario

VI15A - da SPA a SPB + (n.32 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|---|----------------|-----------|--------|-----------|
| 4580 BA.CZ.A.3 05.A | A dedurre 320,66 A sommare | | -320,66 | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO CASSERO TRAVI IN C.A.P. PER IMPALCATO | | | | |
| | P30-P31 | | 641,32 | | |
| | 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P31-SPB | | 641,32 | | |
| | 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | Totale | m ² | 1.282,64 | 13,46 | 17.264,33 |
| | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 | | | | |
| | BAGGIOLI E RITEGNI PILA DATI | | | | |
| 4 BAGGIOLI INTEGRATI | | 2,53 | | | |
| 4 * ((1,25+1,28)) * 0,25 | | 3,50 | | | |
| 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. | | 2,24 | | | |
| 4 * 1,25 * 0,70 | | 5,91 | | | |
| 2 * ((1,64+1,55)/2) * 0,70 | | 0,70 | | | |
| 1 RITEGNO LONGITUDINALE INTEGRATO IN C.A. | | 14,88 | | | |
| 2 * 4,22 * 0,70 | | 14,88 | | | |
| 2 * 0,50 * 0,70 | | 14,88 | | | |
| Totale parziale | m ² | 14,88 | | | |
| A dedurre 14,88 A sommare | | -14,88 | | | |
| ----- | | | | | |
| CALCOLO CASSERO BAGGIOLI E RITEGNI | | | | | |
| P30 | | 14,88 | | | |
| 1 * 14,88 | | 14,88 | | | |
| P31 | | 14,88 | | | |
| 1 * 14,88 | | 14,88 | | | |
| Totale | m ² | 29,76 | 13,46 | 400,57 | |
| 4495 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 | | | | |
| CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. | | | | | |
| Superficie totale cassetatura travi (perimetro x lunghezza travi 11.85m x 24.40)= 289.14 mq | | 289,14 | | | |
| 289,14 | | 31,52 | | | |
| Superficie totale cassetatura traversi escluso passo d'uomo (2 lati x 4 traversi x sup.3.94mq) =31.52 mq 31,52 | | 31,52 | | | |
| Totale parziale | m ² | 320,66 | | | |
| A dedurre 320,66 A sommare | | -320,66 | | | |
| ----- | | | | | |
| CALCOLO CASSERO TRAVI IN C.A.P. PER IMPALCATO | | | | | |
| SPA-P1 | | 641,32 | | | |
| 2 * 320,66 | | 641,32 | | | |
| P1-P2 | | 641,32 | | | |
| 2 * 320,66 | | 641,32 | | | |
| P2-P3 | | 641,32 | | | |
| 2 * 320,66 | | 641,32 | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI15 - VI15 (ex VI07) - Singolo Binario

VI15A - da SPA a SPB + (n.32 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|--|----------------|--|--------|------------|
| | P20-P21 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P21-P22 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P22-P23 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P23-P24 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P24-P25 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P25-P26 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P26-P27 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P27-P28 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P28-P29 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P29-P30 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | Totale | m ² | 8.337,16 | 16,40 | 136.729,42 |
| 4540 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 BAGGIOLI INTEGRATO AL RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. - Sup. frontale 1.69mq - Largh 1.60m SPALLA "A" (1,30+4,10+1,30) * 0,20 1 * ((1,64+1,55)/2) 1,30 * 0,45 SPALLA "B" (1,30+4,10+1,30) * 0,20 1 * ((1,64+1,55)/2) 1,30 * 0,45 RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "A" 1 * (0,5+4,10+0,5) * 0,65 SPALLA "B" 1 * (0,5+4,10+0,5) * 0,65 | | 1,34 1,60 0,59 1,34 1,60 0,59 3,32 3,32 | | |
| | Totale | m ² | 13,70 | 16,40 | 224,68 |
| 4585 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 BAGGIOLI E RITEGNI PILA DATI 4 BAGGIOLI INTEGRATI 4 * ((1,25+1,28)) * 0,25 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. 4 * 1,25 * 0,70 2 * ((1,64+1,55)/2) * 0,70 1 RITEGNO LONGITUDINALE INTEGRATO IN C.A. 2 * 4,22 * 0,70 2 * 0,50 * 0,70 | | 2,53 3,50 2,24 5,91 0,70 | | |
| | Totale parziale | m ² | 14,88 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI15 - VI15 (ex VI07) - Singolo Binario

VI15A - da SPA a SPB + (n.32 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|--|----------------|-----------|--------|----------|
| | A dedurre 14,88 A sommare ----- | | | | |
| | CALCOLO CASSERO BAGGIOLI E RITEGNI | | | | |
| | P1 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P2 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P21 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P22 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P23 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P24 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P25 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P26 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P27 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P28 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P29 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | Totale | m ² | 163,68 | 16,40 | 2.684,35 |
| 4500 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 | | | | |
| | CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. | | | | |
| | Superficie totale cassetatura travi (perimetro x lunghezza travi 11.85m x 24.40)= 289.14 mq 289,14 | | 289,14 | | |
| | Superficie totale cassetatura traversi escluso passo d'uomo (2 lati x 4 traversi x sup.3.94mq) =31.52 mq 31,52 | | 31,52 | | |
| | Totale parziale | m ² | 320,66 | | |
| | A dedurre 320,66 A sommare ----- | | | | |
| | CALCOLO CASSERO TRAVI IN C.A.P. PER IMPALCATO | | | | |
| | P3-P4 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P4-P5 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P5-P6 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P6-P7 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P7-P8 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P8-P9 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | A dedurre -320,66 | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI15 - VI15 (ex VI07) - Singolo Binario

VI15A - da SPA a SPB + (n.32 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|--|----------------|-----------|--------|------------|
| | P9-P10 | | | | |
| | 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P10-P11 | | | | |
| | 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P11-P12 | | | | |
| | 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P12-P13 | | | | |
| | 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P13-P14 | | | | |
| | 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P14-P15 | | | | |
| | 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P15-P16 | | | | |
| | 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P16-P17 | | | | |
| | 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P17-P18 | | | | |
| | 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P18-P19 | | | | |
| | 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | P19-P20 | | | | |
| | 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | Totale | m ² | 10.902,44 | 18,53 | 202.022,21 |
| 4590 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 | | | | |
| | BAGGIOLI E RITEGNI PILA | | | | |
| | DATI | | | | |
| | 4 BAGGIOLI INTEGRATI | | | | |
| | 4 * ((1,25+1,28)) * 0,25 | | 2,53 | | |
| | 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. | | | | |
| | 4 * 1,25 * 0,70 | | 3,50 | | |
| | 2 * ((1,64+1,55)/2) * 0,70 | | 2,24 | | |
| | 1 RITEGNO LONGITUDINALE INTEGRATO IN C.A. | | | | |
| | 2 * 4,22 * 0,70 | | 5,91 | | |
| | 2 * 0,50 * 0,70 | | 0,70 | | |
| | Totale parziale | m ² | 14,88 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 14,88 | | | -14,88 | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO CASSERO BAGGIOLI E RITEGNI | | | | |
| | P4 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P5 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P6 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P7 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P8 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI15 - VI15 (ex VI07) - Singolo Binario

VI15A - da SPA a SPB + (n.32 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|--|----------------|-------------|--------|------------|
| 4450 BA.CZ.A.3 09.B | P9 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P10 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P11 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | P12 | | | | |
| | 1 * 14,88 | | 14,88 | | |
| | Totale | m ² | 133,92 | 18,53 | 2.481,54 |
| 4450 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. ARMATURA LENTA CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. DATI GENERALI INCIDENZA ARMATURA LENTA = 160kg/m3 ----- vedi RIF.ART - BA.CZ.A.3 02.I 2359,68 * 160 | | 377.548,800 | | |
| | Totale | kg | 377.548,800 | 1,00 | 377.548,80 |
| 4530 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. ARMATURE BAGGIOLI E RITEGNI SPALLA - INCIDENZA 300kg/m3 ----- SPALLA "A" 3,34 * 300 SPALLA "B" 3,34 * 300 | | 1.002,000 | | |
| | | | 1.002,000 | | |
| | Totale | kg | 2.004,000 | 1,00 | 2.004,00 |
| 4570 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. ARMATURE BAGGIOLI E RITEGNI PILA - INCIDENZA 300kg/m3 ----- vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F 182,28 * 300 | | 54.684,000 | | |
| | Totale | kg | 54.684,000 | 1,00 | 54.684,00 |
| 4470 BA.CZ.A.3 11.A | Acciaio in opera per strutture in cemento armato precompresso ad armatura pre-tesa. ARMATURA PRE-TESA CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. DATI GENERALI ARMATURA PRE-TESA TRAVI IN C.A.P. = 72 TREFOLI/TRAVE (7 FILI 0.6" - 1102g/m) ----- (2*32) * ((72*1,102*25)) | | 126.950,400 | | |
| | Totale | kg | 126.950,400 | 1,97 | 250.092,29 |
| 4480 BA.CZ.A.3 12.A | Acciaio in fili, trecce e trefoli in opera per strutture in cemento armato precompresso ad armatura post-tesa. ARMATURA POST-TESA TRAVERSI DEL CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. DATI GENERALI ARMATURA POST-TESA TRAVERSI SUP. = 9 TREFOLI/TRAVERSO (7 FILI 0.6" - 1102g/m) ARMATURA POST-TESA TRAVERSI INF. = 7 TREFOLI/TRAVERSO (7 FILI 0.6" - 1102g/m) | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI15 - VI15 (ex VI07) - Singolo Binario

VI15A - da SPA a SPB + (n.32 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|---|----------|------------|----------|-----------|
| 4610 BA.CZ.A.3 16.A | (2*32) * (4*(9*1,102*5,70)) | | 14.472,320 | | |
| | (2*32) * (4*(7*1,102*5,70)) | | 11.256,256 | | |
| | Totale | kg | 25.728,576 | 2,12 | 54.544,58 |
| | Fornitura e posa in opera di malte reoplastiche | | | | |
| | INGHISAGGIO | | | | |
| | RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (1000*0,03) | | 12,60 | | |
| | SPALLA "B" | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (1000*0,03) | | 12,60 | | |
| 4600 BA.OP.A.3 06.A | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 1 * (1000*0,03) | | 30,00 | | |
| | SPALLA "B" | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 1 * (1000*0,03) | | 30,00 | | |
| | PILE | | | | |
| | RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*31) * 0,50 * 0,92 * (1000*0,03) | | 1.711,20 | | |
| | RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*31) * 0,50 * 1,11 * (1000*0,03) | | 2.064,60 | | |
| Totale | dm ³ | 3.861,00 | 0,80 | 3.088,80 | |
| 4620 BA.OP.A.3 07.A | Fornitura e posa in opera dei dispositivi di ancoraggio dei ritegni antisismici | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO PER RITEGNO | | | | |
| | RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (7850*0,01) | | 32,970 | | |
| | SPALLA "B" | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (7850*0,01) | | 32,970 | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 0,80 * (7850*0,01) | | 62,800 | | |
| SPALLA "B" | | | | | |
| LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 0,80 * (7850*0,01) | | 62,800 | | | |
| 4620 BA.OP.A.3 07.A | PILE | | | | |
| | RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*31) * 0,50 * 0,92 * (7850*0,01) | | 4.477,640 | | |
| | RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*31) * 0,50 * 1,11 * (7850*0,01) | | 5.402,370 | | |
| | Totale | kg | 10.071,550 | 3,91 | 39.379,76 |
| | Fornitura e posa in opera di cuscinetti di appoggio elastomerici armati | | | | |
| | CUSCINETTI NEOPRENE ARMATO | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | |
| | 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 11,55 | | |
| SPALLA "B" | | | | | |
| 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 11,55 | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI15 - VI15 (ex VI07) - Singolo Binario

VI15A - da SPA a SPB + (n.32 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|------------------------|---|-----------------|-----------|--------|-----------|---------------------|
| 4630 BA.OP.A.3 07.C | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "A" 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 11,55 | | | |
| | SPALLA "B" 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 11,55 | | | |
| | PILE RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. ((2+2)*31) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 716,10 | | | |
| | RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. ((2+2)*31) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 716,10 | | | |
| | Totale | dm ³ | 1.478,40 | 62,14 | 91.867,78 | |
| | Sovrapprezzo per apparecchi d'appoggio elastomerici aventi una dimensione inferiore a 10 dmc. | | | | | |
| | CUSCINETTI IN GOMMA ELASTOMERICA ARMATA PER RITEGNO Ritegno longitudinale centrale su Spalle e pile DATI ----- RIF.ART. BA.OP.A.3 07.A 1478,40 | | 1.478,40 | | | |
| | Totale | dm ³ | 1.478,40 | 18,64 | 27.557,38 | |
| | Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro | | | | | 1.649.216,48 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI15 - VI15 (ex VI07) - Singolo Binario

VI15A - da SPA a SPB + (n.32 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|---|------|----------------------------|--------|------------|
| 4640 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES ----- DATI GENERALI LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE NETTA SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=3.45 m^2 Lunghezza totale Lu=24.80m PREDALLE CENTRALI - La=1.60 sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.15 sp. 5cm ----- GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO 1 * (25-0,2) * 3,45 PREDALLES 1 * (25-0,2) * ((2,15+1,60+1,60+2,15)) * 0,05 Totale parziale | m³ | 85,56 9,30 94,86 | | |
| | A dedurre 94,86 A sommare | | | -94,86 | |
| | CALCOLO GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES 32 * 94,86 Totale | m³ | 3.035,52 3.035,52 | 121,28 | 368.147,87 |
| 4645 BA.CZ.A.3 02.G | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C35/45 N/mm2 VELETTE ----- DATI GENERALI VELETTE - H=1.01m sp. 9cm ----- VELETTE 2 * ((25-0,2)) * 0,09 * 1,01 Totale parziale | m³ | 4,51 4,51 | | |
| | A dedurre 4,51 A sommare | | | -4,51 | |
| | CALCOLO VELETTE 32 * 4,51 Totale | m³ | 144,32 144,32 | 129,90 | 18.747,17 |
| 4660 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE vedi ART.RIF - BA.CZ.A.3 02.F + BA.CZ.A.3 02.G 3179,84 Totale | m³ | 3.179,84 3.179,84 | 5,39 | 17.139,34 |
| 4670 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE ----- | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI15 - VI15 (ex VI07) - Singolo Binario

VI15A - da SPA a SPB + (n.32 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|--|----------------|--|---------|-----------|
| | DATI GENERALI SEZIONE SOLETTA IN MEZZERIA H=37cm LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=3.45 m ² Lunghezza totale Lu=24.80m PREDALLE CENTRALI - La=1.60 sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.15 sp. 5cm VELETTE - H=1.01m sp. 9cm | | | | |
| | ----- CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO FRONTALI 2 * 3,45 MURETTI PARABALLAST (2+2) * ((25-0,2)) * 0,70 PREDALLES 1 * (25-0,2) * ((2,15+1,60+1,60+2,15)+(8*0,05)) VELETTE 2 * ((25-0,2)) * (2*(0,09+1,01)) | | 6,90 69,44 195,92 109,12 | | |
| | Totale parziale | m ² | 381,38 | | |
| | A dedurre 381,38 A sommare | | | -381,38 | |
| | ----- CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE SPA-P1 1 * 381,38 P1-P2 1 * 381,38 P26-P27 1 * 381,38 P27-P28 1 * 381,38 P28-P29 1 * 381,38 P29-P30 1 * 381,38 P30-P31 1 * 381,38 P31-SPB 1 * 381,38 | | 381,38 381,38 381,38 381,38 381,38 381,38 381,38 381,38 | | |
| | Totale | m ² | 3.051,04 | 16,40 | 50.037,06 |
| 4680 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE ----- DATI GENERALI SEZIONE SOLETTA IN MEZZERIA H=37cm LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=3.45 m ² Lunghezza totale Lu=24.80m PREDALLE CENTRALI - La=1.60 sp. 5cm | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI15 - VI15 (ex VI07) - Singolo Binario

VI15A - da SPA a SPB + (n.32 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|--|----------------|-----------|---------|-----------|
| | PREDALLE LATERALI - La=2.15 sp. 5cm VELETTE - H=1.01m sp. 9cm ----- CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO FRONTALI 2 * 3,45 MURETTI PARABALLAST (2+2) * ((25-0,2)) * 0,70 PREDALLES 1 * (25-0,2) * ((2,15+1,60+1,60+2,15)+(8*0,05)) VELETTE 2 * ((25-0,2)) * (2*(0,09+1,01)) | | | | |
| | Totale parziale | m ² | 381,38 | | |
| | A dedurre 381,38 A sommare | | | -381,38 | |
| | ----- CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE P2-P3 1 * 381,38 P18-P19 1 * 381,38 P19-P20 1 * 381,38 P20-P21 1 * 381,38 P21-P22 1 * 381,38 P22-P23 1 * 381,38 P23-P24 1 * 381,38 P24-P25 1 * 381,38 P25-P26 1 * 381,38 | | | | |
| | Totale | m ² | 381,38 | | |
| | | | 3.432,42 | 18,53 | 63.602,74 |
| 4685 BA.CZ.A.3 05.D | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m.12 e fino a m. 16 CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE ----- DATI GENERALI SEZIONE SOLETTA IN MEZZERIA H=37cm LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=3.45 m ² Lunghezza totale Lu=24.80m PREDALLE CENTRALI - La=1.60 sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.15 sp. 5cm VELETTE - H=1.01m sp. 9cm ----- CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO FRONTALI | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI15 - VI15 (ex VI07) - Singolo Binario

VI15A - da SPA a SPB + (n.32 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|---|----------------|-----------|--------|------------|
| | 2 * 3,45 | | 6,90 | | |
| | MURETTI PARABALLAST (2+2) * ((25-0,2)) * 0,70 | | 69,44 | | |
| | PREDALLES 1 * (25-0,2) * ((2,15+1,60+1,60+2,15)+(8*0,05)) | | 195,92 | | |
| | VELETTE 2 * ((25-0,2)) * (2*(0,09+1,01)) | | 109,12 | | |
| | Totale parziale | m ² | 381,38 | | |
| | A dedurre 381,38 | | -381,38 | | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE | | | | |
| | P3-P4 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P4-P5 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P6-P7 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P7-P8 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P8-P9 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P9-P10 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P10-P11 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P11-P12 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P12-P13 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P13-P14 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P14-P15 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P15-P16 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P16-P17 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | P17-P18 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | Totale | m ² | 381,38 | | |
| | | | 5.339,32 | 21,38 | 114.154,66 |
| 4650 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | | | | |
| | ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI GENERALI | | | | |
| | INCIDENZA ARMATURA SOLETTA 140kg/m3 | | | | |
| | INCIDENZA ARMATURA PREDALLES 60kg/m3 | | | | |
| | INCIDENZA ARMATURA VELETTA 20kg/m3 | | | | |
| | ----- | | | | |
| | GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI15 - VI15 (ex VI07) - Singolo Binario

VI15A - da SPA a SPB + (n.32 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|---|------|-------------|--------|------------|
| | 140 * (25-0,2) * 3,45 PREDALLES | | 11.978,400 | | |
| | 60 * (25-0,2) * (2,15+1,60+1,60+2,15) * 0,05 VELETTE | | 558,000 | | |
| | 20 * (2*(25-0,2)) * 0,09 * 1,01 | | 90,173 | | |
| | Totale parziale | kg | 12.626,573 | | |
| | A dedurre 12626,573 | | -12.626,573 | | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- CALCOLO ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE | | | | |
| | 32 * 12626,573 | | 404.050,336 | | |
| | Totale | kg | 404.050,336 | 1,00 | 404.050,34 |
| 4690 BA.OP.A.3 10.A | Fornitura e posa in opera di coprigiunto trasver sale impermeabile e dielettrico, per escursioni orizzontali fino a 30 mm | | | | |
| | GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm Larghezza Impalcato La=9.70 | | | | |
| | vasca FS in asse spalla 2 * 4,50 | | 9,00 | | |
| | in asse pila 31 * 4,50 | | 139,50 | | |
| | Totale | m | 148,50 | 255,89 | 37.999,67 |
| 4700 BA.OP.A.3 10.B | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre i 30 mm | | | | |
| | GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm Larghezza Impalcato La=9.70 | | | | |
| | vasca FS in asse spalla 2 * 4,50 * ((105+105-30)) | | 1.620,00 | | |
| | in asse pila 31 * 4,50 * ((105+105-30)) | | 25.110,00 | | |
| | Totale | m | 26.730,00 | 1,62 | 43.302,60 |
| 4710 BA.OP.A.3 11.A | Fornitura e posa in opera di piattabanda dielettrica per muretti laterali paraballast e marciapiedi, per escursioni fino a 30 mm | | | | |
| | PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm Larghezza Impalcato La=9.70 | | | | |
| | in asse spalla muretti paraballast (2*2) * 1,50 | | 6,00 | | |
| | camminamenti+cordoli (2*2) * ((1,78+0,82)) | | 10,40 | | |
| | in asse pila | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI15 - VI15 (ex VI07) - Singolo Binario

VI15A - da SPA a SPB + (n.32 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|--|-----------|-----------|-----------|---------------------|
| 4720 BA.OP.A.3 11.B | muretti parballast (2*31) * 1,50 | | 93,00 | | |
| | camminamenti+cordoli (2*31) * ((1,78+0,82)) | | 161,20 | | |
| | Totale | m | 270,60 | 58,32 | 15.781,39 |
| 4730 BA.OP.A.3 12.A | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre 30 mm | | | | |
| | PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARBALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO | | | | |
| | DATI | | | | |
| | ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm | | | | |
| | Larghezza Impalcato La=9.70 | | | | |
| | in asse spalla | | | | |
| | muretti parballast (2*2) * 1,50 * ((105+105-30)) | | 1.080,00 | | |
| | camminamenti+cordoli (2*2) * ((1,78+0,82)) * ((105+105-30)) | | 1.872,00 | | |
| | in asse pila | | | | |
| | muretti parballast (2*31) * 1,50 * ((105+105-30)) | | 16.740,00 | | |
| camminamenti+cordoli (2*31) * ((1,78+0,82)) * ((105+105-30)) | | 29.016,00 | | | |
| Totale | m | 48.708,00 | 0,17 | 8.280,36 | |
| 4730 BA.OP.A.3 12.A | Fornitura e posa in opera di scossalina , dello spessore non inferiore a 2 mm | | | | |
| | SCOSSALINA GIUNTI D'IMPALCATO | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Larghezza Impalcato La=9.70 | | | | |
| | in asse spalla 2 * 9,70 | | 19,40 | | |
| in asse pila 31 * 9,70 | | 300,70 | | | |
| Totale | m | 320,10 | 35,56 | 11.382,76 | |
| Totale VIA - Soletta di completamento Euro | | | | | 1.152.625,96 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI15 - VI15 (ex VI07) - Singolo Binario

VI15A - da SPA a SPB + (n.32 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | | |
|--|---|--|----------------|--------|------------|-------|-----------|
| 4780 BA.CZ.C.1103.E | Fornitura di cunicoli per la protezione di cavi a due gole da 140 e 180 mm, di profondità interna 400 mm con fondo a spessore maggiorato, per viadotto o g CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO ----- DATI 1 PER BINARIO AREA SEZIONE CANALETTA A=0.0841m ² Lunghezza Impalcato Lu=25m 1 * 25 | | 25,00 | | | | |
| | | Totale parziale | m | 25,00 | | | |
| | | A dedurre | | | -25,00 | | |
| | | A sommare | | | | | |
| | | ----- | | | | | |
| | | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO 32 * 25 | | | 800,00 | | |
| Totale | | m | 800,00 | 31,15 | 24.920,00 | | |
| 4790 BA.CZ.C.2101.K | Posa in opera di cunicoli in cemento delle dimensioni di 400x100 mm. CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO ----- VEDI RIF. ART. BA.CZ.C.1103.E 800 | | 800,00 | | | | |
| | | Totale | | m | 800,00 | 14,20 | 11.360,00 |
| | | ----- | | | | | |
| 4740 BA.OP.A.3 15.A | Impermeabilizzazione di impalcato e volti a mezzo di manto impermeabile dello spessore non inferiore a 4 mm IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4 ----- DATI Lunghezza Impalcato Lu=25m Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare = 4.60m 2 * 25 * 4,60 Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 25 * (1,93+1,93) | | 230,00 | | | | |
| | | | | 96,50 | | | |
| | | Totale parziale | m ² | 326,50 | | | |
| | | A dedurre | | | -326,50 | | |
| | | A sommare | | | | | |
| | | ----- | | | | | |
| CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4 32 * 326,5 | | | 10.448,00 | | | | |
| Totale | | m ² | 10.448,00 | 10,45 | 109.181,60 | | |
| 4750 BA.OP.A.3 18.A | Strato protettivo in conglomerato bituminoso dello spessore non inferiore a 5 cm IMPERMEABILIZZAZIONE CON STRATO DI CONGLOMERATO BITUMINOSO (43mm) ----- DATI Lunghezza Impalcato Lu=25m Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare = 4.60m 25 * 4,60 Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 25 * (1,93+1,93) | | 115,00 | | | | |
| | | | | 96,50 | | | |
| | | Totale parziale | m ² | 211,50 | | | |
| | | A dedurre | | | -211,50 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI15 - VI15 (ex VI07) - Singolo Binario

VI15A - da SPA a SPB + (n.32 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|--|--|------------|------------|-----------|-----------|
| 4810 BA.OP.A.3 20.A | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE | | | | |
| | 32 * 211,50 | | 6.768,00 | | |
| | Totale | m² | 6.768,00 | 5,92 | 40.066,56 |
| | Fornitura e posa in opera di profilati di acciaio per parapetti, mensole e simili | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| IPE 100 p=8,1 kg/m, 1 MONTANTE OGNI 1.50m PER LATO (2*8,1) * (25/1,5) * 1,05 | | 283,506 | | | |
| PIASTRA DI BASE 200x150x10 p=2,36 kg (2*2,36) * (25/1,5) | | 78,668 | | | |
| PIASTRA DI BASE CON FUNZIONE DI PARAPIEDE 200x5mm p=7,85 kg/m (2*7,85) * 25 | | 392,500 | | | |
| Totale parziale | kg | 754,674 | | | |
| 10% per bulloni, tirafondi e saldature 754,674*10% | | 75,467 | | | |
| Totale generale | kg | 830,141 | | | |
| A dedurre | | | | | |
| 830,141 | | -830,141 | | | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| PARAPETTI PER IMPALCATO | | | | | |
| 32 * 830,141 | | 26.564,512 | | | |
| Totale | kg | 26.564,512 | 1,95 | 51.800,80 | |
| 4820 BA.OP.A.3 21.A | Fornitura e posa in opera di tubi di acciaio doppiamente zincati a caldo per parapetti, mensole e simili | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| | 4 TUBI D=42,4 sp 2,9 p=2,35 kg/m PER LATO (2*4*2,35) * 25 | | 470,000 | | |
| | Totale parziale | kg | 470,000 | | |
| | 10% per bulloni, e saldature 470*10% | | 47,000 | | |
| | Totale generale | kg | 517,000 | | |
| | A dedurre | | | | |
| 517 | | -517,000 | | | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| PARAPETTI PER IMPALCATO | | | | | |
| 32 * 517 | | 16.544,000 | | | |
| Totale | kg | 16.544,000 | 2,11 | 34.907,84 | |
| 4850 BA.PS.A.3 33.A | Fornitura e posa in opera di grigliato metallico, in acciaio zincato, per copertura di pozzetti, cunicoli e simili | | | | |
| | ISPEZIONABILITA' SU PULVINO | | | | |
| | GRIGLIATO PER PIANEROTTOLO PER DISCESA DELLA SCALA OGNI 3 CAMPATE STANDARD 190x120cm | | | | |
| | Grigliato tipo keller da 35kg/mq (2*10) * 1,90 * 1,20 * 35 | | 1.596,000 | | |
| | SCALE DI SALITA OGNI 500m- COMPRESO TELAIO COMPLETO AL PULVINO E BOTOLA IN METALLO - 180 kg/ml ALTEZZA STANDARD DI DISCESA H=3.10m (2*2*1) * 180 * 15 | | 10.800,000 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI15 - VI15 (ex VI07) - Singolo Binario

VI15A - da SPA a SPB + (n.32 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|--|------|-------------------------|--------|-----------|
| | Totale | kg | 12.396,000 | 2,18 | 27.023,28 |
| 4770 IT.TU.E.3002.E | Fornitura e posa in opera di tubazione in PVC -U conforme alla norma UNI EN 1401-1 - diametro esterno 250 mm. TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 ----- DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI Lunghezza Impalcato Lu=25m SOTTO SOLETTA - DN250 2 * 25 DISCENDENTE SULLE PILE - DN250 2 * 10 | | 50,00 20,00 | | |
| | Totale parziale | m | 70,00 | | |
| | A dedurre 70 | | -70,00 | | |
| | A sommare ----- TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 32 * 70 | | 2.240,00 | | |
| | Totale | m | 2.240,00 | 25,65 | 57.456,00 |
| 4830 OM.ME.C.3 25.A | Fornitura e posa in opera di scala in ferro ISPEZIONABILITA' SU PULVINO SCALE DI DISCESA OGNI 3 CAMPATE- COMPRESO TELAIO COMPLETO AL PULVINO E BOTOLA IN METALLO - 180 kg/ml ALTEZZA STANDARD DI DISCESA H=3.10m (2*10) * 180 * 3,10 SCALE DI SALITA OGNI 500m- COMPRESO TELAIO COMPLETO AL PULVINO E BOTOLA IN METALLO - 180 kg/ml ALTEZZA STANDARD DI DISCESA H=3.10m (2*1) * 180 * 15 | | 11.160,000 5.400,000 | | |
| | Totale | kg | 16.560,000 | 3,98 | 65.908,80 |
| 4840 OM.ME.C.3 25.B | Sovrapprezzo alla voce quando anziché la verniciatura è richiesta la zincatura ISPEZIONABILITA' SU PULVINO SCALE DI DISCESA OGNI 3 CAMPATE- COMPRESO TELAIO COMPLETO AL PULVINO E BOTOLA IN METALLO - 180 kg/ml ALTEZZA STANDARD DI DISCESA H=3.10m (2*10) * 180 * 3,10 SCALE DI SALITA OGNI 500m- COMPRESO TELAIO COMPLETO AL PULVINO E BOTOLA IN METALLO - 180 kg/ml ALTEZZA STANDARD DI DISCESA H=3.10m (2*1) * 180 * 15 | | 11.160,000 5.400,000 | | |
| | Totale | kg | 16.560,000 | 0,22 | 3.643,20 |
| 4800 SS.CE.C.3102.B | Fornitura e posa in opera in corrispondenza dei muretti paraballast di tubo 140x140 sp. 3 mm provvisto di griglia e rete in acciaio keller. TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT ----- DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=25m 2 * (25/3) | | 16,66 | | |
| | Totale parziale | Cad | 16,66 | | |
| | A dedurre 16,66 | | -16,66 | | |
| | A sommare ----- | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI15 - VI15 (ex VI07) - Singolo Binario

VI15A - da SPA a SPB + (n.32 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|----------------------------------|---|-----------------|-----------|--------|-----------|-------------------|
| 4760 VAT.RS3E.A01.0 9.0017 | TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT 32 * 16,66 | | 533,12 | | | |
| | Totale | Cad | 533,12 | 16,14 | 8.604,56 | |
| | Fornitura e posa in opera pluviale flangiato in PVC DN160 (L=0,50 m) grigliato metallico zincato a caldo (250x250mm) controtelaio speciale zincato costituito da: controtelaio e di manicotto flangiato - Tipo "messicano" per innesto del pluviale | | | | | |
| | PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA | | | | | |
| | ----- DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=25m 2 * (25/3) | Totale parziale | Cad | 16,66 | | |
| | A dedurre 16,66 A sommare | | | -16,66 | | |
| | ----- PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA 32 * 17 | | | 544,00 | | |
| | Totale | Cad | 544,00 | 21,54 | 11.717,76 | |
| | Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro | | | | | 446.590,40 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI16 - VI16 (ex VI08) - Singolo Binario

VI16A - da SPA a SPB + (n.2 imp. Reticolare 55m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|---|--------|------------|
| 44200 BA.CZ.A.3 01.A | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C12/15 N/mm2 CORDOLO PARATIE 80x40 SPALLA A 48,4 * (0,8+0,1+0,1) * 0,1 PILA 1 50,4 * (0,8+0,1+0,1) * 0,1 SPALLA B 58,14 * (0,8+0,1+0,1) * 0,1 Totale | m ³ | 4,84 5,04 5,81 15,69 | 80,31 | 1.260,06 |
| 44210 BA.CZ.A.3 01.E | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C28/35 N/mm2 CORDOLO PARATIE 80x40 SPALLA A 48,4 * ,8 * 0,4 PILA 1 50,4 * ,8 * 0,4 SPALLA B 58,14 * ,8 * 0,4 Totale | m ³ | 15,49 16,13 18,60 50,22 | 109,75 | 5.511,65 |
| 44220 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. CORDOLO PARATIE 80x40 SPALLA A 48,4 * ,8 * 0,4 PILA 1 50,4 * ,8 * 0,4 SPALLA B 58,14 * ,8 * 0,4 Totale | m ³ | 15,49 16,13 18,60 50,22 | 5,39 | 270,69 |
| 44240 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e simili CORDOLO PARATIE 80x40 SPALLA A 2 * 48,4 * 0,4 PILA 1 2 * 50,4 * 0,4 SPALLA B 2 * 58,14 * 0,4 Totale | m ² | 38,72 40,32 46,51 125,55 | 10,09 | 1.266,80 |
| 42220 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. SPALLA A - 150 kg/mc 9 * 33 * (0,75^2*3,1416) * 150 PILA 1 - 130 kg/mc 9 * 27 * (0,75^2*3,1416) * 130 SPALLA B - 150 kg/mc 9 * 33 * (0,75^2*3,1416) * 150 OPERE PROVVISORIALI SPALLA A 81 * 21 * (0,25^2*3,1416) * 150 PILA 1 81 * 21 * (0,25^2*3,1416) * 130 SPALLA B 81 * 22 * (0,25^2*3,1416) * 150 Totale | kg | 78.719,850 55.819,530 78.719,850 50.009,400 43.341,480 52.390,800 359.000,910 | 1,00 | 359.000,91 |
| 44230 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. CORDOLO PARATIE 80x40 - 100 kg/mc SPALLA A 100 * 48,4 * ,8 * 0,4 PILA 1 100 * 50,4 * ,8 * 0,4 Totale | kg | 1.548,800 1.612,800 3.161,600 | 1,00 | 3.161,60 |
| 52985 BA.DE.A.5 33.A | Rimozione d'opera di elementi strutturali di acciaio comprese le rotaie e i profilati in genere. Travi di ripartizione Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 55512,60 | | 55.512,600 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI16 - VI16 (ex VI08) - Singolo Binario

VI16A - da SPA a SPB + (n.2 imp. Reticolare 55m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|-------------------------|---|--------|------------|------------|------------|----------|
| | | Totale | kg | 55.512,600 | 0,03 | 1.665,38 |
| 60895 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi | | | | | |
| | SPALLA A - 9 * 33 * (0,75^2*3,1416) | | 525,69 | | | |
| | PILA 1 - 9 * 27 * (0,75^2*3,1416) | | 430,11 | | | |
| | SPALLA B - 9 * 33 * (0,75^2*3,1416) | | 525,69 | | | |
| | OPERE PROVVISORIALI | | | | | |
| | SPALLA A 81 * 21 * (0,25^2*3,1416) | | 340,20 | | | |
| | PILA 1 81 * 21 * (0,25^2*3,1416) | | 340,20 | | | |
| | SPALLA B 81 * 22 * (0,25^2*3,1416) | | 356,40 | | | |
| | Totale | m³ | 2.518,29 | 0,26 | 654,76 | |
| 42211 BA.PD.A.3 03.B | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro del diametro est. non inferiore a 500 mm | | | | | |
| | OPERE PROVVISORIALI | | | | | |
| | SPALLA A 81 * 21 | | 1.701,00 | | | |
| | PILA 1 81 * 21 | | 1.701,00 | | | |
| | SPALLA B 81 * 22 | | 1.782,00 | | | |
| | Totale | m | 5.184,00 | 55,88 | 289.681,92 | |
| 42210 BA.PD.A.3 05.D | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro, del diametro non inferiore a 1500 mm | | | | | |
| | SPALLA A 9 * 33 | | 297,00 | | | |
| | PILA 1 9 * 27 | | 243,00 | | | |
| | SPALLA B 9 * 33 | | 297,00 | | | |
| | Totale | m | 837,00 | 221,96 | 185.780,52 | |
| 44250 BA.PD.A.3 19.A | Formazione di colonne di terreno consolidato, del diametro reso di almeno 50 cm | | | | | |
| | SPALLA A 144 * 21 | | 3.024,00 | | | |
| | PILA 1 150 * 21 | | 3.150,00 | | | |
| | SPALLA B 172 * 22 | | 3.784,00 | | | |
| | Totale | m | 9.958,00 | 41,11 | 409.373,38 | |
| 45000 FA.OM.A.1001.B | Acciaio in profilati, della qualità S 275, lavorato per carpenteria metallica in genere. | | | | | |
| | Travi di ripartizione | | | | | |
| | travi HEB 400 kg/ml 155.00 | | | | | |
| | Spalla A 2 * (4*11) * 155 | | 13.640,000 | | | |
| | Pila 1 (4*11,50) * 155 | | 7.130,000 | | | |
| | Spalla B 2 * (2*(11+15,90)) * 155 | | 16.678,000 | | | |
| | Puntoni diam.mm.254 s.mm.20 kg/ml 115.00 | | | | | |
| | Spalla A (2*4) * 5,66 * 115 | | 5.207,200 | | | |
| | Pila 1 4 * 5,66 * 115 | | 2.603,600 | | | |
| | Spalla B (2*4) * 5,66 * 115 | | 5.207,200 | | | |
| | Totale parziale | kg | 50.466,000 | | | |
| | 10% per pezzi speciali, saldature, bullonature etc etc (10%) * 50466 | | 5.046,600 | | | |
| | Totale generale | kg | 55.512,600 | | | |
| | Totale | kg | 55.512,600 | 1,80 | 99.922,68 | |
| 45010 FA.OM.A.2001.A | Posa in opera di elementi in acciaio di cui alle voci FA.OM.A.1001 - FA.OM.A.1002 | | | | | |
| | Travi di ripartizione | | | | | |
| | Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 55512,60 | | 55.512,600 | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI16 - VI16 (ex VI08) - Singolo Binario

VI16A - da SPA a SPB + (n.2 imp. Reticolare 55m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|--|------|------------|--------|---------------------|
| | Totale | kg | 55.512,600 | 0,99 | 54.957,47 |
| | Totale VI2 - Pali o pozzi Euro | | | | 1.412.507,82 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI16 - VI16 (ex VI08) - Singolo Binario

VI16A - da SPA a SPB + (n.2 imp. Reticolare 55m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|---|--------|------------|
| 42330 BA.CZ.A.3 01.A | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C12/15 N/mm2 SPALLA A (11,50+0,4) * (11,50+0,40) * 0,20 PILA 1 12,40 * 12,40 * 0,20 SPALLA B (11,50+0,40) * 16,80 * 0,20 Totale | m ³ | 28,32 30,75 39,98 99,05 | 80,31 | 7.954,71 |
| 42340 BA.CZ.A.3 01.E | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C28/35 N/mm2 SPALLA A 11,50 * 11,50 * 2 PILA 1 12 * 12 * 3 SPALLA B 11,50 * 16,40 * 2 Totale | m ³ | 264,50 432,00 377,20 1.073,70 | 109,75 | 117.838,58 |
| 42350 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. vedi quantità art BA.CZ.A.3 01.E 1073,70 Totale | m ³ | 1.073,70 1.073,70 | 5,39 | 5.787,24 |
| 42370 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e simili SPALLA A 4 * 11,50 * 2 PILA 1 4 * 12 * 3 SPALLA B 2 * (11,5+16,40) * 2 Totale | m ² | 92,00 144,00 111,60 347,60 | 10,09 | 3.507,28 |
| 42360 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. SPALLA A - 110 kg/mc 110 * 11,50 * 11,50 * 2 PILA 1 - 140kg/mc 140 * 12 * 12 * 3 SPALLA B - 110 kg/mc 110 * 11,50 * 16,40 * 2 Totale | kg | 29.095,000 60.480,000 41.492,000 131.067,000 | 1,00 | 131.067,00 |
| 42300 BA.MT.A.3 29.A | Riempitivi vari e sistemazione superficiale con regolarizzazione delle pendenze, con terre provenienti dagli scavi quantità scavi (vedi quantità BA.MT.C.0101.A) 4141,26 a dedurre volume fondazioni interrante quantità art BA.CZ.A.3 01.A -1 * 99,05 quantità art BA.CZ.A.3 01.E -1 * 1073,70 a dedurre volume elevazioni interrante -1 * 605,99 Totale | m ³ | 4.141,26 -99,05 -1.073,70 -605,99 2.362,52 | 0,90 | 2.126,27 |
| 42260 BA.MT.A.3003.A | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi fino alla profondità di 2 m SPALLA A (scavo tra palancole) 139,24 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 40 * 0,25 * 2 PILA 1 (scavo tra palancole) 153,80 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 43 * 0,25 * 2 SPALLA B (scavo tra palancole) 196,64 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 48 * 0,25 * 2 Totale | m ³ | 278,48 20,00 307,60 21,50 393,28 24,00 1.044,86 | 3,27 | 3.416,69 |
| 42270 BA.MT.A.3003.B | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 2 m e fino a 4 m SPALLA A (scavo tra palancole) 139,24 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 40 * 0,25 * 2 | | 278,48 20,00 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI16 - VI16 (ex VI08) - Singolo Binario

VI16A - da SPA a SPB + (n.2 imp. Reticolare 55m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|--|---|---|-----------|----------|-------------------|--|
| 42280 BA.MT.A.3003.C | PILA 1 (scavo tra palancole) 153,80 * 2 | | 307,60 | | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 43 * 0,25 * 2 | | 21,50 | | | |
| | SPALLA B (scavo tra palancole) 196,64 * 2 | | 393,28 | | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 48 * 0,25 * 2 | | 24,00 | | | |
| | Totale | m ³ | 1.044,86 | 3,76 | 3.928,67 | |
| 42281 BA.MT.A.3003.D | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 4 m e fino a 6 m | | | | | |
| | SPALLA A (scavo tra palancole) 139,24 * 2 | | 278,48 | | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 40 * 0,25 * 2 | | 20,00 | | | |
| | PILA 1 (scavo tra palancole) 153,80 * 2 | | 307,60 | | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 43 * 0,25 * 2 | | 21,50 | | | |
| 42281 BA.MT.A.3003.D | SPALLA B (scavo tra palancole) 196,64 * 2 | | 393,28 | | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 48 * 0,25 * 2 | | 24,00 | | | |
| | Totale | m ³ | 1.044,86 | 5,14 | 5.370,58 | |
| | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 6 m e fino a 8 m | | | | | |
| | SPALLA A (scavo tra palancole) 139,24 * 2 | | 278,48 | | | |
| 42281 BA.MT.A.3003.D | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 40 * 0,25 * 2 | | 20,00 | | | |
| | PILA 1 (scavo tra palancole) 153,80 * 0,5 | | 76,90 | | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 43 * 0,25 * 0,5 | | 5,38 | | | |
| | SPALLA B (scavo tra palancole) 196,64 * 3 | | 589,92 | | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 48 * 0,25 * 3 | | 36,00 | | | |
| Totale | m ³ | 1.006,68 | 5,92 | 5.959,55 | | |
| 54445 BA.MT.A.3107.A | Fornit.e posa in opera di misto cement.da cava,gettato e costipato in opera in strati di spess<50 cm,con caratter.indicate nel Capit.Op.Civ.con cemento>4 | | | | | |
| | SPALLA A | | | | | |
| | interno (escluso SubBallast e Supercompattato) | | | | | |
| | 6,90 * 7,80 * (11,60-(0,3+0,12)) | | 601,71 | | | |
| | dente esterno 1su1 per rilev. h>4m | | | | | |
| 54445 BA.MT.A.3107.A | ((((1,00+4,00)/2)) * 9,70 * 3,00 | | 72,75 | | | |
| | Spalla B esclusa perchè scatolare | | | | | |
| | Totale | m ³ | 674,46 | 43,81 | 29.548,09 | |
| | 42290 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi | | | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.A 1044,86 | | 1.044,86 | | | |
| vedi quantità art BA.MT.A.3003.B 1044,86 | | 1.044,86 | | | | |
| vedi quantità art BA.MT.A.3003.C 1044,86 | | 1.044,86 | | | | |
| vedi quantità art BA.MT.A.3003.D 1006,68 | | 1.006,68 | | | | |
| Totale | m ³ | 4.141,26 | 0,26 | 1.076,73 | | |
| Totale VI3 - Fondazioni Euro | | | | | 317.581,39 | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI16 - VI16 (ex VI08) - Singolo Binario

VI16A - da SPA a SPB + (n.2 imp. Reticolare 55m)

VI4 - Spalle

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|---|----------------|-----------|------------|---------|
| 36210 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | |
| | Spalla A | | | | |
| | da Quota +156.50 a +165.51 | | | | |
| | Spalla + Muri d'ala 38,50 * 9,21 | | 354,59 | | |
| | da quota +165.51 a +167.44 | | | | |
| | Spalla + Muri d'ala 21,18 * 1,93 | | 40,88 | | |
| | soletta copertura tra muri d'ala (6,8+0,67) * 3,79 | | 28,31 | | |
| | Totale parziale | m ³ | 423,78 | | |
| | Spalla B | | | | |
| | da quota +156.50 a +165.50 | | | | |
| spalla 28,51 * 9 | | 256,59 | | | |
| paraghiaia 9,70 * 0,99 * 1,76 | | 16,90 | | | |
| parete posteriore + muri d'ala 9,70 * 0,8 * (9,45+0,51) | | 77,29 | | | |
| 2 * 5,06 * 1,2 * (10,72-0,48) | | 124,35 | | | |
| soletta copertura strada 9,70 * 6,5 * 0,8 | | 50,44 | | | |
| 2 * 9,7 * 0,51 * (1/2*0,51) | | 2,57 | | | |
| soletta copertura muri d'ala (0,5+5,09) * 3,79 | | 21,19 | | | |
| Totale parziale | m ³ | 549,33 | | | |
| Totale | m ³ | 973,11 | 121,28 | 118.018,78 | |
| 36220 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. | | | | |
| | Spalla A | | | | |
| | Elevazione | | | | |
| | Quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 423,78 | | 423,78 | | |
| Spalla B | | | | | |
| Elevazione | | | | | |
| Quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 549,33 | | 549,33 | | | |
| Totale | m ³ | 973,11 | 5,39 | 5.245,06 | |
| 44700 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e simili | | | | |
| | Spalla A | | | | |
| | baggioli 2 * (1,64+0,8+1,64) * 0,2 | | 1,63 | | |
| | Spalla B | | | | |
| baggioli 2 * (1,57+0,8+1,57) * 0,2 | | 1,58 | | | |
| Totale | m ² | 3,21 | 10,09 | 32,39 | |
| 36240 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 | | | | |
| | Spalla A | | | | |
| | da quota +156.50 a +160.50 | | | | |
| | spalla + muri d'ala 49,40 * 4 | | 197,60 | | |
| | Spalla B | | | | |
| | da quota +156.50 a +160.50 | | | | |
| spalla 24,38 * 4 | | 97,52 | | | |
| parete strada + muri d'ala 41,23 * 4 | | 164,92 | | | |
| Totale | m ² | 460,04 | 13,46 | 6.192,14 | |
| 36250 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 | | | | |
| | Spalla A | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI16 - VI16 (ex VI08) - Singolo Binario

VI16A - da SPA a SPB + (n.2 imp. Reticolare 55m)

VI4 - Spalle

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|--|---|----------------|-----------|------------|-------------------|
| 44690 BA.CZ.A.3 05.C | da quota +160.50 a +164.50 spalla + muri d'ala 49,40 * 4 | | 197,60 | | |
| | Spalla B da quota +160.50 a +164.50 spalla 24,38 * 4 | | 97,52 | | |
| | parete strada + muri d'ala 41,23 * 4 | | 164,92 | | |
| | Totale | m ² | 460,04 | 16,40 | 7.544,66 |
| | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 | | | | |
| | Spalla A da quota +164.50 a +165.51 spalla + muri d'ala 49,40 * 1,01 | | 49,89 | | |
| | da quota +165.51 a +167.44 spalla + muri d'ala 47,62 * 1,93 | | 91,91 | | |
| | intradosso soletta 6,80 * (3,76+3,54) | | 49,64 | | |
| | sponde laterali 2 * (6,8+0,67) * 0,48 | | 7,17 | | |
| | sponde frontali 2 * 3,79 | | 7,58 | | |
| ritegni 2 * (2*(1,00+0,80)) * 0,7 | | 5,04 | | | |
| Spalla B spalla da quota +164.50 a +165.50 24,38 * 1 | | 24,38 | | | |
| parete strada + muri d'ala 41,23 * 4 | | 164,92 | | | |
| da +165.50 a testa 9,70 * (1,28+0,45) | | 16,78 | | | |
| sponde 2 * 0,99 * 1,28 | | 2,53 | | | |
| Parete strada da quota +164.50 9,70 * 1,45 | | 14,07 | | | |
| 7,30 * 2,25 | | 16,43 | | | |
| 2 * 0,8 * 2,25 | | 3,60 | | | |
| Muri d'ala da quota +164.50 2 * (5,87+5,07) * 2,25 | | 49,23 | | | |
| 2 * 0,5 * 2,25 | | 2,25 | | | |
| Soletta copertura strada intradosso 9,70 * (0,72+0,72+5,48) | | 67,12 | | | |
| sponde 2 * (6,5+0,8) * 0,8 | | 11,68 | | | |
| (2*2) * 0,51 * (1/2*0,51) | | 0,53 | | | |
| Soletta copertura tra muri d'ala intradosso 5,09 * 8,70 | | 44,28 | | | |
| sponde laterali 2 * (0,5+5,09) * 0,48 | | 5,37 | | | |
| sponde frontali 2 * 3,79 | | 7,58 | | | |
| Totale | m ² | 641,98 | 18,53 | 11.895,89 | |
| 36230 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | | | | |
| Spalla A Elevazione - incidenza kg/mc 120.00 Quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 120 * 423,78 | | 50.853,600 | | | |
| Spalla B Elevazione - incidenza kg/mc 120.00 Quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 120 * 549,38 | | 65.919,600 | | | |
| Totale | kg | 116.773,200 | 1,00 | 116.773,20 | |
| Totale VI4 - Spalle Euro | | | | | 265.702,12 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI16 - VI16 (ex VI08) - Singolo Binario

VI16A - da SPA a SPB + (n.2 imp. Reticolare 55m)

VI5 - Pile

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|--------------------------|--------|------------------|
| 36260 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 Pila P01 H=ml.9.10 Elevazione parte cava (27,52-(7,48+7,48)) * 7,10 Totale | m ³ | 89,18 89,18 | 121,28 | 10.815,75 |
| 36270 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. Pila P01 Quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 89,18 Totale | m ³ | 89,18 89,18 | 5,39 | 480,68 |
| 36290 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 Pila P01 H=ml.9.10 Elevazione parte cava Esterno 22,44 * 4 Totale | m ² | 89,76 89,76 | 13,46 | 1.208,17 |
| 36300 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 Pila P01 H=ml.9.10 Elevazione parte cava Esterno 22,44 * 3,10 Totale | m ² | 69,56 69,56 | 16,40 | 1.140,78 |
| 36280 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. Pila P01 Elevazione - incidenza kg/mc 180 Quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 180 * 89,18 Totale | kg | 16.052,400 16.052,400 | 1,00 | 16.052,40 |
| | Totale VI5 - Pile Euro | | | | 29.697,78 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI16 - VI16 (ex VI08) - Singolo Binario

VI16A - da SPA a SPB + (n.2 imp. Reticolare 55m)

VI6 - Pulvini

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|-----------|--------|------------------|
| 60505 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 PILA 1 27,52 * 2,00 | | 55,04 | | |
| | Totale | m³ | 55,04 | 121,28 | 6.675,25 |
| 60515 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. Vedi quantità art. BA.CZ.A.3 02.F 55,04 | | 55,04 | | |
| | Totale | m³ | 55,04 | 5,39 | 296,67 |
| 60535 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 PILA 1 22,44 * 2,00 fondello 2 * 7,50 | | 44,88 | | |
| | | | 15,00 | | |
| | Totale | m² | 59,88 | 18,53 | 1.109,58 |
| 60525 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. incidenza pile cilindriche 180 kg/mc Vedi quantità art. BA.CZ.A.3 02.F 180 * 55,04 | | 9.907,200 | | |
| | Totale | kg | 9.907,200 | 1,00 | 9.907,20 |
| | Totale VI6 - Pulvini Euro | | | | 17.988,70 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI16 - VI16 (ex VI08) - Singolo Binario

VI16A - da SPA a SPB + (n.2 imp. Reticolare 55m)

VI7 - Apparecchi di appoggio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|--|------|-----------|-----------|------------------|
| 12990 BA.OP.A.3106.A | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio di tipo multidirezionale in acciaio teflon, per ogni KN di carico nominale verticale APPOGGI MULTIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 7100kN ----- LATO MOBILE 1 * 2 * 7100 | | 14.200,00 | 0,46 | 6.532,00 |
| | | | Totale | | |
| 12960 VAT.RS3E.A01.0 9.0012 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo FISSO, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcato a singolo binario per travata metallica reticolare a via inferiore L=55m - Lc=53,25m" APPOGGI FISSI DATI CARICO VERTICALE - V = 7100kN CARICO ORIZZONTALE LONGITUDINALE - H = 4800kN ----- LATO FISSO 1 * 2 | | 2,00 | 14.535,00 | 29.070,00 |
| | | | Totale | | |
| 12970 VAT.RS3E.A01.0 9.0013 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo UNIDIREZIONALE UT , marcati CE, in acciaio teflon per "impalcato a singolo binario per travata metallica reticolare a via inferiore L=55m - Lc=53,25m" APPOGGI UNIDIREZIONALI-UT DATI CARICO VERTICALE - V = 7100kN CARICO ORIZZONTALE TRASVERSALE - Ht = 4800kN ----- LATO FISSO 1 * 2 | | 2,00 | 1.333,50 | 2.667,00 |
| | | | Totale | | |
| 12980 VAT.RS3E.A01.0 9.0014 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo UNIDIREZIONALE UL , marcati CE, in acciaio teflon per "impalcato a singolo binario per travata metallica reticolare a via inferiore L=55m - Lc=53,25m" APPOGGI UNIDIREZIONALI-UL DATI CARICO VERTICALE - V = 7100kN CARICO ORIZZONTALE TRASVERSALE - HI = 4800kN ----- LATO MOBILE 1 * 2 | | 2,00 | 15.240,00 | 30.480,00 |
| | | | Totale | | |
| Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro | | | | | 68.749,00 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI16 - VI16 (ex VI08) - Singolo Binario

VI16A - da SPA a SPB + (n.2 imp. Reticolare 55m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|-----------|--------|----------|
| 13000 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | |
| | BAGGIOLI E RITEGNI SPALLA | | | | |
| | DATI | | | | |
| | 2 BAGGIOLI INTEGRATI | | | | |
| | 2 * 1,25 * 1,28 * 0,25 | | 0,80 | | |
| | 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. | | | | |
| | 2 * 1,68 * 0,85 * 0,70 | | 2,00 | | |
| | 1 RITEGNO LONGITUDINALE INTEGRATO IN C.A. | | | | |
| | 1 * 4,22 * ((0,34+0,14)/2) * 0,70 | | 0,71 | | |
| | DATI LATO RETICOLARE | | | | |
| | 2 BAGGIOLI INTEGRATI | | | | |
| | 2 * 1,21 * 1,21 * 0,25 | | 0,73 | | |
| | Totale parziale | m³ | 4,24 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 4,24 | | -4,24 | | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI PER PILA | | | | |
| | SPALLA 2 * 4,24 | | 8,48 | | |
| | Totale | m³ | 8,48 | 121,28 | 1.028,45 |
| 13080 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | |
| | BAGGIOLI E RITEGNI PILA | | | | |
| | 2 BAGGIOLI INTEGRATI | | | | |
| | 2 * 1,25 * 1,28 * 0,25 | | 0,80 | | |
| | 1 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. | | | | |
| | 1 * 1,68 * 0,85 * 0,70 | | 1,00 | | |
| | DATI LATO ACC./CLS. | | | | |
| | 2 BAGGIOLI INTEGRATI | | | | |
| | 2 * 1,50 * 1,35 * 0,25 | | 1,01 | | |
| | 1 RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | |
| | 2 * 6,50 * 0,60 * 0,70 | | 5,46 | | |
| | 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. | | | | |
| | 2 * 1,35 * 0,65 * 0,80 | | 1,40 | | |
| | Totale parziale | m³ | 9,67 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 9,67 | | -9,67 | | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI da pila 1 | | | | |
| | 1 * 9,67 | | 9,67 | | |
| | Totale | m³ | 9,67 | 121,28 | 1.172,78 |
| 13010 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. | | | | |
| | ARMATURA ELEVAZIONE BAGGIOLI E RITEGNI SPALLA | | | | |
| | vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F | | | | |
| | 8,48 | | 8,48 | | |
| | Totale | m³ | 8,48 | 5,39 | 45,71 |
| 13090 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI16 - VI16 (ex VI08) - Singolo Binario

VI16A - da SPA a SPB + (n.2 imp. Reticolare 55m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|--------------------------------------|--|----------------|-----------|--------|---------|------|
| 13030 BA.CZ.A.3 05.C | ARMATURA ELEVAZIONE BAGGIOLI E RITEGNI PILA vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F 9,67 | m ³ | 9,67 | 5,39 | 52,12 | |
| | Totale | | 9,67 | | | |
| | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 | m ² | 12,48 | -12,48 | | |
| | DATI LATO C.A.P. | | | | | |
| | 2 BAGGIOLI INTEGRATI 2 * ((1,25+1,28)) * 0,25 | | | | | 1,27 |
| | 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. 2 * (1,68+2,25) * 0,70 | | | | | 5,50 |
| | 1 RITEGNO LONGITUDINALE INTEGRATO IN C.A. 1 * 4,22 * 0,70 | | | | | 2,95 |
| | 2 * ((0,34+0,14)/2) * 0,70 | | | | | 0,34 |
| | DATI LATO RETICOLARE | | | | | |
| | 2 BAGGIOLI INTEGRATI 2 * (2*(1,21+1,21)) * 0,25 | | | | | 2,42 |
| Totale parziale | | | | | | |
| A dedurre 12,48 | | | | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| CALCOLO CASSERO BAGGIOLI E RITEGNI | | | | | | |
| SPALLA A 1 * 12,48 | | 12,48 | | | | |
| SPALLA B 1 * 12,48 | | 12,48 | | | | |
| Totale | | 24,96 | | 18,53 | 462,51 | |
| 13110 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 | m ² | 20,87 | -20,87 | | |
| | BAGGIOLI E RITEGNI PILA | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | 2 BAGGIOLI INTEGRATI 2 * ((1,25+1,28)) * 0,25 | | | | | 1,27 |
| | 1 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. 1 * 1,68 * 0,70 | | | | | 1,18 |
| | 2 * 2,42 * 0,70 | | | | | 3,39 |
| | DATI LATO ACC./CLS. | | | | | |
| | 2 BAGGIOLI INTEGRATI 2 * ((1,50+1,35)) * 0,25 | | | | | 1,43 |
| | 1 RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. 2 * 5,20 * 0,70 | | | | | 7,28 |
| | 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. 2 * 1,95 * 0,80 | | | | | 3,12 |
| 2 * 0,65 * 0,80 | 1,04 | | | | | |
| 2 * 1,35 * 0,80 | 2,16 | | | | | |
| Totale parziale | | | | | | |
| A dedurre 20,87 | | | | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI da pila 1 | | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI16 - VI16 (ex VI08) - Singolo Binario

VI16A - da SPA a SPB + (n.2 imp. Reticolare 55m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|-----------------|-----------|--------|----------|
| | 1 * 20,87 | | 20,87 | | |
| | Totale | m ² | 20,87 | 18,53 | 386,72 |
| 13020 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. ARMATURE BAGGIOLI E RITEGNI SPALLA - INCIDENZA 300kg/m3 ----- vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F 8,48 * 300 | | 2.544,000 | | |
| | Totale | kg | 2.544,000 | 1,00 | 2.544,00 |
| 13100 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. ARMATURE BAGGIOLI E RITEGNI PILA - INCIDENZA 300kg/m3 ----- vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F 9,67 * 300 | | 2.901,000 | | |
| | Totale | kg | 2.901,000 | 1,00 | 2.901,00 |
| 13050 BA.CZ.A.3 16.A | Fornitura e posa in opera di malte reoplastiche INGHISAGGIO SPALLA RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2)*2) * 0,50 * 0,92 * (1000*0,03) RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2)*2) * 0,50 * 1,11 * (1000*0,03) | | 55,20 | | |
| | | | 66,60 | | |
| | Totale | dm ³ | 121,80 | 0,80 | 97,44 |
| 13130 BA.CZ.A.3 16.A | Fornitura e posa in opera di malte reoplastiche INGHISAGGIO PILA 1 RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*1) * 0,50 * 0,92 * (1000*0,03) RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*1) * 0,50 * 1,11 * (1000*0,03) | | 55,20 | | |
| | | | 66,60 | | |
| | Totale | dm ³ | 121,80 | 0,80 | 97,44 |
| 13040 BA.OP.A.3 06.A | Fornitura e posa in opera dei dispositivi di ancoraggio dei ritegni antisismici LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO PER RITEGNO SPALLA RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2)*2) * 0,50 * 0,92 * (7850*0,01) RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2)*2) * 0,50 * 1,11 * (7850*0,01) | | 144,440 | | |
| | | | 174,270 | | |
| | Totale | kg | 318,710 | 3,91 | 1.246,16 |
| 13120 BA.OP.A.3 06.A | Fornitura e posa in opera dei dispositivi di ancoraggio dei ritegni antisismici LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO PER RITEGNO | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI16 - VI16 (ex VI08) - Singolo Binario

VI16A - da SPA a SPB + (n.2 imp. Reticolare 55m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|--|---|--------|-----------|--------|------------------|
| 13060 BA.OP.A.3 07.A | PILA 1 RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*1) * 0,50 * 0,92 * (7850*0,01) | Totale | 144,440 | 3,91 | 1.246,16 |
| | RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*1) * 0,50 * 1,11 * (7850*0,01) | | 174,270 | | |
| | Fornitura e posa in opera di cuscinetti di appoggio elastomerici armati | | 318,710 | | |
| 13140 BA.OP.A.3 07.A | CUSCINETTI NEOPRENE ARMATO SPALLA RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. (2)*2) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | Totale | 23,10 | 62,14 | 2.870,87 |
| | RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. (2)*2) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 23,10 | | |
| | Fornitura e posa in opera di cuscinetti di appoggio elastomerici armati | | 46,20 | | |
| 13070 BA.OP.A.3 07.C | CUSCINETTI NEOPRENE ARMATO PILA 1 RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. (2+2)*1) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | Totale | 23,10 | 62,14 | 2.870,87 |
| | RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. (2+2)*1) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 23,10 | | |
| | Sovrapprezzo per apparecchi d'appoggio elastomerici aventi una dimensione inferiore a 10 dmc. | | 46,20 | | |
| 13150 BA.OP.A.3 07.C | CUSCINETTI IN GOMMA ELASTOMERICA ARMATA PER RITEGNO Ritegno longitudinale centrale su Spalle e pile DATI ----- RIF.ART. BA.OP.A.3 07.A 46,20 | Totale | 46,20 | 18,64 | 861,17 |
| | Sovrapprezzo per apparecchi d'appoggio elastomerici aventi una dimensione inferiore a 10 dmc. | | 46,20 | | |
| | CUSCINETTI IN GOMMA ELASTOMERICA ARMATA PER RITEGNO Ritegno longitudinale centrale su Spalle e pile DATI ----- RIF.ART. BA.OP.A.3 07.A 46,20 | | 46,20 | | |
| Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro | | | | | 18.744,57 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI16 - VI16 (ex VI08) - Singolo Binario

VI16A - da SPA a SPB + (n.2 imp. Reticolare 55m)

VI9 - Travi d'impalcato in acciaio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|---|--------|--------------|
| 13190 PM.MR.A.3 03.A | <p>Grigliato alveolare in acciaio S185 UNI EN 10025:2005 zincato a caldo, in opera.</p> <p>Grigliato alveolare in acciaio S185 UNI EN 10025:2005 zincato a caldo, con maglia da mm 30x30, piatto portante da mm 30x3, asta secondaria da mm 20x3, pressato, elettrofuso, elettrosaldato, oppure di altro tipo ma di equivalenti caratteristiche geometriche, nonché di peso e di portata non inferiore a quelli relativi al tipo sopraindicato compresi gli organi di attacco pure in acciaio zincato a caldo, in opera.</p> <p>CAMPATA N°1 L=55,00m</p> <p>1 * 55 * 0,88</p> <p>1 * 55 * 1,08</p> <p>1 * 55 * 0,88</p> <p>1 * 55 * 1,08</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre</p> <p>215,6</p> <p>A sommare</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO GRIGLIATO IMPALCATI RETICOLARI</p> <p>2 * 215,6</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m ² | <p>48,40</p> <p>59,40</p> <p>48,40</p> <p>59,40</p> <p>215,60</p> <p>-215,60</p> <p>431,20</p> <p>431,20</p> | 109,44 | 47.190,53 |
| 13160 PM.MR.A.3100.E | <p>Acciaio UNI EN 10025:2005 nuovo di ogni specie, fornito e lavorato, in opera, della qualità S275 JR, J0, J2 (ex Fe430B,C, D1) e S355 JR, J0, J2, K2 (ex F</p> <p>TRAVATA METALLICA</p> <p>DATI</p> <p>PORTATA TEORICA 55.00mt</p> <p>PESO TRAVATA RETICOLARE 98 kN/m = 9993.06 kg/m</p> <p>9993,06 * 55,00</p> <p>incremento per saldature e bullonature 4%</p> <p>549618,30*4%</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre</p> <p>571603,032</p> <p>A sommare</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO TRAVATA</p> <p>2 * 571603,032</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | kg | <p>549.618,300</p> <p>21.984,732</p> <p>571.603,032</p> <p>-571.603,032</p> <p>1.143.206,06 4</p> <p>1.143.206,06 4</p> | 2,91 | 3.326.729,65 |
| 13180 PM.MR.A.3100.E | <p>Acciaio UNI EN 10025:2005 nuovo di ogni specie, fornito e lavorato, in opera, della qualità S275 JR, J0, J2 (ex Fe430B,C, D1) e S355 JR, J0, J2, K2 (ex F</p> <p>Ritegno longitudinale centrale su Spalle e/o pile</p> <p>Peso teorico cadauno kg 2600</p> <p>2 * 2600</p> <p>A dedurre</p> <p>5200</p> <p>A sommare</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO RITEGNI IMPALCATO RETICOLARE</p> <p>2 * 5200</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | kg | <p>5.200,000</p> <p>-5.200,000</p> <p>10.400,000</p> <p>10.400,000</p> | 2,91 | 30.264,00 |
| 13170 | Sovrapprezzo alla voce PM.MR.A.3100.E per vari eseguiti di punta con avanbecco ed eventuale | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI16 - VI16 (ex VI08) - Singolo Binario

VI16A - da SPA a SPB + (n.2 imp. Reticolare 55m)

VI9 - Travi d'impalcato in acciaio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|--|------|-------------------|--------|---------------------|
| PM.MR.A.3100.F | retrobecco. VARO TRAVATA METALLICA ----- CALCOLO TRAVATA RETICOLARE 2 * 571603,032 | | 1.143.206,06 4 | | |
| | Totale | kg | 1.143.206,06 4 | 0,15 | 171.480,91 |
| | Totale VI9 - Travi d'impalcato in acciaio Euro | | | | 3.575.665,09 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI16 - VI16 (ex VI08) - Singolo Binario

VI16A - da SPA a SPB + (n.2 imp. Reticolare 55m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|---|--|------|--|--------|-------------------|--|
| 13200 BA.OP.A.3 10.A | Fornitura e posa in opera di coprigiunto trasver sale impermeabile e dielettrico, per escursioni orizzontali fino a 30 mm GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 155mm Larghezza Impalcato La=9.30 vasca FS in asse spalle 2 * 9,30 in asse pila 1 * 9,30 | | 18,60 9,30 | | | |
| | Totale | m | 27,90 | 255,89 | 7.139,33 | |
| 13210 BA.OP.A.3 11.A | Fornitura e posa in opera di piattabanda dielettrica per muretti laterali paraballast e marciapiedi, per escursioni fino a 30 mm GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 155mm Larghezza Impalcato La=9.30 vasca FS in asse spalle 2 * 9,30 * ((155+155-30)) in asse pila 1 * 9,30 * ((155+155-30)) | | 5.208,00 2.604,00 | | | |
| | Totale | m | 7.812,00 | 58,32 | 455.595,84 | |
| Totale VIA - Soletta di completamento Euro | | | | | 462.735,17 | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI16 - VI16 (ex VI08) - Singolo Binario

VI16A - da SPA a SPB + (n.2 imp. Reticolare 55m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|-----------|--------|----------|
| 13280 BA.CZ.A.3 02.G | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C35/45 N/mm2 | | | | |
| | VELETTE | | | | |
| | DATI GENERALI | | | | |
| | Lunghezza totale Lu=55.00m | | | | |
| | VELETTE - H=1.01m sp. 9cm | | | | |
| ----- | | | | | |
| | VELETTE | | 10,00 | | |
| | 2 * 55 * 0,09 * 1,01 | | | | |
| | A dedurre | | -10,00 | | |
| | 10 | | | | |
| | A sommare | | | | |
| ----- | | | | | |
| | CALCOLO VELETTE PER IMPALCATO | | | | |
| | 2 * 10 | | 20,00 | | |
| | Totale | m ³ | 20,00 | 129,90 | 2.598,00 |
| 13310 BA.CZ.A.3 03.A | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza compresa tra 15 e 50 Kg/m3. | | | | |
| | ARMATURE VELETTE | | | | |
| | RIF.ART. BA.CZ.A.3 02.G | | | | |
| | 20 | | 20,00 | | |
| | Totale | m ³ | 20,00 | 2,62 | 52,40 |
| 13290 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 | | | | |
| | CASSERO VELETTE | | | | |
| | DATI GENERALI | | | | |
| | VELETTE - H=1.01m sp. 9cm | | | | |
| | ----- | | | | |
| | VELETTE | | 242,00 | | |
| | 2 * 55 * ((2*(0,09+1,01))) | | | | |
| | A dedurre | | -242,00 | | |
| | 242 | | | | |
| | A sommare | | | | |
| ----- | | | | | |
| | CALCOLO VELETTE PER IMPALCATO | | | | |
| | 2 * 242 | | 484,00 | | |
| | Totale | m ² | 484,00 | 18,53 | 8.968,52 |
| 13300 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | | | | |
| | ARMATURA VELETTE | | | | |
| | DATI GENERALI | | | | |
| | INCIDENZA ARMATURA VELETA 20kg/m3 | | | | |
| ----- | | | | | |
| | RIF.ART. BA.CZ.A.3 02.G | | | | |
| | 20 * 20 | | 400,000 | | |
| | Totale | kg | 400,000 | 1,00 | 400,00 |
| 13240 BA.OP.A.3 18.A | Strato protettivo in conglomerato bituminoso dello spessore non inferiore a 5 cm | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE CON STRATO DI CONGLOMERATO BITUMINOSO VASCA (50mm) | | | | |
| | DATI | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI16 - VI16 (ex VI08) - Singolo Binario

VI16A - da SPA a SPB + (n.2 imp. Reticolare 55m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|-----------|------------|-----------|----------|
| 13320 BA.OP.A.3 20.A | Lunghezza Impalcato Lu=55.00m | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare = 9.30m 55,0 * 9,30 | | 511,50 | | |
| | Totale parziale | m² | 511,50 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 511,50 | | | -511,50 | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE | | | | |
| | 2 * 511,50 | | | 1.023,00 | |
| | Totale | m² | 1.023,00 | | 5,92 |
| 13320 BA.OP.A.3 20.A | Fornitura e posa in opera di profilati di acciaio per parapetti, mensole e simili | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=55m | | | | |
| | IPE 100 p=8,1 kg/m, 1 MONTANTE OGNI 1.50m PER LATO (2*8,1) * (55/1,5) * 1,05 | | | 623,706 | |
| | PIASTRA DI BASE 200x150x10 p=2,36 kg (2*2,36) * (55/1,5) | | | 173,068 | |
| | PIASTRA DI BASE CON FUNZIONE DI PARAPIEDE 200x5mm p=7,85 kg/m (2*7,85) * 55 | | | 863,500 | |
| | Totale parziale | kg | 1.660,274 | | |
| | 10% per bulloni, tirafondi e saldature 1660,274*10% | | | 166,027 | |
| Totale generale | kg | 1.826,301 | | | |
| A dedurre | | | | | |
| 1826,301 | | | -1.826,301 | | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| PARAPETTI PER IMPALCATO | | | | | |
| 2 * 1826,301 | | | 3.652,602 | | |
| Totale | kg | 3.652,602 | | 1,95 | 7.122,57 |
| 13330 BA.OP.A.3 21.A | Fornitura e posa in opera di tubi di acciaio doppiamente zincati a caldo per parapetti, mensole e simili | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=55m | | | | |
| | 4 TUBI D=42,4 sp 2,9 p=2,35 kg/m PER LATO (2*4*2,35) * 55 | | | 1.034,000 | |
| | Totale parziale | kg | 1.034,000 | | |
| | 10% per bulloni, e saldature 1034*10% | | | 103,400 | |
| | Totale generale | kg | 1.137,400 | | |
| | A dedurre | | | | |
| 1137,40 | | | -1.137,400 | | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| PARAPETTI PER IMPALCATO | | | | | |
| 2 * 1137,40 | | | 2.274,800 | | |
| Totale | kg | 2.274,800 | | 2,11 | 4.799,83 |
| 13220 BA.OP.A.3107.A | Impermeabilizzazione di impalcato a mezzo di manto impermeabile sintetico eseguito con membrana : per 3 mm di spessore | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI16 - VI16 (ex VI08) - Singolo Binario

VI16A - da SPA a SPB + (n.2 imp. Reticolare 55m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|--|---|-----------|-----------|----------|-----------|
| 13230 BA.OP.A.3107.B | DATI Lunghezza Impalcato Lu=55.00m Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =9.30m 55 * 9,30 | | 511,50 | | |
| | Totale parziale | m² | 511,50 | | |
| | A dedurre 511,50 | | -511,50 | | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm 2 * 511,50 | | 1.023,00 | | |
| | Totale | m² | 1.023,00 | 20,45 | 20.920,35 |
| | Sovraprezzo alla precedente sottovoce A per ogni mm in più richiesto rispetto allo spessore di 3 mm | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm | | | | |
| | ----- DATI Lunghezza Impalcato Lu=55.00m Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =9.30m 1 * 55,0 * 9,30 | | 511,50 | | |
| | Totale parziale | m² | 511,50 | | |
| A dedurre 511,50 | | -511,50 | | | |
| A sommare | | | | | |
| ----- IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm 2 * 511,50 | | 1.023,00 | | | |
| Totale | m² | 1.023,00 | 3,84 | 3.928,32 | |
| 13250 SS.CE.L.1 03.A | FORNITURA CANALETTE IN ACCIAIO ZINCATO, DI QUALSIASI FORMA | | | | |
| DOPPIE CANALETTE METALLICHE SOVRAPPOSTE a due gole per ponti PER AMBO I LATI | | | | | |
| DATI (dimensioni interne singola canaletta di mm 80x200 peso specifico 2.5KG/m) ((2+2)*2,5) * 55 | | 550,000 | | | |
| A dedurre 550 | | -550,000 | | | |
| A sommare | | | | | |
| ----- CALCOLO CANALETTE PER IMPALCATO RETICOLARE 2 * 550 | | 1.100,000 | | | |
| Totale | kg | 1.100,000 | 2,32 | 2.552,00 | |
| 13260 SS.CE.L.2 04.A | POSA CANALETTE DI QUALSIASI TIPO: POSA PRIMA CANALETTA SU SOSTEGNO | | | | |
| POSA DELLE PRIME CANALETTE | | | | | |
| DOPPIE CANALETTE METALLICHE SOVRAPPOSTE a due gole per ponti PER AMBO I LATI | | | | | |
| DATI (dimensioni interne singola canaletta di mm 80x200 peso specifico 2.5KG/m) ((1+1)) * 55 | | 110,00 | | | |
| A dedurre 110 | | -110,00 | | | |
| A sommare | | | | | |
| ----- CALCOLO POSA DELLE PRIME CANALETTE PER IMPALCATO RETICOLARE 2 * 110 | | 220,00 | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI16 - VI16 (ex VI08) - Singolo Binario

VI16A - da SPA a SPB + (n.2 imp. Reticolare 55m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|--|--|--|
| | Totale | m | 220,00 | 11,01 | 2.422,20 |
| 13270 SS.CE.L.2 04.B | POSA CANALETTE DI QUALSIASI TIPO: POSA CANALETTE SUCCESSIVE SULLO STESSO SOSTEGNO POSA DELLE SECONDE CANALETTE DOPPIE CANALETTE METALLICHE SOVRAPPOSTE a due gole per ponti PER AMBO I LATI DATI (dimensioni interne singola canaletta di mm 80x200 peso specifico 2.5KG/m) ((1+1)) * 55 A dedurre 110 A sommare ----- CALCOLO POSA DELLE SECONDE CANALETTE PER IMPALCATO RETICOLARE 2 * 110 Totale | m | 110,00 220,00 | 7,01 | 1.542,20 |
| | Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro | | | | 61.362,55 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI17 - VI17 (ex VI09) - Singolo Binario

VI17A - da SPA a P1 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISIVE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|-------------|--------|------------|
| 44260 BA.CZ.A.3 01.A | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C12/15 N/mm2 CORDOLO PARATIE 80x40 SPALLA A 48,4 * (,8+0,1+0,1) * 0,1 PILA 1 48,4 * (,8+0,1+0,1) * 0,1 | | | | |
| | | | 4,84 | | |
| | | | 4,84 | | |
| | Totale | m³ | 9,68 | 80,31 | 777,40 |
| 44270 BA.CZ.A.3 01.E | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C28/35 N/mm2 CORDOLO PARATIE 80x40 SPALLA A 48,4 * ,8 * 0,4 PILA 1 48,4 * ,8 * 0,4 | | | | |
| | | | 15,49 | | |
| | | | 15,49 | | |
| | Totale | m³ | 30,98 | 109,75 | 3.400,06 |
| 44280 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. CORDOLO PARATIE 60x40 SPALLA A 48,4 * ,8 * 0,4 PILA 1 48,4 * ,8 * 0,4 | | | | |
| | | | 15,49 | | |
| | | | 15,49 | | |
| | Totale | m³ | 30,98 | 5,39 | 166,98 |
| 44300 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e simili CORDOLO PARATIE 60x40 SPALLA A 2 * 48,4 * 0,4 PILA 1 2 * 48,4 * 0,4 | | | | |
| | | | 38,72 | | |
| | | | 38,72 | | |
| | Totale | m² | 77,44 | 10,09 | 781,37 |
| 42450 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. SPALLA A - 150 kg/mc 9 * 28 * (0,75^2*3,1416) * 150 PILA 1 - 130 kg/mc 9 * 20 * (0,75^2*3,1416) * 130 OPERE PROVVISORIALI SPALLA A 81 * 17 * (0,25^2*3,1416) * 150 PILA 1 81 * 17 * (0,25^2*3,1416) * 130 | | | | |
| | | | 66.792,600 | | |
| | | | 41.347,800 | | |
| | | | 40.483,800 | | |
| | | | 35.085,960 | | |
| | Totale | kg | 183.710,160 | 1,00 | 183.710,16 |
| 44290 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. CORDOLO PARATIE 60x40 - 100 kg/mc SPALLA A 100 * 48,4 * ,8 * 0,4 PILA 1 100 * 48,4 * ,8 * 0,4 | | | | |
| | | | 1.548,800 | | |
| | | | 1.548,800 | | |
| | Totale | kg | 3.097,600 | 1,00 | 3.097,60 |
| 52995 BA.DE.A.5 33.A | Rimozione d'opera di elementi strutturali di acciaio comprese le rotaie e i profilati in genere. Travi di ripartizione Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 31438,88 | | | | |
| | | | 31.438,880 | | |
| | Totale | kg | 31.438,880 | 0,03 | 943,17 |
| 60905 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi SPALLA A - 9 * 28 * (0,75^2*3,1416) PILA 1 - 9 * 20 * (0,75^2*3,1416) OPERE PROVVISORIALI | | | | |
| | | | 446,04 | | |
| | | | 318,60 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI17 - VI17 (ex VI09) - Singolo Binario

VI17A - da SPA a P1 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---------------------------------------|---|------------|------------|--------|-------------------|
| 42441 BA.PD.A.3 03.B | SPALLA A 81 * 17 * (0,25^2*3,1416) | | 275,40 | | |
| | PILA 1 81 * 17 * (0,25^2*3,1416) | | 275,40 | | |
| | Totale | m³ | 1.315,44 | 0,26 | 342,01 |
| 42440 BA.PD.A.3 05.D | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro del diametro est. non inferiore a 500 mm | | | | |
| | OPERE PROVVISORIALI | | | | |
| | SPALLA A 81 * 17 | | 1.377,00 | | |
| | PILA 1 81 * 17 | | 1.377,00 | | |
| | Totale | m | 2.754,00 | 55,88 | 153.893,52 |
| 45020 BA.PD.A.3 19.A | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro, del diametro non inferiore a 1500 mm | | | | |
| | SPALLA A 9 * 28 | | 252,00 | | |
| | PILA 1 9 * 20 | | 180,00 | | |
| | Totale | m | 432,00 | 221,96 | 95.886,72 |
| 45030 FA.OM.A.1001.B | Formazione di colonne di terreno consolidato, del diametro reso di almeno 50 cm | | | | |
| | Spalla A 144 * 17 | | 2.448,00 | | |
| | PILA 1 144 * 17 | | 2.448,00 | | |
| | Totale | m | 4.896,00 | 41,11 | 201.274,56 |
| 45040 FA.OM.A.2001.A | Acciaio in profilati, della qualità S 275, lavorato per carpenteria metallica in genere. | | | | |
| | Travi di ripartizione | | | | |
| | travi HEB 400 kg/ml 155.00 | | | | |
| | Spalla A 2 * (4*11) * 155 | | 13.640,000 | | |
| | Pila 1 (4*11,50) * 155 | | 7.130,000 | | |
| | Puntoni diam.mm.254 s.mm.20 kg/ml 115.00 | | | | |
| | Spalla A (2*4) * 5,66 * 115 | | 5.207,200 | | |
| | Pila 1 4 * 5,66 * 115 | | 2.603,600 | | |
| | Totale parziale | kg | 28.580,800 | | |
| | 10% per pezzi speciali, saldature, bullonature etc etc (10%) * 28580,8 | | | | |
| Totale generale | kg | 31.438,880 | | | |
| | Totale | kg | 31.438,880 | 1,80 | 56.589,98 |
| 45040 FA.OM.A.2001.A | Posa in opera di elementi in acciaio di cui alle voci FA.OM.A.1001 - FA.OM.A.1002 | | | | |
| | Travi di ripartizione | | | | |
| | Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 31438,88 | | 31.438,880 | | |
| | Totale | kg | 31.438,880 | 0,99 | 31.124,49 |
| Totale VI2 - Pali o pozzi Euro | | | | | 731.988,02 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI17 - VI17 (ex VI09) - Singolo Binario

VI17A - da SPA a P1 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|--|--------|-----------|
| 42570 BA.CZ.A.3 01.A | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C12/15 N/mm2 SPALLA A (12+0,4) * (12+0,4) * 0,20 PILA 1 12,40 * 12,40 * 0,20 Totale | m ³ | 30,75 30,75 61,50 | 80,31 | 4.939,07 |
| 42580 BA.CZ.A.3 01.E | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C28/35 N/mm2 SPALLA A 12 * 12 * 2 PILA 1 12 * 12 * 3 Totale | m ³ | 288,00 432,00 720,00 | 109,75 | 79.020,00 |
| 42590 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. vedi quantità art BA.CZ.A.3 01.E 720 Totale | m ³ | 720,00 720,00 | 5,39 | 3.880,80 |
| 42610 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e simili SPALLA A 4 * 12 * 2 PILA 1 4 * 12 * 3 Totale | m ² | 96,00 144,00 240,00 | 10,09 | 2.421,60 |
| 42600 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. SPALLA A - 110 kg/mc 110 * 12 * 12 * 2 PILA 1 - 140 kg/mc 140 * 12 * 12 * 3 Totale | kg | 31.680,000 60.480,000 92.160,000 | 1,00 | 92.160,00 |
| 42540 BA.MT.A.3 29.A | Riempitivi vari e sistemazione superficiale con regolarizzazione delle pendenze, con terre provenienti dagli scavi quantità scavi (vedi quantità BA.MT.C.0101.A) 4026,57 a dedurre volume fondazioni interrante quantità art BA.CZ.A.3 01.A -1 * 87,39 quantità art BA.CZ.A.3 01.E -1 * 961 a dedurre volume elevazioni interrante -1 * 660,40 Totale | m ³ | 4.026,57 -87,39 -961,00 -660,40 2.317,78 | 0,90 | 2.086,00 |
| 36940 BA.MT.A.3002.A | Scavo di fondazione in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi SPALLA A ((283,66+176,63)*2,26)/2 DA PILA 1 ((671,05+201,64)*3,4)/2 Totale | m ³ | 520,13 1.483,57 2.003,70 | 3,42 | 6.852,65 |
| 42490 BA.MT.A.3003.A | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi fino alla profondità di 2 m SPALLA A (scavo tra palancole) 139,24 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 40 * 0,25 * 2 PILA 1 (scavo tra palancole) 153,80 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 43 * 0,25 * 2 Totale | m ³ | 278,48 20,00 307,60 21,50 627,58 | 3,27 | 2.052,19 |
| 42500 BA.MT.A.3003.B | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 2 m e fino a 4 m SPALLA A (scavo tra palancole) 139,24 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 40 * 0,25 * 2 PILA 1 (scavo tra palancole) 153,80 * 2 Totale | m ³ | 278,48 20,00 307,60 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI17 - VI17 (ex VI09) - Singolo Binario

VI17A - da SPA a P1 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------------------|---|----------------|-----------|--------|-------------------|
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 43 * 0,25 * 2 | | 21,50 | | |
| | Totale | m ³ | 627,58 | 3,76 | 2.359,70 |
| 42510 BA.MT.A.3003.C | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 4 m e fino a 6 m | | | | |
| | SPALLA A (scavo tra palancole) 139,24 * 2 | | 278,48 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 40 * 0,25 * 2 | | 20,00 | | |
| | PILA 1 (scavo tra palancole) 153,80 * 1,21 | | 186,10 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 43 * 0,25 * 1,21 | | 13,01 | | |
| | Totale | m ³ | 497,59 | 5,14 | 2.557,61 |
| 42520 BA.MT.A.3003.D | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 6 m e fino a 8 m | | | | |
| | SPALLA A (scavo tra palancole) 139,24 * 1,81 | | 252,02 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 40 * 0,25 * 1,81 | | 18,10 | | |
| | Totale | m ³ | 270,12 | 5,92 | 1.599,11 |
| 54455 BA.MT.A.3107.A | Fornit.e posa in opera di misto cement.da cava,gettato e costipato in opera in strati di spess<50 cm,con caratter.indicate nel Capit.Op.Civ.con cemento>4 | | | | |
| | SPALLA A | | | | |
| | interno (escluso SubBallast e Supercompattato) | | | | |
| | 6,90 * 7,80 * (10,95-(0,3+0,12)) | | 566,72 | | |
| | dente esterno 1su1 per rilev. h>4m | | | | |
| | ((((1,00+4,00)/2)) * 9,70 * 3,00 | | 72,75 | | |
| | Totale | m ³ | 639,47 | 43,81 | 28.015,18 |
| 42530 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi | | | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3002.A 2003,7 | | 2.003,70 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.A 627,58 | | 627,58 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.B 627,58 | | 627,58 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.C 497,59 | | 497,59 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.D 270,12 | | 270,12 | | |
| | Totale | m ³ | 4.026,57 | 0,26 | 1.046,91 |
| Totale VI3 - Fondazioni Euro | | | | | 228.990,82 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI17 - VI17 (ex VI09) - Singolo Binario

VI17A - da SPA a P1 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI4 - Spalle

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|-----------|--------|-----------|
| 37040 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 Spalla A Da quota +149.00 a +157.21 parete + muri d'ala 38,50 * 8,21 Da quota +157.21 a +159.46 parete + muri d'ala 21,18 * 2,25 ringrosso paraghiaia 9,70 * 0,17 * (1/2*(0,25+0,08)) Soletta copertura tra muri d'ala (6,80+0,67) * 3,79 Totale parziale | | | | |
| | | m ³ | 316,09 | | |
| | | | 47,66 | | |
| | | | 0,28 | | |
| | | | 28,31 | | |
| | | m ³ | 392,34 | | |
| | | m ³ | 392,34 | 121,28 | 47.583,00 |
| 37050 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. Spalla A Elevazione Quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 392,34 Totale | | | | |
| | | | 392,34 | | |
| | | m ³ | 392,34 | 5,39 | 2.114,71 |
| 44660 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e simili Spalla A Soletta copertura tra muri d'ala Marciapiedi e parabalast - sponde 2 * (6,8+0,67) * (0,19+0,72+0,72) Totale | | | | |
| | | | 24,35 | | |
| | | m ² | 24,35 | 10,09 | 245,69 |
| 37070 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 Spalla A Da quota +149.00 a +153.00 49,39 * 4 Totale | | | | |
| | | | 197,56 | | |
| | | m ² | 197,56 | 13,46 | 2.659,16 |
| 37080 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 Spalla A Da quota +153.00 a +157.00 49,39 * 4 Totale | | | | |
| | | | 197,56 | | |
| | | m ² | 197,56 | 16,40 | 3.239,98 |
| 44650 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 Spalla A Da quota +157.00 a +157.21 49,39 * 0,21 da quota +157.21 a +159.46 47,62 * 2,25 ringrosso muro paraghiaia 2 * 0,17 * (1/2*(0,32+0,15)) Intradosso soletta copertura 6,80 * 7,30 sponde laterali soletta 2 * (6,8+0,67) * 0,48 sponde frontali soletta 2 * 3,79 Totale | | | | |
| | | | 10,37 | | |
| | | | 107,15 | | |
| | | | 0,08 | | |
| | | | 49,64 | | |
| | | | 7,17 | | |
| | | | 7,58 | | |
| | | m ² | 181,99 | 18,53 | 3.372,27 |
| 37060 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. Spalla A Elevazione - Incidenza kg/mc 120.00 | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI17 - VI17 (ex VI09) - Singolo Binario

VI17A - da SPA a P1 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI4 - Spalle

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|---|------|------------|--------|-------------------|
| | Quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 120 * 392,34 | | 47.080,800 | | |
| | Totale | kg | 47.080,800 | 1,00 | 47.080,80 |
| | Totale VI4 - Spalle Euro | | | | 106.295,61 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI17 - VI17 (ex VI09) - Singolo Binario

VI17A - da SPA a P1 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI5 - Pile

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------------|--|----------------|--------------------------|--------|------------------|
| 37090 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 Pila 01 Parte inferiore pila cava (27,52-7,48-7,48) * 5,9 Totale | m ³ | 74,10 74,10 | 121,28 | 8.986,85 |
| 37100 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. Pila 01 Quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 74,1 Totale | m ³ | 74,10 74,10 | 5,39 | 399,40 |
| 37120 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 Pila 01 Parte inferiore pila cava Esterno 22,44 * 4 Intermo 2 * 10,51 * 4 Totale | m ² | 89,76 84,08 173,84 | 13,46 | 2.339,89 |
| 37130 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 Pila 01 Parte inferiore pila cava Esterno 22,44 * 1,9 Intermo 2 * 10,51 * 1,9 Totale | m ² | 42,64 39,94 82,58 | 16,40 | 1.354,31 |
| 37110 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. Pila 01 Elevazione kg/mc. 180 Quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 180 * 74,1 Totale | kg | 13.338,000 13.338,000 | 1,00 | 13.338,00 |
| Totale VI5 - Pile Euro | | | | | 26.418,45 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI17 - VI17 (ex VI09) - Singolo Binario

VI17A - da SPA a P1 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI6 - Pulvini

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|-----------|--------|------------------|
| 60545 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 PILA 1 27,52 * 2,00 | | 55,04 | | |
| | Totale | m ³ | 55,04 | 121,28 | 6.675,25 |
| 60555 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. Vedi quantità art. BA.CZ.A.3 02.F 55,04 | | 55,04 | | |
| | Totale | m ³ | 55,04 | 5,39 | 296,67 |
| 60575 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 PILA 1 22,44 * 2,00 fondello 2 * 7,50 | | 44,88 | | |
| | | | 15,00 | | |
| | Totale | m ² | 59,88 | 16,40 | 982,03 |
| 60565 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. incidenza pile cilindriche 180 kg/mc Vedi quantità art. BA.CZ.A.3 02.F 180 * 55,04 | | 9.907,200 | | |
| | Totale | kg | 9.907,200 | 1,00 | 9.907,20 |
| | Totale VI6 - Pulvini Euro | | | | 17.861,15 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI17 - VI17 (ex VI09) - Singolo Binario

VI17A - da SPA a P1 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI7 - Apparecchi di appoggio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|---|------|--------------------------------|-----------|------------------|
| 13390 BA.OP.A.3106.A | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio di tipo multidirezionale in acciaio teflon, per ogni KN di carico nominale verticale APPOGGI MULTIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 7000kN ----- LATO MOBILE (n° app. x n° imp. x kN) 2 * 1 * 7000 Totale | kn | 14.000,00 <hr/> 14.000,00 | 0,46 | 6.440,00 |
| 13370 VAT.RS3E.A01.0 9.0005 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo VINCOLO MECCANICO, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcato a singolo binario a sez. mista in Acc/Cls. L=40m - Lc=38,0m" IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40m DISPOSITIVO MECCANICO DATI CARICO ORIZZONTALE TRASVERSALE - Ht = 4000kN ----- LATO FISSO (n° app. x n° imp.) 1 * 1 LATO MOBILE (n° app. x n° imp.) 1 * 1 Totale | Cad | 1,00 1,00 <hr/> 2,00 | 5.412,00 | 10.824,00 |
| 13380 VAT.RS3E.A01.0 9.0006 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo UNIDIREZIONALE, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcato a singolo binario a sez. mista in Acc/Cls. L=40m - Lc=38,0m " IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40m APPOGGI UNIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V =7000kN CARICO ORIZZONTALE TRASVERSALE- Ht =4000kN ----- LATO FISSO (n° app. x n° imp.) 2 * 1 Totale | Cad | 2,00 <hr/> 2,00 | 14.224,00 | 28.448,00 |
| Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro | | | | | 45.712,00 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI17 - VI17 (ex VI09) - Singolo Binario

VI17A - da SPA a P1 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-----------------------------------|--|----------------|-----------|--------|---------|
| 13400 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | |
| | CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI PER PILA | | | | |
| | DATI LATO ACC./CLS. | | | | |
| | 4 BAGGIOLI INTEGRATI | | 2,03 | | |
| | 4 * 1,50 * 1,35 * 0,25 | | | | |
| | 2 RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | 1,41 | | |
| | 2 * 1,50 * ((0,73+0,60)/2) * 0,70 | | | | |
| | 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. | | 3,54 | | |
| | 2 * 3,40 * 0,65 * 0,80 | | | | |
| | Totale parziale | m ³ | 6,98 | | |
| A dedurre | | | -6,98 | | |
| 6,98 | | | | | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI pila 1 | | | 6,98 | | |
| 1 * 6,98 | | | | | |
| Totale | m ³ | 6,98 | | 121,28 | 846,53 |
| 13500 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | |
| | BAGGIOLI INTEGRATO AL RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. | | | | |
| | SPALLA "A" | | 0,84 | | |
| | 2 * 1,23 * 1,36 * 0,25 | | | | |
| | 2 * (1,20+0,65) * 1,18 * 0,70 | | 3,06 | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | |
| | SPALLA "A" | | 1,99 | | |
| 2 * 2,84 * 0,50 * 0,70 | | | | | |
| Totale | m ³ | 5,89 | | 121,28 | 714,34 |
| 13410 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. | | | | |
| | ARMATURA ELEVAZIONE BAGGIOLI E RITEGNI PILA | | | | |
| | vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F | | 6,98 | | |
| 6,98 | | | | | |
| Totale | m ³ | 6,98 | | 5,39 | 37,62 |
| 13510 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. | | | | |
| | ARMATURE ELEVAZIONE BAGGIOLI E RITEGNI SPALLE | | | | |
| | vedi RIF.ART - BA.CZ.A.3 02.F | | 5,89 | | |
| 5,89 | | | | | |
| Totale | m ³ | 5,89 | | 5,39 | 31,75 |
| 13430 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 | | | | |
| | CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI PER PILA | | | | |
| | DATI LATO ACC./CLS. | | | | |
| | 4 BAGGIOLI INTEGRATI | | 2,85 | | |
| | 4 * ((1,50+1,35)) * 0,25 | | | | |
| | 2 RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | 2,10 | | |
| | 2 * 1,50 * 0,70 | | | | |
| | 2 * ((0,73+0,60)/2) * 0,70 | | 0,94 | | |
| 2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI17 - VI17 (ex VI09) - Singolo Binario

VI17A - da SPA a P1 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|---|---|-----------|-----------|--------|----------|--------|
| 13530 BA.CZ.A.3 05.C | 2 * 3,40 * 0,65 * 0,80 | | 3,54 | | | |
| | 4 * 0,65 * 0,80 | | 2,08 | | | |
| | Totale parziale | m² | 11,51 | | | |
| | A dedurre | | | | | |
| | 11,51 | | -11,51 | | | |
| | A sommare | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI | | | | | |
| | P1 | | | | | |
| | 1 * 11,51 | | | 11,51 | | |
| Totale | m² | 11,51 | | 18,53 | 213,28 | |
| 13420 BA.CZ.A.3 09.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 | | | | | |
| | BAGGIOLI INTEGRATO AL RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. | | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | | |
| | 2 * (1,23+1,36) * 0,25 | | 1,30 | | | |
| | 2 * (1,20+0,65) * 0,70 | | 2,59 | | | |
| | 2 * 1,18 * 0,70 | | 1,65 | | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | | |
| | 2 * (0,50+2,84+0,50) * 0,70 | | 5,38 | | | |
| | Totale | m² | 10,92 | | 18,53 | 202,35 |
| 13420 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | | | | | |
| | ARMATURE BAGGIOLI E RITEGNI PILA - INCIDENZA 300kg/m3 | | | | | |
| | ----- vedi rif. art. - BA.CZ.A.3 02.F | | | | | |
| | 6,98 * 300 | | 2.094,000 | | | |
| Totale | kg | 2.094,000 | | 1,00 | 2.094,00 | |
| 13520 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | | | | | |
| | ARMATURE BAGGIOLI E RITEGNI SPALLA - INCIDENZA 300kg/m3 | | | | | |
| | ----- SPALLA "A" | | | | | |
| | 5,89 * 300 | | 1.767,000 | | | |
| Totale | kg | 1.767,000 | | 1,00 | 1.767,00 | |
| 13470 BA.CZ.A.3 16.A | Fornitura e posa in opera di malte reoplastiche | | | | | |
| | INGHISAGGIO | | | | | |
| | RITEGNO TRASVERSALE IN C.A | | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (1000*0,03) | | 12,60 | | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 1 * (1000*0,03) | | 30,00 | | | |
| | PILA 1 | | | | | |
| | RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. | | | | | |
| LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*1) * 0,50 * 0,92 * (1000*0,03) | | 55,20 | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI17 - VI17 (ex VI09) - Singolo Binario

VI17A - da SPA a P1 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|--|---|-----------------|-----------|--------|------------------|
| 13460 BA.OP.A.3 06.A | RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*1) * 0,50 * 1,11 * (1000*0,03) | | 66,60 | | |
| | Totale | dm ³ | 164,40 | 0,80 | 131,52 |
| 13480 BA.OP.A.3 07.A | Fornitura e posa in opera dei dispositivi di ancoraggio dei ritegni antisismici LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO PER RITEGNO RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. SPALLA "A" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (7850*0,01) | | 32,970 | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "A" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 1 * (7850*0,01) | | 78,500 | | |
| 13480 BA.OP.A.3 07.A | PILA 1 RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*1) * 0,50 * 0,92 * (7850*0,01) | | 144,440 | | |
| | RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*1) * 0,50 * 1,11 * (7850*0,01) | | 174,270 | | |
| Totale | Fornitura e posa in opera di cuscinetti di appoggio elastomerici armati | kg | 430,180 | 3,91 | 1.682,00 |
| 13490 BA.OP.A.3 07.C | CUSCINETTI NEOPRENE ARMATO SPALLA "A" 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 11,55 | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "A" 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 11,55 | | |
| 13490 BA.OP.A.3 07.C | PILA 1 RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. ((2+2)*1) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 23,10 | | |
| | RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. ((2+2)*1) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 23,10 | | |
| Totale | Sovrapprezzo per apparecchi d'appoggio elastomerici aventi una dimensione inferiore a 10 dmc. | dm ³ | 69,30 | 62,14 | 4.306,30 |
| 13490 BA.OP.A.3 07.C | CUSCINETTI IN GOMMA ELASTOMERICA ARMATA PER RITEGNO Ritegno longitudinale centrale su Spalle e pile DATI ----- RIF.ART. BA.OP.A.3 07.A 69,30 | | 69,30 | | |
| | Totale | dm ³ | 69,30 | 18,64 | 1.291,75 |
| Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro | | | | | 13.318,44 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI17 - VI17 (ex VI09) - Singolo Binario

VI17A - da SPA a P1 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|--|--------|-----------|
| 13570 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES ----- DATI GENERALI LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE NETTA SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=4.00 m^2 Lunghezza totale Lu=39.85m PREDALLE CENTRALI - La=3.65 sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.80 sp. 5cm ----- GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO 1 * 39,85 * 4,25 PREDALLES 1 * 39,85 * (2,80+3,05+2,80) * 0,05 Totale parziale A dedurre 186,60 A sommare ----- CALCOLO GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES 1 * 186,60 Totale | m³ | 169,36 17,24 186,60 -186,60 186,60 186,60 | 121,28 | 22.630,85 |
| 13575 BA.CZ.A.3 02.G | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C35/45 N/mm2 VELETTE ----- DATI GENERALI VELETTE - H=1.01m sp. 9cm ----- VELETTE 2 * 39,85 * 0,09 * 1,01 Totale parziale A dedurre 7,24 A sommare ----- CALCOLO VELETTE 1 * 7,24 Totale | m³ | 7,24 7,24 -7,24 7,24 7,24 | 129,90 | 940,48 |
| 13590 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE vedi ART.RIF - BA.CZ.A.3 02.F 193,84 Totale | m³ | 193,84 193,84 | 5,39 | 1.044,80 |
| 13600 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40.00 CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI17 - VI17 (ex VI09) - Singolo Binario

VI17A - da SPA a P1 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISIVE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|-------------|--------|-----------|
| | <p>-----</p> <p>DATI GENERALI SEZIONE SOLETTA IN MEZZERIA H=44cm LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=4.25 m² Lunghezza totale Lu=39.85m PREDALLE CENTRALI - La=3.05m sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.80 sp. 5cm VELETTE - H=1.01m sp. 9cm</p> <p>-----</p> <p>CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO FRONTALI 2 * 4,25 MURETTI PARABALLAST 2 * 39,85 * (2*0,75) PREDALLES 1 * 39,85 * ((2,80+3,05+2,80)+(6*0,05)) VELETTE 2 * 39,85 * (2*(0,09+1,01))</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 660,05 A sommare</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE SPA-P1 1 * 660,05</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | | | | |
| | | m ² | 8,50 | | |
| | | | 119,55 | | |
| | | | 356,66 | | |
| | | | 175,34 | | |
| | | m ² | 660,05 | | |
| | | | -660,05 | | |
| | | | 660,05 | | |
| | | m ² | 660,05 | 18,53 | 12.230,73 |
| 13580 BA.CZ.A.3 09.B | <p>Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C.</p> <p>IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40.00 ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE</p> <p>-----</p> <p>DATI GENERALI INCIDENZA ARMATURA SOLETTA 200kg/m3 INCIDENZA ARMATURA PREDALLES 60kg/m3 INCIDENZA ARMATURA VELETTA 20kg/m3</p> <p>-----</p> <p>GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO 200 * 39,85 * 4,00 PREDALLES 60 * 39,85 * (2,80+3,05+2,80) * 0,05 VELETTE 20 * (2*39,85) * 0,09 * 1,01</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 33059,003 A sommare</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE 1 * 33059,003</p> | | | | |
| | | kg | 31.880,000 | | |
| | | | 1.034,108 | | |
| | | | 144,895 | | |
| | | kg | 33.059,003 | | |
| | | | -33.059,003 | | |
| | | | 33.059,003 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI17 - VI17 (ex VI09) - Singolo Binario

VI17A - da SPA a P1 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|-------------------------|---|------|--|--------|-----------|--|
| | Totale | kg | 33.059,003 | 1,00 | 33.059,00 | |
| 13630 BA.OP.A.3 10.A | Fornitura e posa in opera di coprigiunto trasver sale impermeabile e dielettrico, per escursioni orizzontali fino a 30 mm GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 vasca FS in asse spalla 1 * 4,50 in asse pila 1 * 4,50 | | 4,50 4,50 | | | |
| | Totale | m | 9,00 | 255,89 | 2.303,01 | |
| 13640 BA.OP.A.3 10.B | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre i 30 mm GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 vasca FS in asse spalla 1 * 4,50 * ((130+130-30)) in asse pila 1 * 4,50 * ((130+130-30)) | | 1.035,00 1.035,00 | | | |
| | Totale | m | 2.070,00 | 1,62 | 3.353,40 | |
| 13650 BA.OP.A.3 11.A | Fornitura e posa in opera di piattabanda dielettrica per muretti laterali paraballast e marciapiedi, per escursioni fino a 30 mm PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse spalla muretti paraballast ((2)*1) * 1,50 camminamento+cordoli ((2)*1) * ((1,78+0,82)) in asse pila muretti paraballast ((2)*1) * 1,50 camminamento+cordoli ((2)*1) * ((1,78+0,82)) | | 3,00 3,00 5,20 | | | |
| | Totale | m | 16,40 | 58,32 | 956,45 | |
| 13660 BA.OP.A.3 11.B | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre 30 mm PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI17 - VI17 (ex VI09) - Singolo Binario

VI17A - da SPA a P1 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|---|------|-----------|--------|------------------|
| 13670 BA.OP.A.3 12.A | in asse spalla muretti parballast $((2)*1) * 1,50 * ((130+130-30))$ | | 690,00 | | |
| | camminamento+cordoli $((2)*1) * ((1,78+0,82)) * ((130+130-30))$ | | 1.196,00 | | |
| | in asse pila muretti parballast $((2)*1) * 1,50 * ((130+130-30))$ | | 690,00 | | |
| | camminamento+cordoli $((2)*1) * ((1,78+0,82)) * ((130+130-30))$ | | 1.196,00 | | |
| | Totale | m | 3.772,00 | 0,17 | 641,24 |
| | Fornitura e posa in opera di scossalina , dello spessore non inferiore a 2 mm | | | | |
| | SCOSSALINA GIUNTI D'IMPALCATO DATI Larghezza Impalcato La=9.70 | | | | |
| | in asse spalla 1 * 9,70 | | 9,70 | | |
| | in asse pila 1 * 9,70 | | 9,70 | | |
| | Totale | m | 19,40 | 35,56 | 689,86 |
| Totale VIA - Soletta di completamento Euro | | | | | 77.849,82 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI17 - VI17 (ex VI09) - Singolo Binario

VI17A - da SPA a P1 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|---------------------------------|--|----------------|----------------|-----------|----------|--|
| 13730 BA.CZ.C.1103.E | Fornitura di cunicoli per la protezione di cavi a due gole da 140 e 180 mm, di profondità interna 400 mm con fondo a spessore maggiorato, per viadotto o g | | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | 1 PER BINARIO AREA SEZIONE CANALETTA A=0.0841m ² | | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=40m | | | | | |
| | 1 * 40 | | | 40,00 | | |
| | Totale parziale | | m | 40,00 | | |
| | A dedurre | | | | | |
| | 40 | | | -40,00 | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | | |
| 1 * 40 | | | 40,00 | | | |
| Totale | | m | 40,00 | 31,15 | 1.246,00 | |
| 13740 BA.CZ.C.2101.K | Posa in opera di cunicoli in cemento delle dimensioni di 400x100 mm. | | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | VEDI RIF. ART. BA.CZ.C.1103.E | | | | | |
| 40 | | | 40,00 | | | |
| Totale | | m | 40,00 | 14,20 | 568,00 | |
| 13700 BA.OP.A.3 18.A | Strato protettivo in conglomerato bituminoso dello spessore non inferiore a 5 cm | | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE CON STRATO DI CONGLOMERATO BITUMINOSO VASCA (50mm) | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=40.00m | | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =4.60m 1 * 40,0 * 4,60 | | | 184,00 | | |
| | Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 40 * (1,93+1,93) | | | 154,40 | | |
| | Totale parziale | | m ² | 338,40 | | |
| | A dedurre | | | | | |
| | 338,40 | | | -338,40 | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA | | | | | | |
| 1 * 338,40 | | | 338,40 | | | |
| Totale | | m ² | 338,40 | 5,92 | 2.003,33 | |
| 13760 BA.OP.A.3 20.A | Fornitura e posa in opera di profilati di acciaio per parapetti, mensole e simili | | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=40m | | | | | |
| | IPE 100 p=8,1 kg/m, 1 MONTANTE OGNI 1.50m PER LATO (2*8,1) * (40/1,5) * 1,05 | | | 453,606 | | |
| | PIASTRA DI BASE 200x150x10 p=2,36 kg (2*2,36) * (40/1,5) | | | 125,868 | | |
| | PIASTRA DI BASE CON FUNZIONE DI PARAPIEDE 200x5mm p=7,85 kg/m (2*7,85) * 40 | | | 628,000 | | |
| | Totale parziale | | kg | 1.207,474 | | |
| | 10% per bulloni, tirafondi e saldature 1207,474*10% | | | 120,747 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI17 - VI17 (ex VI09) - Singolo Binario

VI17A - da SPA a P1 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|------------|--------|----------|
| | Totale generale | kg | 1.328,221 | | |
| | A dedurre 1328,221 | | -1.328,221 | | |
| | A sommare ----- | | | | |
| | PARAPETTI PER IMPALCATO 1 * 1328,221 | | 1.328,221 | | |
| | Totale | kg | 1.328,221 | 1,95 | 2.590,03 |
| 13770 BA.OP.A.3 21.A | Fornitura e posa in opera di tubi di acciaio doppiamente zincati a caldo per parapetti, mensole e simili PARAPETTO PER IMPALCATO ----- DATI Lunghezza Impalcato Lu=40m 4 TUBI D=42,4 sp 2,9 p=2,35 kg/m PER LATO (2*4*2,35) * 40 | | 752,000 | | |
| | Totale parziale | kg | 752,000 | | |
| | 10% per bulloni, e saldature 752*10% | | 75,200 | | |
| | Totale generale | kg | 827,200 | | |
| | A dedurre 827,20 | | -827,200 | | |
| | A sommare ----- | | | | |
| | PARAPETTI PER IMPALCATO 1 * 827,20 | | 827,200 | | |
| | Totale | kg | 827,200 | 2,11 | 1.745,39 |
| 13680 BA.OP.A.3107.A | Impermeabilizzazione di impalcato a mezzo di manto impermeabile sintetico eseguito con membrana : per 3 mm di spessore IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm ----- DATI Lunghezza Impalcato Lu=40.00m Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =4.60m 40 * 4,60 Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 40 * (1,93+1,93) | | 184,00 | | |
| | Totale parziale | m² | 338,40 | | |
| | A dedurre 338,40 | | -338,40 | | |
| | A sommare ----- | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm 1 * 338,40 | | 338,40 | | |
| | Totale | m² | 338,40 | 20,45 | 6.920,28 |
| 13690 BA.OP.A.3107.B | Sovraprezzo alla precedente sottovoce A per ogni mm in più richiesto rispetto allo spessore di 3 mm IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm ----- DATI Lunghezza Impalcato Lu=40.00m Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =4.60m 1 * 40,0 * 4,60 Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 40 * (1,93+1,93) | | 184,00 | | |
| | Totale parziale | m² | 338,40 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI17 - VI17 (ex VI09) - Singolo Binario

VI17A - da SPA a P1 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-----------------------------------|--|----------------|-----------|--------|----------|
| 13720 IT.TU.E.3002.E | A dedurre 338,40 A sommare ----- IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm 1 * 338,40 | m ² | -338,40 | 3,84 | 1.299,46 |
| | Totale | | 338,40 | | |
| | | | 338,40 | | |
| | | | | | |
| 13750 SS.CE.C.3102.B | Fornitura e posa in opera di tubazione in PVC -U conforme alla norma UNI EN 1401-1 - diametro esterno 250 mm. TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 ----- DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI Lunghezza Impalcato Lu=40m SOTTO SOLETTA - DN250 2 * 40 DISCENDENTE SULLE PILE - DN250 2 * 10 | m | 80,00 | 25,65 | 2.565,00 |
| | Totale parziale | | 20,00 | | |
| | | | 100,00 | | |
| | | | | | |
| 13710 VAT.RS3E.A01.0 9.0017 | A dedurre 100 A sommare ----- TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 1 * 100 | m | -100,00 | 16,14 | 430,29 |
| | Totale | | 100,00 | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| 13710 VAT.RS3E.A01.0 9.0017 | Fornitura e posa in opera in corrispondenza dei muretti paraballast di tubo 140x140 sp. 3 mm provvisto di griglia e rete in acciaio keller. TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT ----- DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=40m 2 * (40/3) | Cad | 26,66 | 16,14 | 430,29 |
| | Totale parziale | | 26,66 | | |
| | | | -26,66 | | |
| | | | | | |
| 13710 VAT.RS3E.A01.0 9.0017 | A dedurre 26,66 A sommare ----- TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT 1 * 26,66 | Cad | 26,66 | 16,14 | 430,29 |
| | Totale | | 26,66 | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| 13710 VAT.RS3E.A01.0 9.0017 | Fornitura e posa in opera pluviale flangiato in PVC DN160 (L=0,50 m) grigliato metallico zincato a caldo (250x250mm) controtelaio speciale zincato costituito da: controtelaio e di manicotto flangiato - Tipo "mexicano" per innesto del pluviale PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA ----- DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=40m 2 * (40/3) | Cad | 26,66 | 16,14 | 430,29 |
| | Totale parziale | | 26,66 | | |
| | | | | | |
| | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI17 - VI17 (ex VI09) - Singolo Binario

VI17A - da SPA a P1 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|---|------|-----------|--------|------------------|
| | A dedurre 26,66 | | -26,66 | | |
| | A sommare ----- | | | | |
| | PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA 1 * 26,66 | | 26,66 | | |
| | Totale | Cad | 26,66 | 21,54 | 574,26 |
| | Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro | | | | 19.942,04 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI17 - VI17 (ex VI09) - Singolo Binario

VI17B - SPB + (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISIVE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|-------------|--------|------------|
| 53045 BA.CZ.A.3 01.A | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C12/15 N/mm2 CORDOLO PARATIE 80x40 SPALLA B 48,4 * (0,8+0,1+0,1) * 0,1 | | 4,84 | | |
| | Totale | m ³ | 4,84 | 80,31 | 388,70 |
| 53055 BA.CZ.A.3 01.E | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C28/35 N/mm2 CORDOLO PARATIE 80x40 SPALLA B 48,4 * ,8 * 0,4 | | 15,49 | | |
| | Totale | m ³ | 15,49 | 109,75 | 1.700,03 |
| 53065 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. CORDOLO PARATIE 80x40 SPALLA B 48,4 * ,8 * 0,4 | | 15,49 | | |
| | Totale | m ³ | 15,49 | 5,39 | 83,49 |
| 53085 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e simili CORDOLO PARATIE 80x40 SPALLA B 2 * 48,4 * 0,4 | | 38,72 | | |
| | Totale | m ² | 38,72 | 10,09 | 390,68 |
| 53025 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. SPALLA B - 150 kg/mc 9 * 28 * (0,75^2*3,1416) * 150 OPERE PROVVISORIALI SPALLA B 81 * 17 * (0,25^2*3,1416) * 150 | | 66.792,600 | | |
| | | | 40.483,800 | | |
| | Totale | kg | 107.276,400 | 1,00 | 107.276,40 |
| 53075 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. CORDOLO PARATIE 80x40 - 100 kg/mc SPALLA B 100 * 48,4 * ,8 * 0,4 | | 1.548,800 | | |
| | Totale | kg | 1.548,800 | 1,00 | 1.548,80 |
| 53125 BA.DE.A.5 33.A | Rimozione d'opera di elementi strutturali di acciaio comprese le rotaie e i profilati in genere. Travi di ripartizione Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 10365,960 | | 10.365,960 | | |
| | Totale | kg | 10.365,960 | 0,03 | 310,98 |
| 60915 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi SPALLA B - 9 * 28 * (0,75^2*3,1416) OPERE PROVVISORIALI SPALLA B 81 * 17 * (0,25^2*3,1416) | | 446,04 | | |
| | | | 275,40 | | |
| | Totale | m ³ | 721,44 | 0,26 | 187,57 |
| 53015 BA.PD.A.3 03.B | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro del diametro est. non inferiore a 500 mm OPERE PROVVISORIALI SPALLA B 81 * 17 | | 1.377,00 | | |
| | Totale | m | 1.377,00 | 55,88 | 76.946,76 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI17 - VI17 (ex VI09) - Singolo Binario

VI17B - SPB + (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---------------------------------------|--|------|------------|--------|-------------------|
| 53005 BA.PD.A.3 05.D | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm ² , scavati per il sostegno del foro, del diametro non inferiore a 1500 mm SPALLA B 9 * 28 | | 252,00 | | |
| | Totale | m | 252,00 | 221,96 | 55.933,92 |
| 53095 BA.PD.A.3 19.A | Formazione di colonne di terreno consolidato, del diametro reso di almeno 50 cm Spalla B 144 * 17 | | 2.448,00 | | |
| | Totale | m | 2.448,00 | 41,11 | 100.637,28 |
| 53105 FA.OM.A.1001.B | Acciaio in profilati, della qualità S 275, lavorato per carpenteria metallica in genere. Travi di ripartizione travi HEB 400 kg/ml 155.00 Spalla B (4*11,00) * 155 Puntoni diam.mm.254 s.mm.20 kg/ml 115.00 Spalla B 4 * 5,66 * 115 | | 6.820,000 | | |
| | Totale parziale | kg | 9.423,600 | | |
| | 10% per pezzi speciali, saldature, bullonature etc etc (10%) * 9423,600 | | 942,360 | | |
| | Totale | kg | 10.365,960 | 1,80 | 18.658,73 |
| 53115 FA.OM.A.2001.A | Posa in opera di elementi in acciaio di cui alle voci FA.OM.A.1001 - FA.OM.A.1002 Travi di ripartizione Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 10365,960 | | 10.365,960 | | |
| | Totale | kg | 10.365,960 | 0,99 | 10.262,30 |
| Totale VI2 - Pali o pozzi Euro | | | | | 374.325,64 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI17 - VI17 (ex VI09) - Singolo Binario

VI17B - SPB + (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|------------|--------|-----------|
| 53205 BA.CZ.A.3 01.A | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C12/15 N/mm2 SPALLA B 12,4 * 12,4 * 0,20 | | 30,75 | | |
| | Totale | m³ | 30,75 | 80,31 | 2.469,53 |
| 53215 BA.CZ.A.3 01.E | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C28/35 N/mm2 SPALLA B 12 * 12 * 2 | | 288,00 | | |
| | Totale | m³ | 288,00 | 109,75 | 31.608,00 |
| 53225 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. vedi quantità art BA.CZ.A.3 01.E 288 | | 288,00 | | |
| | Totale | m³ | 288,00 | 5,39 | 1.552,32 |
| 53235 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. SPALLA B - 110 kg/mc 110 * 11,50 * 11,5 * 2 | | 29.095,000 | | |
| | Totale | kg | 29.095,000 | 1,00 | 29.095,00 |
| 53195 BA.MT.A.3 29.A | Riempitivi vari e sistemazione superficiale con regolarizzazione delle pendenze, con terre provenienti dagli scavi quantità scavi (vedi quantità BA.MT.C.0101.A) 4438,13 a dedurre volume fondazioni interrato quantità art BA.CZ.A.3 01.A -1 * 87,39 quantità art BA.CZ.A.3 01.E -1 * 961 a dedurre volume elevazioni interrato -1 * 660,40 | | 4.438,13 | | |
| | Totale | m³ | 2.729,34 | 0,90 | 2.456,41 |
| 53135 BA.MT.A.3002.A | Scavo di fondazione in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi SPALLA B ((779,879+210,25)*7,15)/2 | | 3.539,71 | | |
| | Totale | m³ | 3.539,71 | 3,42 | 12.105,81 |
| 53145 BA.MT.A.3003.A | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi fino alla profondità di 2 m SPALLA B (scavo tra palancole) 139,24 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 40 * 0,25 * 2 | | 278,48 | | |
| | Totale | m³ | 298,48 | 3,27 | 976,03 |
| 53155 BA.MT.A.3003.B | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 2 m e fino a 4 m SPALLA B (scavo tra palancole) 139,24 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 40 * 0,25 * 2 | | 278,48 | | |
| | Totale | m³ | 298,48 | 3,76 | 1.122,28 |
| 53165 BA.MT.A.3003.C | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 4 m e fino a 6 m SPALLA B (scavo tra palancole) 139,24 * 0,21 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 40 * 0,25 * 0,21 | | 29,24 | | |
| | Totale | m³ | 31,34 | 5,14 | 161,09 |
| 54465 BA.MT.A.3107.A | Fornit.e posa in opera di misto cement.da cava,gettato e costipato in opera in strati di spess<50 cm,con caratter.indicate nel Capit.Op.Civ.con cemento>4 SPALLA B interno (escluso SubBallast e Supercompattato) 6,90 * 7,80 * (10,75-(0,3+0,12)) dente esterno 1su1 per rilev. h>4m | | 555,96 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI17 - VI17 (ex VI09) - Singolo Binario

VI17B - SPB + (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|-------------------------|---|-------------------------------------|----------------|----------|---------|-------------------|
| 53185 BA.MT.C.0101.A | $((1,00+4,00)/2) * 9,70 * 3,00$ | | 72,75 | | | |
| | | Totale | m ³ | 628,71 | 43,81 | 27.543,79 |
| | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi | | | | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3002.A 3539,71 | | | 3.539,71 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.A 298,48 | | | 298,48 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.B 298,48 | | | 298,48 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.C 31,34 | | | 31,34 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.D 270,12 | | | 270,12 | | |
| | | Totale | m ³ | 4.438,13 | 0,26 | 1.153,91 |
| | | Totale VI3 - Fondazioni Euro | | | | 110.244,17 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI17 - VI17 (ex VI09) - Singolo Binario

VI17B - SPB + (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VI4 - Spalle

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|-----------------|------------|-----------|---------|
| 53245 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 Spalla B Da quota +149.00 a +156.87 parete + muri d'ala 43,32 * 7,87 Da quota +156.87 a +159.30 parete + muri d'ala 8,15 * 2,43 ringrosso paraghiaia 9,70 * 0,15 * (1/2*0,15) Soletta copertura tra muri d'ala (6,55+0,65) * 3,79 | | | | |
| | | | 340,93 | | |
| | | | 19,80 | | |
| | | | 0,12 | | |
| | | | 27,29 | | |
| | | Totale parziale | m³ | 388,14 | |
| Totale | m³ | 388,14 | 121,28 | 47.073,62 | |
| 53255 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. Spalla B Elevazione Quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 388,14 | | | | |
| | | | 388,14 | | |
| | | Totale | m³ | 388,14 | 5,39 |
| 53305 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e simili Spalla B Soletta copertura tra muri d'ala Marciapiedi e parballast - sponde 2 * (6,55+0,65) * (0,19+0,72+0,72) | | | | |
| | | | 23,47 | | |
| | | Totale | m² | 23,47 | 10,09 |
| 53275 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 Spalla B Da quota +149.00 a +153.00 51,29 * 4 | | | | |
| | | | 205,16 | | |
| | | Totale | m² | 205,16 | 13,46 |
| 53285 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 Spalla B Da quota +153.00 a +156.87 51,29 * 3,87 Da quota +156.87 a +157.00 46,80 * 0,13 | | | | |
| | | | 198,49 | | |
| | | | 6,08 | | |
| | | Totale | m² | 204,57 | 16,40 |
| 53295 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 Spalla B Da quota +157.00 a +159.30 46,80 * 2,3 ringrosso muro paraghiaia 2 * 0,15 * (1/2*0,15) Intradosso soletta copertura (6,55+0,65) * 8,10 sponde laterali soletta 2 * (6,55+0,65) * 0,48 sponde frontali soletta 2 * 3,79 | | | | |
| | | | 107,64 | | |
| | | | 0,02 | | |
| | | | 58,32 | | |
| | | | 6,91 | | |
| | | | 7,58 | | |
| | | Totale | m² | 180,47 | 18,53 |
| 53265 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. Spalla B Elevazione - Incidenza kg/mc 120.00 Quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 120 * 388,14 | | | | |
| | | | 46.576,800 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI17 - VI17 (ex VI09) - Singolo Binario

VI17B - SPB + (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VI4 - Spalle

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|--|------|------------|--------|-------------------|
| | Totale | kg | 46.576,800 | 1,00 | 46.576,80 |
| | Totale VI4 - Spalle Euro | | | | 105.439,81 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI17 - VI17 (ex VI09) - Singolo Binario

VI17B - SPB + (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VI7 - Apparecchi di appoggio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|---|--------|----------------------------|-----------|------------------|
| 6470 BA.OP.A.3106.A | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio di tipo multidirezionale in acciaio teflon, per ogni KN di carico nominale verticale APPOGGI MULTIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 5000kN ----- MULTIDIREZIONALE (n° app. x n° imp. x kN) 1 * 1 * 5000 | Totale | 5.000,00 <hr/> 5.000,00 | 0,46 | 2.300,00 |
| 6450 VAT.RS3E.A01.0 9.0001 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo FISSO, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcato a singolo binario in C.A.P. L=25m - Lc=22,80m" APPOGGI FISSI DATI CARICO VERTICALE - V = 5000kN CARICO ORIZZONTALE LONGITUDINALE - H = 2500kN ----- LATO FISSO (n° app. x n° imp.) 2 * 1 | Totale | 2,00 <hr/> 2,00 | 11.020,00 | 22.040,00 |
| 6460 VAT.RS3E.A01.0 9.0002 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari, di tipo UNIDIREZIONALE, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcato a singolo binario in C.A.P. L=25m - Lc=22,80m" APPOGGI UNIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 5000kN CARICO ORIZZONTALE LONGITUDINALE - HI = 2500kN ----- LATO MOBILE (n° app. x n° imp.) 1 * 1 | Totale | 1,00 <hr/> 1,00 | 9.900,00 | 9.900,00 |
| Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro | | | | | 34.240,00 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI17 - VI17 (ex VI09) - Singolo Binario

VI17B - SPB + (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|--|----------------|-----------|--------|-----------|
| 4960 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | |
| | BAGGIOLI INTEGRATO AL RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. - Sup. frontale 1.69mq - Largh 1.60m SPALLA "B" 1 * 1,69 * 1,60 | | 2,70 | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "B" 2 * 1,20 * 0,65 * 0,70 | | 1,09 | | |
| | Totale | m ³ | 3,79 | 121,28 | 459,65 |
| 4890 BA.CZ.A.3 02.I | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C45/55 N/mm2 | | | | |
| | CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. | | | | |
| | ----- DATI GENERALI H.trave=2.10m L.trave=24.40m AREA = 1.09 m ² /ml RT= 0.80m Superficie totale casseratura (perimetro x lunghezza travi 11.85m x 24.40)= 289.14 mq ----- | | | | |
| | DATI PER VERIFICA TRAVE IN C.A.P. Sezione Corrente - Zona centrale 1 * ((7,35+7,20)/2) * 1,09 | | 7,94 | | |
| | Sezione Corrente - Zone laterali 2 * 7,30 * 1,09 | | 15,91 | | |
| | Sezione ringrossata - Zona testate 2 * ((1,80+0,58)/2) * ((0,83+1,40)/2) * ((0,64+0,25)/2) | | 1,20 | | |
| | Sezione di traversi intermedi 2 * ((0,25+0,60)/2) * 1,09 | | 0,94 | | |
| | Sezione di traversi testate 2 * ((0,35+0,47)/2) * 1,09 | | 0,89 | | |
| | Totale parziale | m ³ | 26,88 | | |
| | ----- DATI PER VERIFICA TRAVERSI Sezione traversi di testata A=0.66mq (2+2) * ((0,71+0,55)/2) * 0,66 | | 1,66 | | |
| | Sezione connessione aggiunta traversi testata (q.ta parte della trave) (4/2) * 1,81 * 0,66 * ((0,71+0,55)/2) | | 1,51 | | |
| | Sezione traversi interni A=0.66mq (2+2) * ((0,54+0,35)/2) * 0,66 | | 1,19 | | |
| | Sezione connessione aggiunta traversi (q.ta parte della trave) (4/2) * 1,81 * 0,66 * ((0,54+0,35)/2) | | 1,08 | | |
| | Totale parziale | m ³ | 5,44 | | |
| | ----- zona passi d'uomo testate 2 * 1,85 * ((1,50+1,14)/2) * ((0,71+0,55)/2) | | 3,08 | | |
| | passi d'uomo 60cm -2 * ((3,1416*0,30*0,45)) * ((0,71+0,55)/2) | | -0,53 | | |
| | zona passi d'uomo interni 2 * 1,85 * ((1,50+1,14)/2) * ((0,54+0,35)/2) | | 2,20 | | |
| | passi d'uomo 60cm -2 * 0,52 * ((3,1416*0,30*0,45)) * ((0,54+0,35)/2) | | -0,20 | | |
| | Totale parziale | m ³ | 4,55 | | |
| | Totale generale | m ³ | 36,87 | | |
| | a dedurre il calcolo -36,87 | | -36,87 | | |
| | ----- CALCOLO TRAVI PER IMPALCATO (2*1) * 36,87 | | 73,74 | | |
| | Totale | m ³ | 73,74 | 148,32 | 10.937,12 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI17 - VI17 (ex VI09) - Singolo Binario

VI17B - SPB + (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|--|----------------|------------|--------|-----------|
| 4910 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURA LENTA TRAVI IN C.A.P vedi RIF.ART - BA.CZ.A.3 02.I 73,74 | | 73,74 | | |
| | Totale | m ³ | 73,74 | 5,39 | 397,46 |
| 4970 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURE ELEVAZIONE BAGGIOLI E RITEGNI SPALLE vedi RIF.ART - BA.CZ.A.3 02.F 3,79 | | 3,79 | | |
| | Totale | m ³ | 3,79 | 5,39 | 20,43 |
| 4990 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 BAGGIOLI INTEGRATO AL RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. - Sup. frontale 1.69mq - Largh 1.60m SPALLA "B" 1 * 2 * 1,69 1 * 2 * 1,60 * 0,70 RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "B" 2 * (1,20+0,65+1,20) * 0,70 | | 3,38 | | |
| | | | 2,24 | | |
| | | | 4,27 | | |
| | Totale | m ² | 9,89 | 16,40 | 162,20 |
| 4940 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. Superficie totale casseratura travi (perimetro x lunghezza travi 11.85m x 24.40)= 289.14 mq 289,14 Superficie totale casseratura traversi escluso passo d'uomo (2 lati x 4 traversi x sup.3.94mq) =31.52 mq 31,52 | | 289,14 | | |
| | | | 31,52 | | |
| | Totale parziale | m ² | 320,66 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 320,66 | | | | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO CASSERO TRAVI IN C.A.P. PER IMPALCATO P1-SPB 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | Totale | m ² | 641,32 | 18,53 | 11.883,66 |
| 4900 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. ARMATURA LENTA CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. DATI GENERALI INCIDENZA ARMATURA LENTA = 160kg/m3 | | | | |
| | vedi RIF.ART - BA.CZ.A.3 02.I 73,74 * 160 | | 11.798,400 | | |
| | Totale | kg | 11.798,400 | 1,00 | 11.798,40 |
| 4980 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI17 - VI17 (ex VI09) - Singolo Binario

VI17B - SPB + (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|------------------------|---|--------|-----------|-----------|---------|----------|
| 4920 BA.CZ.A.3 11.A | ARMATURE BAGGIOLI E RITEGNI SPALLA - INCIDENZA 300kg/m3 ----- SPALLA "B" 3,79 * 300 | Totale | kg | 1.137,000 | 1,00 | 1.137,00 |
| | kg | | 1.137,000 | | | |
| 4930 BA.CZ.A.3 12.A | Acciaio in opera per strutture in cemento armato precompresso ad armatura pre-tesa. ARMATURA PRE-TESA CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. DATI GENERALI ARMATURA PRE-TESA TRAVI IN C.A.P. = 72 TREFOLI/TRAVE (7 FILI 0.6" - 1102g/m) ----- (2*1) * ((72*1,102*25)) | Totale | kg | 3.967,200 | 1,97 | 7.815,38 |
| | kg | | 3.967,200 | | | |
| 5060 BA.CZ.A.3 16.A | Acciaio in fili, trecce e trefoli in opera per strutture in cemento armato precompresso ad armatura post-tesa. ARMATURA POST-TESA TRAVERSI DEL CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. DATI GENERALI ARMATURA POST-TESA TRAVERSI SUP. = 9 TREFOLI/TRAVERSO (7 FILI 0.6" - 1102g/m) ARMATURA POST-TESA TRAVERSI INF. = 7 TREFOLI/TRAVERSO (7 FILI 0.6" - 1102g/m) ----- (2*1) * (4*(9*1,102*5,70)) (2*1) * (4*(7*1,102*5,70)) | Totale | kg | 452,260 | 2,12 | 1.704,52 |
| | kg | | 351,758 | | | |
| 5050 BA.OP.A.3 06.A | Fornitura e posa in opera di malte reoplastiche INGHISAGGIO RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. SPALLA "B" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (1000*0,03) RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "B" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 1 * (1000*0,03) | Totale | dm³ | 12,60 | 0,80 | 34,08 |
| | dm³ | | 30,00 | | | |
| 5070 BA.OP.A.3 07.A | Fornitura e posa in opera dei dispositivi di ancoraggio dei ritegni antisismici LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO PER RITEGNO RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. SPALLA "B" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (7850*0,01) RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "B" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 0,80 * (7850*0,01) | Totale | kg | 42,60 | 3,91 | 374,46 |
| | kg | | 95,770 | | | |
| 5070 BA.OP.A.3 07.A | Fornitura e posa in opera di cuscinetti di appoggio elastomerici armati CUSCINETTI NEOPRENE ARMATO SPALLA "B" 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | Totale | kg | 11,55 | | |
| | kg | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI17 - VI17 (ex VI09) - Singolo Binario

VI17B - SPB + (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|---|-----------------|-----------|--------|------------------|
| 5080 BA.OP.A.3 07.C | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "B" 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 11,55 | | |
| | Totale | dm ³ | 23,10 | 62,14 | 1.435,43 |
| | Sovrapprezzo per apparecchi d'appoggio elastomerici aventi una dimensione inferiore a 10 dmc. | | | | |
| | CUSCINETTI IN GOMMA ELASTOMERICA ARMATA PER RITEGNO Ritegno longitudinale centrale su Spalle e pile DATI ----- RIF.ART. BA.OP.A.3 07.A 23,10 | | | 23,10 | |
| Totale | dm ³ | 23,10 | 18,64 | 430,58 | |
| | Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro | | | | 48.590,37 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI17 - VI17 (ex VI09) - Singolo Binario

VI17B - SPB + (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|---|--|------|-----------|--------|-----------|--|
| 5090 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | | |
| | GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI GENERALI | | | | | |
| | LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m | | | | | |
| | AREA SEZIONE NETTA SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=3.45 m^2 | | | | | |
| | Lunghezza totale Lu=24.80m | | | | | |
| | PREDALLE CENTRALI - La=1.60 sp. 5cm | | | | | |
| | PREDALLE LATERALI - La=2.15 sp. 5cm | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO | | | | | | |
| 1 * (25-0,2) * 3,45 | | | 85,56 | | | |
| PREDALLES | | | | | | |
| 1 * (25-0,2) * ((2,15+1,60+1,60+2,15)) * 0,05 | | | 9,30 | | | |
| Totale parziale | | m³ | 94,86 | | | |
| A dedurre | | | | | | |
| 94,86 | | | -94,86 | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| CALCOLO GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES | | | | | | |
| 1 * 94,86 | | | 94,86 | | | |
| Totale | | m³ | 94,86 | 121,28 | 11.504,62 | |
| 5095 BA.CZ.A.3 02.G | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C35/45 N/mm2 | | | | | |
| | VELETTE | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI GENERALI | | | | | |
| | VELETTE - H=1.01m sp. 9cm | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | VELETTE | | | | | |
| | 2 * ((25-0,2)) * 0,09 * 1,01 | | | 4,51 | | |
| | Totale parziale | | m³ | 4,51 | | |
| | A dedurre | | | | | |
| 4,51 | | | -4,51 | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| CALCOLO VELETTE | | | | | | |
| 1 * 4,51 | | | 4,51 | | | |
| Totale | | m³ | 4,51 | 129,90 | 585,85 | |
| 5110 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. | | | | | |
| | ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE vedi ART.RIF - BA.CZ.A.3 02.F + BA.CZ.A.3 02.G | | | | | |
| | 99,37 | | 99,37 | | | |
| Totale | | m³ | 99,37 | 5,39 | 535,60 | |
| 5120 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 | | | | | |
| | CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI17 - VI17 (ex VI09) - Singolo Binario

VI17B - SPB + (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|---|------|-----------------------------------|-------------|-----------|
| | DATI GENERALI SEZIONE SOLETTA IN MEZZERIA H=37cm LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=3.45 m^2 Lunghezza totale Lu=24.80m PREDALLE CENTRALI - La=1.60 sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.15 sp. 5cm VELETTE - H=1.01m sp. 9cm | | | | |
| | ----- CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO FRONTALI 2 * 3,45 MURETTI PARABALLAST (2+2) * ((25-0,2)) * 0,70 PREDALLES 1 * (25-0,2) * ((2,15+1,60+1,60+2,15)+(8*0,05)) VELETTE 2 * ((25-0,2)) * (2*(0,09+1,01)) | | 6,90 69,44 195,92 109,12 | | |
| | Totale parziale | m² | 381,38 | | |
| | A dedurre 381,38 A sommare | | | -381,38 | |
| | ----- CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE P1-SPB 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | Totale | m² | 381,38 | 18,53 | 7.066,97 |
| 5100 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE | | | | |
| | ----- DATI GENERALI INCIDENZA ARMATURA SOLETTA 140kg/m3 INCIDENZA ARMATURA PREDALLES 60kg/m3 INCIDENZA ARMATURA VELETTA 20kg/m3 | | | | |
| | ----- GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO 140 * (25-0,2) * 3,45 PREDALLES 60 * (25-0,2) * (2,15+1,60+1,60+2,15) * 0,05 VELETTE 20 * (2*(25-0,2)) * 0,09 * 1,01 | | 11.978,400 558,000 90,173 | | |
| | Totale parziale | kg | 12.626,573 | | |
| | A dedurre 12626,573 A sommare | | | -12.626,573 | |
| | ----- CALCOLO ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE 1 * 12626,573 | | 12.626,573 | | |
| | Totale | kg | 12.626,573 | 1,00 | 12.626,57 |
| 5140 BA.OP.A.3 10.A | Fornitura e posa in opera di coprigiunto trasver sale impermeabile e dielettrico, per escursioni orizzontali fino a 30 mm | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI17 - VI17 (ex VI09) - Singolo Binario

VI17B - SPB + (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|------------------------|---|--------|-----------|----------|---------|----------|
| 5150 BA.OP.A.3 10.B | GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm Larghezza Impalcato La=9.70 vasca FS in asse spalla 1 * 4,50 | Totale | m | 4,50 | 255,89 | 1.151,51 |
| | | | | 4,50 | | |
| 5160 BA.OP.A.3 11.A | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre i 30 mm GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm Larghezza Impalcato La=9.70 vasca FS in asse spalla 1 * 4,50 * ((105+105-30)) | Totale | m | 810,00 | 1,62 | 1.312,20 |
| | | | | 810,00 | | |
| 5170 BA.OP.A.3 11.B | Fornitura e posa in opera di piattabanda dielettrica per muretti laterali paraballast e marciapiedi, per escursioni fino a 30 mm PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse spalla muretti paraballast (2*1) * 1,50 camminamenti+cordoli (2*1) * ((1,78+0,82)) | Totale | m | 3,00 | 58,32 | 478,22 |
| | | | | 5,20 | | |
| 5180 BA.OP.A.3 12.A | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre 30 mm PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse spalla muretti paraballast (2*1) * 1,50 * ((105+105-30)) camminamenti+cordoli (2*1) * ((1,78+0,82)) * ((105+105-30)) | Totale | m | 8,20 | 0,17 | 250,92 |
| | | | | 540,00 | | |
| | Fornitura e posa in opera di scossalina , dello spessore non inferiore a 2 mm SCOSSALINA GIUNTI D'IMPALCATO DATI Larghezza Impalcato La=9.70 | | | 936,00 | | |
| | | | | 1.476,00 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI17 - VI17 (ex VI09) - Singolo Binario

VI17B - SPB + (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|---|------|-----------|--------|------------------|
| | in asse spalla 1 * 9,70 | | 9,70 | | |
| | Totale | m | 9,70 | 35,56 | 344,93 |
| | Totale VIA - Soletta di completamento Euro | | | | 35.857,39 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI17 - VI17 (ex VI09) - Singolo Binario

VI17B - SPB + (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|--|----------------|-----------|---------|----------|
| 5230 BA.CZ.C.1103.E | Fornitura di cunicoli per la protezione di cavi a due gole da 140 e 180 mm, di profondità interna 400 mm con fondo a spessore maggiorato, per viadotto o g | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | 1 PER BINARIO AREA SEZIONE CANALETTA A=0.0841m ² | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| | 1 * 25 | | | 25,00 | |
| | Totale parziale | m | | 25,00 | |
| | A dedurre | | | | |
| | 25 | | | -25,00 | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | |
| 1 * 25 | | | | | |
| Totale | m | | 25,00 | 31,15 | 778,75 |
| 5240 BA.CZ.C.2101.K | Posa in opera di cunicoli in cemento delle dimensioni di 400x100 mm. | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | VEDI RIF. ART. BA.CZ.C.1103.E | | | | |
| 25 | | | 25,00 | | |
| Totale | m | | 25,00 | 14,20 | 355,00 |
| 5190 BA.OP.A.3 15.A | Impermeabilizzazione di impalcati e volti a mezzo di manto impermeabile dello spessore non inferiore a 4 mm | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4 | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare = 4.60m 2 * 25 * 4,60 | | | 230,00 | |
| | Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 25 * (1,93+1,93) | | | 96,50 | |
| | Totale parziale | m ² | | 326,50 | |
| | A dedurre | | | | |
| | 326,5 | | | -326,50 | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4 | | | | | |
| 1 * 326,5 | | | 326,50 | | |
| Totale | m ² | | 326,50 | 10,45 | 3.411,93 |
| 5200 BA.OP.A.3 18.A | Strato protettivo in conglomerato bituminoso dello spessore non inferiore a 5 cm | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE CON STRATO DI CONGLOMERATO BITUMINOSO (43mm) | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare = 4.60m 25 * 4,60 | | | 115,00 | |
| Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 25 * (1,93+1,93) | | | 96,50 | | |
| Totale parziale | m ² | | 211,50 | | |
| A dedurre | | | | | |
| 211,50 | | | -211,50 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI17 - VI17 (ex VI09) - Singolo Binario

VI17B - SPB + (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|--|---|----------|-----------|----------|----------|
| 5260 BA.OP.A.3 20.A | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE | | | | |
| | 1 * 211,50 | | 211,50 | | |
| | Totale | m² | 211,50 | 5,92 | 1.252,08 |
| | Fornitura e posa in opera di profilati di acciaio per parapetti, mensole e simili | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| IPE 100 p=8,1 kg/m, 1 MONTANTE OGNI 1.50m PER LATO (2*8,1) * (25/1,5) * 1,05 | | 283,506 | | | |
| PIASTRA DI BASE 200x150x10 p=2,36 kg (2*2,36) * (25/1,5) | | 78,668 | | | |
| PIASTRA DI BASE CON FUNZIONE DI PARAPIEDE 200x5mm p=7,85 kg/m (2*7,85) * 25 | | 392,500 | | | |
| Totale parziale | kg | 754,674 | | | |
| 10% per bulloni, tirafondi e saldature 754,674*10% | | 75,467 | | | |
| Totale generale | kg | 830,141 | | | |
| A dedurre | | | | | |
| 830,141 | | -830,141 | | | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| PARAPETTI PER IMPALCATO | | | | | |
| 1 * 830,141 | | 830,141 | | | |
| Totale | kg | 830,141 | 1,95 | 1.618,77 | |
| 5270 BA.OP.A.3 21.A | Fornitura e posa in opera di tubi di acciaio doppiamente zincati a caldo per parapetti, mensole e simili | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| | 4 TUBI D=42,4 sp 2,9 p=2,35 kg/m PER LATO (2*4*2,35) * 25 | | 470,000 | | |
| | Totale parziale | kg | 470,000 | | |
| | 10% per bulloni, e saldature 470*10% | | 47,000 | | |
| | Totale generale | kg | 517,000 | | |
| | A dedurre | | | | |
| 517 | | -517,000 | | | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| PARAPETTI PER IMPALCATO | | | | | |
| 1 * 517 | | 517,000 | | | |
| Totale | kg | 517,000 | 2,11 | 1.090,87 | |
| 5220 IT.TU.E.3002.E | Fornitura e posa in opera di tubazione in PVC -U conforme alla norma UNI EN 1401-1 - diametro esterno 250 mm. | | | | |
| | TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| SOTTO SOLETTA - DN250 2 * 25 | | 50,00 | | | |
| DISCENDENTE SULLE PILE - DN250 2 * 10 | | 20,00 | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI17 - VI17 (ex VI09) - Singolo Binario

VI17B - SPB + (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------------------------|--|------|-----------|--------|------------------|
| | Totale parziale | m | 70,00 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 70 | | -70,00 | | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 | | | | |
| | 1 * 70 | | 70,00 | | |
| | Totale | m | 70,00 | 25,65 | 1.795,50 |
| 5250 SS.CE.C.3102.B | Fornitura e posa in opera in corrispondenza dei muretti paraballast di tubo 140x140 sp. 3 mm provvisto di griglia e rete in acciaio keller. | | | | |
| | TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| | 2 * (25/3) | | 16,66 | | |
| | Totale parziale | Cad | 16,66 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 16,66 | | -16,66 | | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT | | | | |
| | 1 * 16,66 | | 16,66 | | |
| | Totale | Cad | 16,66 | 16,14 | 268,89 |
| 5210 VAT.RS3E.A01.0 9.0017 | Fornitura e posa in opera pluviale flangiato in PVC DN160 (L=0,50 m) grigliato metallico zincato a caldo (250x250mm) controtelaio speciale zincato costituito da: controtelaio e di manicotto flangiato - Tipo "mexicano" per innesto del pluviale | | | | |
| | PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| | 2 * (25/3) | | 16,66 | | |
| | Totale parziale | Cad | 16,66 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 16,66 | | -16,66 | | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA | | | | |
| | 1 * 17 | | 17,00 | | |
| | Totale | Cad | 17,00 | 21,54 | 366,18 |
| | Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro | | | | 10.937,97 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI18 - VI18 (ex VI10) - Doppio Binario

VI18A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|---|--------|------------|
| 44320 BA.CZ.A.3 01.A | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C12/15 N/mm2 CORDOLO PARATIE 80x40 SPALLA A 60,66 * (,8+0,1+0,1) * 0,1 SPALLA B 60,66 * (,8+0,1+0,1) * 0,1 Totale | m³ | 6,07 6,07 12,14 | 80,31 | 974,96 |
| 44330 BA.CZ.A.3 01.E | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C28/35 N/mm2 CORDOLO PARATIE 80x40 PILA 1 60,66 * ,8 * 0,4 PILA 2 60,66 * ,8 * 0,4 Totale | m³ | 19,41 19,41 38,82 | 109,75 | 4.260,50 |
| 44340 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. CORDOLO PARATIE 80x40 PILA 1 60,66 * ,8 * 0,4 PILA 2 60,66 * ,8 * 0,4 Totale | m³ | 19,41 19,41 38,82 | 5,39 | 209,24 |
| 44360 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e simili CORDOLO PARATIE 60x40 PILA 1 2 * 60,66 * 0,4 PILA 2 2 * 60,66 * 0,4 Totale | m² | 48,53 48,53 97,06 | 10,09 | 979,34 |
| 43110 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. SPALLA A - 150 kg/mc 12 * 36 * (0,75^2*3,1416) * 150 SPALLA B - 150 kg/mc 12 * 36 * (0,75^2*3,1416) * 150 OPERE PROVVISORIALI SPALLA 1 100 * 16 * (0,25^2*3,1416) * 150 SPALLA 2 100 * 16 * (0,25^2*3,1416) * 150 Totale | kg | 114.501,600 114.501,600 47.040,000 47.040,000 323.083,200 | 1,00 | 323.083,20 |
| 44350 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. CORDOLO PARATIE 60x40 - 100 kg/mc PILA 1 100 * 60,66 * ,8 * 0,4 PILA 2 100 * 60,66 * ,8 * 0,4 Totale | kg | 1.941,120 1.941,120 3.882,240 | 1,00 | 3.882,24 |
| 53315 BA.DE.A.5 33.A | Rimozione d'opera di elementi strutturali di acciaio comprese le rotaie e i profilati in genere. Travi di ripartizione Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 65674,84 Totale | kg | 65.674,840 65.674,840 | 0,03 | 1.970,25 |
| 60925 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi SPALLA A - 12 * 36 * (0,75^2*3,1416) SPALLA B - 12 * 36 * (0,75^2*3,1416) OPERE PROVVISORIALI | | 764,64 764,64 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI18 - VI18 (ex VI10) - Doppio Binario

VI18A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISIVE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|--|-----------|------------|--------|---------------------|
| 43101 BA.PD.A.3 03.B | SPALLA 1 100 * 16 * (0,25^2*3,1416) | | 320,00 | | |
| | SPALLA 2 100 * 16 * (0,25^2*3,1416) | | 320,00 | | |
| | Totale | m³ | 2.169,28 | 0,26 | 564,01 |
| 43100 BA.PD.A.3 05.D | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro, del diametro est. non inferiore a 500 mm | | | | |
| | OPERE PROVVISORIALI | | | | |
| | SPALLA 1 100 * 16 | | 1.600,00 | | |
| | SPALLA 2 100 * 16 | | 1.600,00 | | |
| | Totale | m | 3.200,00 | 55,88 | 178.816,00 |
| 44370 BA.PD.A.3 19.A | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro, del diametro non inferiore a 1500 mm | | | | |
| | SPALLA A 12 * 36 | | 432,00 | | |
| | SPALLA B 12 * 36 | | 432,00 | | |
| | Totale | m | 864,00 | 221,96 | 191.773,44 |
| 45050 FA.OM.A.1001.B | Formazione di colonne di terreno consolidato, del diametro reso di almeno 50 cm | | | | |
| | SPALLA A 170 * 16 | | 2.720,00 | | |
| | SPALLA B 170 * 16 | | 2.720,00 | | |
| | Totale | m | 5.440,00 | 41,11 | 223.638,40 |
| 45060 FA.OM.A.2001.A | Acciaio in profilati, della qualità S 275, lavorato per carpenteria metallica in genere. | | | | |
| | Travi di ripartizione | | | | |
| | travi HEB 400 kg/ml 155.00 | | | | |
| | Spalla A 2 * (2*(11,00+15,50)) * 155 | | 16.430,000 | | |
| | Spalla B (2*2) * (2*(11,00+15,50)) * 155 | | 32.860,000 | | |
| | Puntoni diam.mm.254 s.mm.20 kg/ml 115.00 | | | | |
| | Spalla A (2*4) * 5,66 * 115 | | 5.207,200 | | |
| Spalla B (2*4) * 5,66 * 115 | | 5.207,200 | | | |
| | Totale parziale | kg | 59.704,400 | | |
| 10% per pezzi speciali, saldature, bullonature etc etc (10%) * 59704,40 | | | 5.970,440 | | |
| | Totale generale | kg | 65.674,840 | | |
| | Totale | kg | 65.674,840 | 1,80 | 118.214,71 |
| 45060 FA.OM.A.2001.A | Posa in opera di elementi in acciaio di cui alle voci FA.OM.A.1001 - FA.OM.A.1002 | | | | |
| | Travi di ripartizione | | | | |
| | Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 65674,84 | | 65.674,840 | | |
| | Totale | kg | 65.674,840 | 0,99 | 65.018,09 |
| Totale VI2 - Pali o pozzi Euro | | | | | 1.113.384,38 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI18 - VI18 (ex VI10) - Doppio Binario

VI18A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|--|--------|-----------|
| 43220 BA.CZ.A.3 01.A | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C12/15 N/mm2 SPALLA A 12,4 * 16,40 * 0,20 SPALLA B 12,4 * 16,40 * 0,20 Totale | m ³ | 40,67 40,67 81,34 | 80,31 | 6.532,42 |
| 43230 BA.CZ.A.3 01.E | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C28/35 N/mm2 SPALLA A 12 * 16 * 2 SPALLA B 12 * 16 * 2 Totale | m ³ | 384,00 384,00 768,00 | 109,75 | 84.288,00 |
| 43240 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. SPALLA A 12 * 16 * 2 SPALLA B 12 * 16 * 2 Totale | m ³ | 384,00 384,00 768,00 | 5,39 | 4.139,52 |
| 43260 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e simili SPALLA A 2 * (12+16,) * 2 SPALLA B 2 * (12+16) * 2 Totale | m ² | 112,00 112,00 224,00 | 10,09 | 2.260,16 |
| 43250 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. SPALLA A - 110 kg/mc 110 * 12 * 16 * 2 SPALLA B - 110 kg/mc 110 * 12 * 16 * 2 Totale | kg | 42.240,000 42.240,000 84.480,000 | 1,00 | 84.480,00 |
| 43191 BA.MT.A.3 29.A | Riempitivi vari e sistemazione superficiale con regolarizzazione delle pendenze, con terre provenienti dagli scavi quantità scavi (vedi quantità BA.MT.C.0101.A) 8091,52 a dedurre volume fondazioni interrante quantità art BA.CZ.A.3 01.A -1 * 78,06 quantità art BA.CZ.A.3 01.E -1 * 736 a dedurre volume elevazioni interrante -1 * 1137,72 Totale | m ³ | 8.091,52 -78,06 -736,00 -1.137,72 6.139,74 | 0,90 | 5.525,77 |
| 37770 BA.MT.A.3002.A | Scavo di fondazione in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi SPALLA A ((481,67+430,52)*3,55)/2 SPALLA B ((660,61+437,90)*4,27)/2 Totale | m ³ | 1.619,14 2.345,32 3.964,46 | 3,42 | 13.558,45 |
| 43150 BA.MT.A.3003.A | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi fino alla profondità di 2 m SPALLA A 195,14 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 49 * 0,25 * 2 SPALLA B 195,14 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 49 * 0,25 * 2 Totale | m ³ | 390,28 24,50 390,28 24,50 829,56 | 3,27 | 2.712,66 |
| 43160 BA.MT.A.3003.B | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 2 m e fino a 4 m SPALLA A 195,14 * 2 | | 390,28 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI18 - VI18 (ex VI10) - Doppio Binario

VI18A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------------------|---|----------------|-----------|-----------|-------------------|
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 49 * 0,25 * 2 | | 24,50 | | |
| | SPALLA B 195,14 * 2 | | 390,28 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 49 * 0,25 * 2 | | 24,50 | | |
| | Totale | m ³ | 829,56 | 3,76 | 3.119,15 |
| 43170 BA.MT.A.3003.C | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 4 m e fino a 6 m | | | | |
| | SPALLA A 195,14 * 2 | | 390,28 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 49 * 0,25 * 2 | | 24,50 | | |
| | SPALLA B 195,14 * 2 | | 390,28 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 49 * 0,25 * 2 | | 24,50 | | |
| Totale | m ³ | 829,56 | 5,14 | 4.263,94 | |
| 43180 BA.MT.A.3003.D | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 6 m e fino a 8 m | | | | |
| | SPALLA A 195,14 * 3,95 | | 770,80 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 49 * 0,25 * 3,95 | | 48,39 | | |
| | SPALLA B 195,14 * 3,95 | | 770,80 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 49 * 0,25 * 3,95 | | 48,39 | | |
| Totale | m ³ | 1.638,38 | 5,92 | 9.699,21 | |
| 54475 BA.MT.A.3107.A | Fornit.e posa in opera di misto cement.da cava,gettato e costipato in opera in strati di spess<50 cm,con caratter.indicate nel Capit.Op.Civ.con cemento>4 | | | | |
| | SPALLA A interno (escluso SubBallast e Supercompattato) 6,90 * 12,10 * (9,40-(0,3+0,12)) | | 749,74 | | |
| | dente esterno 1su1 per rilev. h>4m (((1,00+4,00)/2) * 13,70 * 3,00 | | 102,75 | | |
| | SPALLA B interno (escluso SubBallast e Supercompattato) 6,90 * 12,10 * (8,80-(0,3+0,12)) | | 699,65 | | |
| | dente esterno 1su1 per rilev. h>4m (((1,00+4,00)/2) * 13,70 * 3,00 | | 102,75 | | |
| Totale | m ³ | 1.654,89 | 43,81 | 72.500,73 | |
| 43190 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi | | | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3002.A 3964,46 | | 3.964,46 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.A 829,56 | | 829,56 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.B 829,56 | | 829,56 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.C 829,56 | | 829,56 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.D 1638,38 | | 1.638,38 | | |
| Totale | m ³ | 8.091,52 | 0,26 | 2.103,80 | |
| Totale VI3 - Fondazioni Euro | | | | | 295.183,81 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI18 - VI18 (ex VI10) - Doppio Binario

VI18A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI4 - Spalle

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|--|---|----------------|-----------|--------|-----------|
| 37870 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | |
| | Spalla A | | | | |
| | da quota +135.17 a +140.86 | | | | |
| | Spalla + muri d'ala 49,90 * 5,69 | | | 283,93 | |
| | da quota +140.86 a +144.03 | | | | |
| | Spalla + muri d'ala 23,18 * 3,17 | | | 73,48 | |
| | ringrosso muro d'ala 9,70 * 0,17 * (1/2*(0,36+0,19)) | | | 0,46 | |
| | soletta copertura muri d'ala (6,8+0,67) * 5,33 | | | 39,82 | |
| | Totale parziale | m ³ | | 397,69 | |
| | Spalla B | | | | |
| | da quota +135.17 a +140.49 | | | | |
| | Spalla + Muri d'ala 49,90 * 5,32 | | | 265,47 | |
| | da quota +140.49 a +143.55 | | | | |
| | Spalla + Muri d'ala 23,18 * 3,06 | | | 70,93 | |
| ringrosso muro paraghiaia 13,70 * 0,17 * (1/2*(0,11+0,28)) | | | 0,47 | | |
| soletta copertura tra muri d'ala (0,67+6,80) * 5,33 | | | 39,82 | | |
| Totale parziale | m ³ | | 376,69 | | |
| Totale | m ³ | | 774,38 | 121,28 | 93.916,81 |
| 37880 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. | | | | |
| | Spalla A | | | | |
| | Elevazione | | | | |
| | Quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 397,69 | | | 397,69 | |
| Spalla B | | | | | |
| Elevazione | | | | | |
| Quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 376,69 | | | 376,69 | | |
| Totale | m ³ | | 774,38 | 5,39 | 4.173,91 |
| 44720 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e similari | | | | |
| | Spalla A | | | | |
| | Baggioli 2 * (1,64+0,8+1,64) * 0,2 | | | 1,63 | |
| | 2 * (1,24+0,8+1,24) * 0,2 | | | 1,31 | |
| | Soletta copertura tra muri d'ala | | | | |
| | Marciapiedi e parballast - sponde 2 * (6,8+0,67) * (0,19+0,72+0,72) | | | 24,35 | |
| | Spalla B | | | | |
| | Baggioli 2 * (1,10+1,64) * 0,2 | | | 1,10 | |
| | 2 * (1,24+0,8+1,24) * 0,2 | | | 1,31 | |
| | Soletta copertura tra muri d'ala | | | | |
| | Marciapiedi e parballast - sponde 2 * (6,8+0,67) * (0,19+0,72+0,72) | | | 24,35 | |
| | Totale | m ² | | 54,05 | 10,09 |
| 37900 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 | | | | |
| | Spalla A | | | | |
| | da quota +135.17 a +139.17 | | | | |
| | spalla + muri d'ala 57,39 * 4 | | | 229,56 | |
| Spalla B | | | | | |
| da quota +135.17 a +139.17 57,39 * 4 | | | 229,56 | | |
| Totale | m ² | | 459,12 | 13,46 | 6.179,76 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI18 - VI18 (ex VI10) - Doppio Binario

VI18A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI4 - Spalle

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|---|----------------|------------|--------|-------------------|
| 37910 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 | | | | |
| | Spalla A | | | | |
| | da quota +139.17 a +140.86 | | | | |
| | spalla + muri d'ala 57,39 * 1,69 | | 96,99 | | |
| | da quota +140.86 a +143.17 | | | | |
| | spalla + muri d'ala 55,62 * 2,31 | | 128,48 | | |
| | Spalla B | | | | |
| da quota +139.17 a +140.49 | | | | | |
| spalla + muri d'ala 57,39 * 1,32 | | 75,75 | | | |
| da quota +140.49 a +143.17 | | | | | |
| spalla + muri d'ala 55,62 * 2,68 | | 149,06 | | | |
| | Totale | m ² | 450,28 | 16,40 | 7.384,59 |
| 44710 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 | | | | |
| | Spalla A | | | | |
| | da quota +143.17 a +144.02 | | | | |
| | spalla + muri d'ala 55,62 * 0,85 | | 47,28 | | |
| | ringrosso muro paraghiaia 2 * 0,17 * (1/2*(0,36+0,19)) | | 0,10 | | |
| | soletta copertura tra muri d'ala 6,80 * 12,30 | | 83,64 | | |
| | sponde laterali 2 * (6,80+0,67) * 0,49 | | 7,32 | | |
| | sponde frontali 2 * 5,33 | | 10,66 | | |
| | Ritegni 2 * (5,16-1,00) * 0,7 | | 5,82 | | |
| | 2 * (0,4+0,8+0,4) * 0,7 | | 2,24 | | |
| | Spalla B | | | | |
| | da quota +143.17 a +143.55 | | | | |
| | spalla + muri d'ala 55,62 * 0,38 | | 21,14 | | |
| | ringrosso muro paraghiaia 2 * 0,17 * (1/2*(0,11+0,28)) | | 0,07 | | |
| | soletta copertura tra muri d'ala 6,80 * 11,30 | | 76,84 | | |
| | sponde laterali 2 * (6,80+0,67) * 0,49 | | 7,32 | | |
| | sponde frontali 2 * 5,33 | | 10,66 | | |
| Ritegni 2 * (5,16-1,00) * 0,7 | | 5,82 | | | |
| 2 * (0,4+0,8+0,4) * 0,7 | | 2,24 | | | |
| | Totale | m ² | 281,15 | 18,53 | 5.209,71 |
| 37890 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | | | | |
| | Spalla A | | | | |
| | Elevazione - kg/mc 120.00 | | | | |
| | Quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 120 * 397,69 | | 47.722,800 | | |
| Spalla B | | | | | |
| Elevazione - kg/mc 120.00 | | | | | |
| Quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 120 * 376,69 | | 45.202,800 | | | |
| | Totale | kg | 92.925,600 | 1,00 | 92.925,60 |
| | Totale VI4 - Spalle Euro | | | | 210.335,74 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI18 - VI18 (ex VI10) - Doppio Binario

VI18A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI7 - Apparecchi di appoggio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|--|------|----------------------------------|-----------|------------------|
| 13830 BA.OP.A.3106.A | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio di tipo multidirezionale in acciaio teflon, per ogni KN di carico nominale verticale APPOGGI MULTIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 7000kN ----- LATO MOBILE (n° app. x n° imp. x kN) 4 * 1 * 7000 Totale | kn | 28.000,00 <hr/> 28.000,00 | 0,46 | 12.880,00 |
| 13810 VAT.RS3E.A01.0 9.0007 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo VINCOLO MECCANICO, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcato a doppio binario a sez. mista in Acc/Cls. L=40m - Lc=38,0m" IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40m DISPOSITIVO MECCANICO DATI CARICO ORIZZONTALE TRASVERSALE - Ht = 4000kN ----- LATO FISSO (n° app. x n° imp.) 1 * 1 LATO MOBILE (n° app. x n° imp.) 1 * 1 Totale | Cad | 1,00 <hr/> 1,00 <hr/> 2,00 | 9.504,00 | 19.008,00 |
| 13820 VAT.RS3E.A01.0 9.0008 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo UNIDIREZIONALE, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcato a doppio binario a sez. mista in Acc/Cls. L=40m - Lc=38,0m" IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40m APPOGGI UNIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V =7000kN CARICO ORIZZONTALE TRASVERSALE- Ht =4000kN ----- LATO FISSO (n° app. x n° imp.) 4 * 1 Totale | Cad | 4,00 <hr/> 4,00 | 14.224,00 | 56.896,00 |
| Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro | | | | | 88.784,00 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI18 - VI18 (ex VI10) - Doppio Binario

VI18A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------------|---|----------------|-----------|--------|----------|
| 13840 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | |
| | BAGGIOLI INTEGRATO AL RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | |
| | 2 * 1,23 * 1,36 * 0,25 | | 0,84 | | |
| | 2 * (1,20+0,65) * 1,18 * 0,70 | | 3,06 | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | |
| | 2 * 2,84 * 0,50 * 0,70 | | 1,99 | | |
| | SPALLA "B" | | | | |
| | 2 * 1,23 * 1,36 * 0,25 | | 0,84 | | |
| 2 * (1,20+0,65) * 1,18 * 0,70 | | 3,06 | | | |
| RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | | |
| SPALLA "B" | | | | | |
| 2 * 2,84 * 0,50 * 0,70 | | 1,99 | | | |
| Totale | | m ³ | 11,78 | 121,28 | 1.428,68 |
| 13850 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. | | | | |
| | ARMATURE ELEVAZIONE BAGGIOLI E RITEGNI SPALLE vedi RIF.ART - BA.CZ.A.3 02.F | | | | |
| | 11,78 | | 11,78 | | |
| Totale | | m ³ | 11,78 | 5,39 | 63,49 |
| 13870 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 | | | | |
| | BAGGIOLI INTEGRATO AL RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | |
| | 2 * (1,23+1,36) * 0,25 | | 1,30 | | |
| | 2 * (1,20+0,65) * 0,70 | | 2,59 | | |
| | 2 * 1,18 * 0,70 | | 1,65 | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | |
| | 2 * (0,50+2,84+0,50) * 0,70 | | 5,38 | | |
| | BAGGIOLI INTEGRATO AL RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. | | | | |
| | SPALLA "B" | | | | |
| | 2 * (1,23+1,36) * 0,25 | | 1,30 | | |
| | 2 * (1,20+0,65) * 0,70 | | 2,59 | | |
| | 2 * 1,18 * 0,70 | | 1,65 | | |
| RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | | |
| SPALLA "B" | | | | | |
| 2 * (0,50+2,84+0,50) * 0,70 | | 5,38 | | | |
| Totale | | m ² | 21,84 | 16,40 | 358,18 |
| 13860 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | | | | |
| | ARMATURE BAGGIOLI E RITEGNI SPALLA - INCIDENZA 300kg/m3 | | | | |
| | ----- SPALLA "A" 11,78 * 300 | | 3.534,000 | | |
| Totale | | kg | 3.534,000 | 1,00 | 3.534,00 |
| 13920 | Fornitura e posa in opera di malte reoplastiche | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI18 - VI18 (ex VI10) - Doppio Binario

VI18A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|-------------------------------|---|---|-----------|----------|---------|--|
| BA.CZ.A.3 16.A | INGHISAGGIO | | | | | |
| | RITEGNO TRASVERSALE IN C.A | | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (1000*0,03) | | 12,60 | | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 1 * (1000*0,03) | | 30,00 | | | |
| | RITEGNO TRASVERSALE IN C.A | | | | | |
| | SPALLA "B" | | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (1000*0,03) | | 12,60 | | | |
| 13910 BA.OP.A.3 06.A | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 1 * (1000*0,03) | | 30,00 | | | |
| | RITEGNO TRASVERSALE IN C.A | | | | | |
| | SPALLA "B" | | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (1000*0,03) | | 12,60 | | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | | |
| | SPALLA "B" | | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 1 * (1000*0,03) | | 30,00 | | | |
| | Totale | dm ³ | 85,20 | 0,80 | 68,16 | |
| 13930 BA.OP.A.3 07.A | Fornitura e posa in opera dei dispositivi di ancoraggio dei ritegni antisismici | | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO PER RITEGNO | | | | | |
| | RITEGNO TRASVERSALE IN C.A | | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (7850*0,01) | | 32,970 | | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 1 * (7850*0,01) | | 78,500 | | | |
| | SPALLA "B" | | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (7850*0,01) | | 32,970 | | | |
| 13930 BA.OP.A.3 07.A | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | | |
| | SPALLA "B" | | | | | |
| | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 1 * (7850*0,01) | | 78,500 | | | |
| | Totale | kg | 222,940 | 3,91 | 871,70 | |
| | 13940 BA.OP.A.3 07.C | Fornitura e posa in opera di cuscinetti di appoggio elastomerici armati | | | | |
| | | CUSCINETTI NEOPRENE ARMATO | | | | |
| | | SPALLA "A" | | | | |
| | | 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 11,55 | | |
| | | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | |
| | | SPALLA "A" | | | | |
| 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | | 11,55 | | | |
| SPALLA "B" | | | | | | |
| 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | | 11,55 | | | |
| RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | | | |
| SPALLA "B" | | | | | | |
| 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 11,55 | | | | |
| Totale | dm ³ | 46,20 | 62,14 | 2.870,87 | | |
| 13940 BA.OP.A.3 07.C | Sovrapprezzo per apparecchi d'appoggio elastomerici aventi una dimensione inferiore a 10 dmc. | | | | | |
| | CUSCINETTI IN GOMMA ELASTOMERICA ARMATA PER RITEGNO | | | | | |
| | Ritegno longitudinale centrale su Spalle e pile | | | | | |
| | DATI | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI18 - VI18 (ex VI10) - Doppio Binario

VI18A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|--|-----------------|-----------|--------|------------------|
| | RIF.ART. BA.OP.A.3 07.A 46,20 | | 46,20 | | |
| | Totale | dm ³ | 46,20 | 18,64 | 861,17 |
| | Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro | | | | 10.056,25 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI18 - VI18 (ex VI10) - Doppio Binario

VI18A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI9 - Travi d'impalcato in acciaio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|---|----------------|--|--------|-------------------|
| 13900 PM.MR.A.3 03.A | <p>Grigliato alveolare in acciaio S185 UNI EN 10025:2005 zincato a caldo, in opera.</p> <p>IMPALCATO IN ACCIAIO A 4 TRAVI L=40.00</p> <p>Grigliato alveolare in acciaio S185 UNI EN 10025:2005 zincato a caldo, con maglia da mm 30x30, piatto portante da mm 30x3, asta secondaria da mm 20x3, pressato, elettrofuso, elettrosaldato, oppure di altro tipo ma di equivalenti caratteristiche geometriche, nonché di peso e di portata non inferiore a quelli relativi al tipo sopraindicato compresi gli organi di attacco pure in acciaio zincato a caldo, in opera.</p> <p>CAMPATA N°1 L=39.85m</p> <p>3 * 39,85 * 2,5</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 298,88</p> <p>A sommare -----</p> <p>CALCOLO GRIGLIATO IMPALCATI RETICOLARI</p> <p>1 * 298,88</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m ² | <p>298,88</p> <p>298,88</p> <p>-298,88</p> <p>298,88</p> <p>298,88</p> | 109,44 | 32.709,43 |
| 13880 PM.MR.A.3102.C | <p>Acciaio UNI EN 10025 nuovo di ogni specie, fornito e lavorato, in opera, della qualità S275J2 e S275J0 e S355J2 e S355J0.</p> <p>IMPALCATO IN ACCIAIO A 4 TRAVI L=40.00</p> <p>TRAVATA METALLICA</p> <p>DATI</p> <p>PORTATA TEORICA 38.00mt</p> <p>PESO TRAVATA RETICOLARE 55 kN/m = 5608.35 kg</p> <p>5608,35 * 40</p> <p>incremento per saldature e bullonature 4%</p> <p>224334,0*4%</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 233307,360</p> <p>A sommare -----</p> <p>CALCOLO TRAVATA</p> <p>1 * 233307,360</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | kg | <p>224.334,000</p> <p>8.973,360</p> <p>233.307,360</p> <p>-233.307,360</p> <p>233.307,360</p> <p>233.307,360</p> | 2,22 | 517.942,34 |
| 13890 PM.MR.A.3102.D | <p>Sovrapprezzo alla voce PM.MR.A.3102.C per vari eseguiti di punta con avanbecco ed eventuale retrobecco.</p> <p>VARO TRAVATA METALLICA</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO TRAVATA L=40.00m</p> <p>1 * 233307,360</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | kg | <p>233.307,360</p> <p>233.307,360</p> | 0,15 | 34.996,10 |
| Totale VI9 - Travi d'impalcato in acciaio Euro | | | | | 585.647,87 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI18 - VI18 (ex VI10) - Doppio Binario

VI18A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|---|--------|-----------|
| 13950 BA.CZ.A.3 02.F | <p>Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2</p> <p>GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES</p> <p>-----</p> <p>DATI GENERALI LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=13.70m AREA SEZIONE NETTA SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=5.75 m^2 Lunghezza totale Lu=39.85m PREDALLE CENTRALI - La=2.10 sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.30 sp. 5cm</p> <p>-----</p> <p>GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO 1 * 39,85 * 5,75 PREDALLES 1 * 39,85 * (2,30+2,10+2,10+2,10+2,30) * 0,05</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 250,86 A sommare</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES 1 * 250,86</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m³ | <p>229,14</p> <p>21,72</p> <p>250,86</p> <p>-250,86</p> <p>250,86</p> <p>250,86</p> | 121,28 | 30.424,30 |
| 13955 BA.CZ.A.3 02.G | <p>Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C35/45 N/mm2</p> <p>VELETTE</p> <p>-----</p> <p>DATI GENERALI VELETTE - H=1.01m sp. 9cm</p> <p>-----</p> <p>VELETTE 2 * 39,85 * 0,09 * 1,01</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 7,24 A sommare</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO VELETTE 1 * 7,24</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m³ | <p>7,24</p> <p>7,24</p> <p>-7,24</p> <p>7,24</p> <p>7,24</p> | 129,90 | 940,48 |
| 13970 BA.CZ.A.3 03.B | <p>Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3.</p> <p>ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE vedi ART.RIF - BA.CZ.A.3 02.F + BA.CZ.A.3 02.G 258,10</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m³ | <p>258,10</p> <p>258,10</p> | 5,39 | 1.391,16 |
| 13980 BA.CZ.A.3 05.C | <p>Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12</p> <p>IMPALCATO IN ACCIAIO A 4TRAVE L=40.00 CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE</p> | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI18 - VI18 (ex VI10) - Doppio Binario

VI18A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|-------------------------------------|-------------|-----------|
| | ----- DATI GENERALI SEZIONE SOLETTA IN MEZZERIA H=44cm LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=13.70m AREA SEZIONE SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=5.75 m ² Lunghezza totale Lu=39.85m PREDALLE CENTRALI - La=2.10m sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.30 sp. 5cm VELETTE - H=1.01m sp. 9cm ----- | | | | |
| | CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO FRONTALI 2 * 5,75 MURETTI PARABALLAST 2 * 39,85 * (2*0,75) PREDALLES 1 * 39,85 * ((2,30+2,10+2,10+2,10+2,30)+(10*0,05)) VELETTE 2 * 39,85 * (2*(0,09+1,01)) | | 11,50 119,55 454,29 175,34 | | |
| | Totale parziale | m ² | 760,68 | | |
| | A dedurre 760,68 A sommare | | | -760,68 | |
| | ----- CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE SPA-SPB 1 * 760,68 | | 760,68 | | |
| | Totale | m ² | 760,68 | 18,53 | 14.095,40 |
| 13960 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. IMPALCATO IN ACCIAIO A 4 TRAVI L=40.00 ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE ----- DATI GENERALI INCIDENZA ARMATURA SOLETTA 200kg/m ³ INCIDENZA ARMATURA PREDALLES 60kg/m ³ INCIDENZA ARMATURA VELETTA 20kg/m ³ ----- GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO 200 * 39,85 * 5,75 PREDALLES 60 * 39,85 * (2,30+2,10+2,10+2,10+2,30) * 0,05 VELETTE 20 * (2*39,85) * 0,09 * 1,01 | | 45.827,500 1.303,095 144,895 | | |
| | Totale parziale | kg | 47.275,490 | | |
| | A dedurre 47275,49 A sommare | | | -47.275,490 | |
| | ----- CALCOLO ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE 1 * 47275,490 | | 47.275,490 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI18 - VI18 (ex VI10) - Doppio Binario

VI18A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|------------|--------|-----------|
| | Totale | kg | 47.275,490 | 1,00 | 47.275,49 |
| 13990 BA.OP.A.3 10.A | Fornitura e posa in opera di coprigiunto trasver sale impermeabile e dielettrico, per escursioni orizzontali fino a 30 mm GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=13.70 vasca FS in asse spalla 2 * 8,00 | | 16,00 | | |
| | Totale | m | 16,00 | 255,89 | 4.094,24 |
| 14000 BA.OP.A.3 10.B | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre i 30 mm GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=13.70 vasca FS in asse spalla 2 * 8,00 * ((130+130-30)) | | 3.680,00 | | |
| | Totale | m | 3.680,00 | 1,62 | 5.961,60 |
| 14010 BA.OP.A.3 11.A | Fornitura e posa in opera di piattabanda dielettrica per muretti laterali paraballast e marciapiedi, per escursioni fino a 30 mm PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=13.70 in asse spalla muretti paraballast ((2)*2) * 1,50 camminamento+cordoli ((2)*2) * ((1,78+0,82)) | | 6,00 | | |
| | | | 10,40 | | |
| | Totale | m | 16,40 | 58,32 | 956,45 |
| 14020 BA.OP.A.3 11.B | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre 30 mm PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=13.70 in asse spalla muretti paraballast ((2)*2) * 1,50 * ((130+130-30)) camminamento+cordoli ((2)*2) * ((1,78+0,82)) * ((130+130-30)) | | 1.380,00 | | |
| | | | 2.392,00 | | |
| | Totale | m | 3.772,00 | 0,17 | 641,24 |
| 14030 BA.OP.A.3 12.A | Fornitura e posa in opera di scossalina , dello spessore non inferiore a 2 mm | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI18 - VI18 (ex VI10) - Doppio Binario

VI18A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|---|------|-----------|--------|-------------------|
| | SCOSSALINA GIUNTI D'IMPALCATO | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Larghezza Impalcato La=13.70 | | | | |
| | in asse spalla | | | | |
| | 2 * 13,70 | | 27,40 | | |
| | Totale | m | 27,40 | 35,56 | 974,34 |
| | Totale VIA - Soletta di completamento Euro | | | | 106.754,70 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI18 - VI18 (ex VI10) - Doppio Binario

VI18A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|---------------------------------|--|----------------|----------------|-----------|----------|--|
| 14090 BA.CZ.C.1103.E | Fornitura di cunicoli per la protezione di cavi a due gole da 140 e 180 mm, di profondità interna 400 mm con fondo a spessore maggiorato, per viadotto o g | | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | 1 PER BINARIO AREA SEZIONE CANALETTA A=0.0841m ² | | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=40m | | | | | |
| | 1 * 40 | | | 40,00 | | |
| | Totale parziale | | m | 40,00 | | |
| | A dedurre | | | | | |
| | 40 | | | -40,00 | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | | |
| 1 * 40 | | | 40,00 | | | |
| Totale | | m | 40,00 | 31,15 | 1.246,00 | |
| 14100 BA.CZ.C.2101.K | Posa in opera di cunicoli in cemento delle dimensioni di 400x100 mm. | | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | VEDI RIF. ART. BA.CZ.C.1103.E | | | | | |
| 40 | | | 40,00 | | | |
| Totale | | m | 40,00 | 14,20 | 568,00 | |
| 14060 BA.OP.A.3 18.A | Strato protettivo in conglomerato bituminoso dello spessore non inferiore a 5 cm | | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE CON STRATO DI CONGLOMERATO BITUMINOSO VASCA (50mm) | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=40.00m | | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =8.50m 1 * 40,0 * 8,50 | | | 340,00 | | |
| | Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 40 * (1,93+1,93) | | | 154,40 | | |
| | Totale parziale | | m ² | 494,40 | | |
| | A dedurre | | | | | |
| | 494,40 | | | -494,40 | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA | | | | | | |
| 1 * 494,40 | | | 494,40 | | | |
| Totale | | m ² | 494,40 | 5,92 | 2.926,85 | |
| 14120 BA.OP.A.3 20.A | Fornitura e posa in opera di profilati di acciaio per parapetti, mensole e simili | | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=40m | | | | | |
| | IPE 100 p=8,1 kg/m, 1 MONTANTE OGNI 1.50m PER LATO (2*8,1) * (40/1,5) * 1,05 | | | 453,606 | | |
| | PIASTRA DI BASE 200x150x10 p=2,36 kg (2*2,36) * (40/1,5) | | | 125,868 | | |
| | PIASTRA DI BASE CON FUNZIONE DI PARAPIEDE 200x5mm p=7,85 kg/m (2*7,85) * 40 | | | 628,000 | | |
| | Totale parziale | | kg | 1.207,474 | | |
| | 10% per bulloni, tirafondi e saldature 1207,474*10% | | | 120,747 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI18 - VI18 (ex VI10) - Doppio Binario

VI18A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|------------|--------|-----------|
| | Totale generale | kg | 1.328,221 | | |
| | A dedurre 1328,221 | | -1.328,221 | | |
| | A sommare ----- | | | | |
| | PARAPETTI PER IMPALCATO 1 * 1328,221 | | 1.328,221 | | |
| | Totale | kg | 1.328,221 | 1,95 | 2.590,03 |
| 14130 BA.OP.A.3 21.A | Fornitura e posa in opera di tubi di acciaio doppiamente zincati a caldo per parapetti, mensole e simili PARAPETTO PER IMPALCATO ----- DATI Lunghezza Impalcato Lu=40m 4 TUBI D=42,4 sp 2,9 p=2,35 kg/m PER LATO (2*4*2,35) * 40 | | 752,000 | | |
| | Totale parziale | kg | 752,000 | | |
| | 10% per bulloni, e saldature 752*10% | | 75,200 | | |
| | Totale generale | kg | 827,200 | | |
| | A dedurre 827,20 | | -827,200 | | |
| | A sommare ----- | | | | |
| | PARAPETTI PER IMPALCATO 1 * 827,20 | | 827,200 | | |
| | Totale | kg | 827,200 | 2,11 | 1.745,39 |
| 14040 BA.OP.A.3107.A | Impermeabilizzazione di impalcato a mezzo di manto impermeabile sintetico eseguito con membrana : per 3 mm di spessore IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm ----- DATI Lunghezza Impalcato Lu=40.00m Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =8.50m 40 * 8,50 Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 40 * (1,93+1,93) | | 340,00 | | |
| | | | 154,40 | | |
| | Totale parziale | m² | 494,40 | | |
| | A dedurre 494,40 | | -494,40 | | |
| | A sommare ----- | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm 1 * 494,40 | | 494,40 | | |
| | Totale | m² | 494,40 | 20,45 | 10.110,48 |
| 14050 BA.OP.A.3107.B | Sovraprezzo alla precedente sottovoce A per ogni mm in più richiesto rispetto allo spessore di 3 mm IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm ----- DATI Lunghezza Impalcato Lu=40.00m Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =8.50m 1 * 40,0 * 8,50 Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 40 * (1,93+1,93) | | 340,00 | | |
| | | | 154,40 | | |
| | Totale parziale | m² | 494,40 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI18 - VI18 (ex VI10) - Doppio Binario

VI18A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-----------------------------------|---|----------------|----------------|--------|----------|
| 14080 IT.TU.E.3002.E | A dedurre 494,40 A sommare ----- IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm 1 * 494,40 | | -494,40 | | |
| | Totale | m ² | 494,40 | 3,84 | 1.898,50 |
| | Fornitura e posa in opera di tubazione in PVC -U conforme alla norma UNI EN 1401-1 - diametro esterno 250 mm. TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 ----- DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI Lunghezza Impalcato Lu=40m SOTTO SOLETTA - DN250 2 * 40 DISCENDENTE SULLE PILE - DN250 2 * 10 | | 80,00 20,00 | | |
| | Totale parziale | m | 100,00 | | |
| 14110 SS.CE.C.3102.B | A dedurre 100 A sommare ----- TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 1 * 100 | | -100,00 | | |
| | Totale | m | 100,00 | 25,65 | 2.565,00 |
| | Fornitura e posa in opera in corrispondenza dei muretti paraballast di tubo 140x140 sp. 3 mm provvisto di griglia e rete in acciaio keller. TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT ----- DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=40m 2 * (40/3) | | 26,66 | | |
| | Totale parziale | Cad | 26,66 | | |
| 14070 VAT.RS3E.A01.0 9.0017 | A dedurre 26,66 A sommare ----- TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT 1 * 26,66 | | -26,66 | | |
| | Totale | Cad | 26,66 | 16,14 | 430,29 |
| | Fornitura e posa in opera pluviale flangiato in PVC DN160 (L=0,50 m) grigliato metallico zincato a caldo (250x250mm) controtelaio speciale zincato costituito da: controtelaio e di manicotto flangiato - Tipo "messicano" per innesto del pluviale PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA ----- DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=40m 2 * (40/3) | | 26,66 | | |
| | Totale parziale | Cad | 26,66 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI18 - VI18 (ex VI10) - Doppio Binario

VI18A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|---|------|-----------|--------|------------------|
| | A dedurre 26,66 | | -26,66 | | |
| | A sommare ----- | | | | |
| | PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA 1 * 26,66 | | 26,66 | | |
| | Totale | Cad | 26,66 | 21,54 | 574,26 |
| | Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro | | | | 24.654,80 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI19 - VI19 (ex VI11) - Doppio Binario

VI19A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Travi Incorp. 17.90m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|---|--------|------------|
| 53335 BA.CZ.A.3 01.A | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C12/15 N/mm2 CORDOLO PARATIE 80x40 SPALLA A 52 * (,8+0,1+0,1) * 0,1 SPALLA B 52 * (,8+0,1+0,1) * 0,1 Totale | m ³ | 5,20 5,20 10,40 | 80,31 | 835,22 |
| 53345 BA.CZ.A.3 01.E | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C28/35 N/mm2 CORDOLO PARATIE 80x40 Spalla A 52 * ,8 * 0,4 Spalla B 52 * ,8 * 0,4 Totale | m ³ | 16,64 16,64 33,28 | 109,75 | 3.652,48 |
| 53355 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. CORDOLO PARATIE 80x40 Spalla A 52 * ,8 * 0,4 Spalla B 52 * ,8 * 0,4 Totale | m ³ | 16,64 16,64 33,28 | 5,39 | 179,38 |
| 53375 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e simili CORDOLO PARATIE 60x40 Spalla A 2 * 52 * 0,4 Spalla B 2 * 52 * 0,4 Totale | m ² | 41,60 41,60 83,20 | 10,09 | 839,49 |
| 43680 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. SPALLA A - 150 kg/mc 15 * 21 * (0,60^2*3,1416) * 150 SPALLA B - 150 kg/mc 15 * 21 * (0,60^2*3,1416) * 150 OPERE PROVVISORIALI Spalla A 88 * 15 * (0,25^2*3,1416) * 150 Spalla B 88 * 15 * (0,25^2*3,1416) * 150 Totale | kg | 53.439,750 53.439,750 38.808,000 38.808,000 184.495,500 | 1,00 | 184.495,50 |
| 53365 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. CORDOLO PARATIE 60x40 - 100 kg/mc Spalla A 100 * 52 * ,8 * 0,4 Spalla B 100 * 52 * ,8 * 0,4 Totale | kg | 1.664,000 1.664,000 3.328,000 | 1,00 | 3.328,00 |
| 53325 BA.DE.A.5 33.A | Rimozione d'opera di elementi strutturali di acciaio comprese le rotaie e i profilati in genere. Travi di ripartizione Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 31242,20 Totale | kg | 31.242,200 31.242,200 | 0,03 | 937,27 |
| 60935 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi SPALLA A - 15 * 21 * (0,60^2*3,1416) SPALLA B - 15 * 21 * (0,60^2*3,1416) OPERE PROVVISORIALI | | 355,95 355,95 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI19 - VI19 (ex VI11) - Doppio Binario

VI19A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Travi Incorp. 17.90m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------------|------------|--------|-------------------|
| 43671 BA.PD.A.3 03.B | Spalla A 88 * 15 * (0,25^2*3,1416) | | 264,00 | | |
| | Spalla B 88 * 15 * (0,25^2*3,1416) | | 264,00 | | |
| | Totale | m³ | 1.239,90 | 0,26 | 322,37 |
| 43670 BA.PD.A.3 05.C | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro del diametro est. non inferiore a 500 mm | | | | |
| | OPERE PROVVISORIALI | | | | |
| | Spalla A 88 * 15 | | 1.320,00 | | |
| | Spalla B 88 * 15 | | 1.320,00 | | |
| | Totale | m | 2.640,00 | 55,88 | 147.523,20 |
| 53385 BA.PD.A.3 19.A | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro, del diametro non inferiore a 1200 mm | | | | |
| | SPALLA A 15 * 21 | | 315,00 | | |
| | SPALLA B 15 * 21 | | 315,00 | | |
| | Totale | m | 630,00 | 160,63 | 101.196,90 |
| 45090 FA.OM.A.1001.B | Formazione di colonne di terreno consolidato, del diametro reso di almeno 50 cm | | | | |
| | SPALLA A 90 * 15 | | 1.350,00 | | |
| | SPALLA B 90 * 15 | | 1.350,00 | | |
| | Totale | m | 2.700,00 | 41,11 | 110.997,00 |
| 45100 FA.OM.A.2001.A | Acciaio in profilati, della qualità S 275, lavorato per carpenteria metallica in genere. | | | | |
| | Travi di ripartizione | | | | |
| | travi HEB 400 kg/ml 155.00 | | | | |
| | Spalla A (2*(9,10+15,90)) * 155 | | 7.750,000 | | |
| | Spalla B 2 * (2*(9,10+15,90)) * 155 | | 15.500,000 | | |
| | Puntoni diam.mm.254 s.mm.20 kg/ml 115.00 | | | | |
| | Spalla A 4 * 4,24 * 115 | | 1.950,400 | | |
| | Spalla B (2*4) * 3,48 * 115 | | 3.201,600 | | |
| | Totale parziale | kg | 28.402,000 | | |
| | 10% per pezzi speciali, saldature, bullonature etc etc (10%) * 28402 | | | | |
| Totale generale | kg | 31.242,200 | | | |
| | Totale | kg | 31.242,200 | 1,80 | 56.235,96 |
| 45100 FA.OM.A.2001.A | Posa in opera di elementi in acciaio di cui alle voci FA.OM.A.1001 - FA.OM.A.1002 | | | | |
| | Travi di ripartizione | | | | |
| | Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 31242,20 | | 31.242,200 | | |
| | Totale | kg | 31.242,200 | 0,99 | 30.929,78 |
| | Totale VI2 - Pali o pozzi Euro | | | | 641.472,55 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI19 - VI19 (ex VI11) - Doppio Binario

VI19A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Travi Incorp. 17.90m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|---|--------|-----------|
| 43790 BA.CZ.A.3 01.A | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C12/15 N/mm2 SPALLA A 16,70 * 9,9 * 0,20 SPALLA B 16,7 * 9,9 * 0,20 Totale | m ³ | 33,07 33,07 66,14 | 80,31 | 5.311,70 |
| 43800 BA.CZ.A.3 01.E | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C28/35 N/mm2 SPALLA A 16,40 * 9,6 * 2 SPALLA B 16,40 * 9,6 * 2 Totale | m ³ | 314,88 314,88 629,76 | 109,75 | 69.116,16 |
| 43810 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. SPALLA A 16,40 * 9,6 * 2 SPALLA B 16,40 * 9,6 * 2 Totale | m ³ | 314,88 314,88 629,76 | 5,39 | 3.394,41 |
| 43830 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e similari SPALLA A 2 * (16,40+9,6) * 2 SPALLA B 2 * (16,40+9,6) * 2 Totale | m ² | 104,00 104,00 208,00 | 10,09 | 2.098,72 |
| 43820 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. SPALLA A - 110 kg/mc 110 * 16,40 * 9,6 * 2 SPALLA B - 110 kg/mc 110 * 16,40 * 9,6 * 2 Totale | kg | 34.636,800 34.636,800 69.273,600 | 1,00 | 69.273,60 |
| 43870 BA.DE.A.5 33.A | Rimozione d'opera di elementi strutturali di acciaio comprese le rotaie e i profilati in genere. travi di contrasto HEB 500 - 187 kg/m puntone Ø254 sp 20 mm - 115 kg/m SPALLA A trave HEB 2 * 40,80 * 187 puntone 4 * 2,83 * 115 SPALLA B trave HEB 2 * 40,80 * 187 puntone 4 * 2,83 * 115 Totale generale 20% per extralaminazione, piastre, etc 0,20 * 33122 Totale | kg | 15.259,200 1.301,800 15.259,200 1.301,800 33.122,000 6.624,400 39.746,400 | 0,03 | 1.192,39 |
| 43761 BA.MT.A.3 29.A | Riempitivi vari e sistemazione superficiale con regolarizzazione delle pendenze, con terre provenienti dagli scavi quantità scavi (vedi quantità BA.MT.C.0101.A) 1322,04 a dedurre volume fondazioni interrante quantità art BA.CZ.A.3 01.A -1 * 66,14 quantità art BA.CZ.A.3 01.E -1 * 629,76 a dedurre volume elevazioni interrante -1 * 143,46 Totale | m ³ | 1.322,04 -66,14 -629,76 -143,46 482,68 | 0,90 | 434,41 |
| 43720 BA.MT.A.3003.A | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi fino alla profondità di 2 m SPALLA A 16,70 * 9,9 * 2 | | 330,66 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI19 - VI19 (ex VI11) - Doppio Binario

VI19A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Travi Incorp. 17.90m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|-----------|-----------|----------|
| 43730 BA.MT.A.3003.B | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) (2*(9+14)) * 0,25 * 2 | | 23,00 | | |
| | SPALLA B 16,7 * 9,9 * 2 | | 330,66 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) (2*(9+14)) * 0,25 * 2 | | 23,00 | | |
| | Totale | m ³ | 707,32 | 3,27 | 2.312,94 |
| | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 2 m e fino a 4 m | | | | |
| 43740 BA.MT.A.3003.C | SPALLA A 16,7 * 9,90 * 2 | | 330,66 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) (2*(9+14)) * 0,25 * 2 | | 23,00 | | |
| | SPALLA B 16,7 * 9,9 * 2 | | 330,66 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) (2*(9+14)) * 0,25 * 2 | | 23,00 | | |
| | Totale | m ³ | 707,32 | 3,76 | 2.659,52 |
| 43740 BA.MT.A.3003.C | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 4 m e fino a 6 m | | | | |
| | SPALLA A 16,7 * 9,9 * 2 | | 330,66 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) (2*(9+14)) * 0,25 * 2 | | 23,00 | | |
| | SPALLA B 16,7 * 9,9 * 2 | | 330,66 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) (2*(9+14)) * 0,25 * 2 | | 23,00 | | |
| Totale | m ³ | 707,32 | 5,14 | 3.635,62 | |
| 43742 BA.MT.A.3003.D | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 6 m e fino a 8 m | | | | |
| | SPALLA A 16,7 * 9,9 * 0,15 | | 24,80 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) (2*(9+14)) * 0,25 * 0,15 | | 1,73 | | |
| | SPALLA B 16,7 * 9,9 * 0,15 | | 24,80 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) (2*(9+14)) * 0,25 * 0,15 | | 1,73 | | |
| Totale | m ³ | 53,06 | 5,92 | 314,12 | |
| 54485 BA.MT.A.3107.A | Fornit.e posa in opera di misto cement.da cava,gettato e costipato in opera in strati di spess<50 cm,con caratter.indicate nel Capit.Op.Civ.con cemento>4 | | | | |
| | SPALLA A interno (escluso SubBallast e Supercompattato) 3,15 * 12,10 * (8,80-(0,3+0,12)) | | 319,40 | | |
| | dente esterno 1su1 per rilev. h>4m (((1,00+4,00)/2)) * 13,70 * 3,00 | | 102,75 | | |
| | SPALLA B interno (escluso SubBallast e Supercompattato) 3,15 * 12,10 * (8,80-(0,3+0,12)) | | 319,40 | | |
| | dente esterno 1su1 per rilev. h>4m (((1,00+4,00)/2)) * 13,70 * 3,00 | | 102,75 | | |
| Totale | m ³ | 844,30 | 43,81 | 36.988,78 | |
| 43760 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi | | | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.A 707,32 | | 707,32 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.B 707,32 | | 707,32 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.C 707,32 | | 707,32 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.D 53,06 | | 53,06 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI19 - VI19 (ex VI11) - Doppio Binario

VI19A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Travi Incorp. 17.90m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|--|----------------|-----------|--------|-------------------|
| | Totale | m ³ | 2.175,02 | 0,26 | 565,51 |
| | Totale VI3 - Fondazioni Euro | | | | 197.297,88 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI19 - VI19 (ex VI11) - Doppio Binario

VI19A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Travi Incorp. 17.90m)

VI4 - Spalle

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|---|------|-----------|--------|-----------|
| 38700 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | |
| | Spalla A | | | | |
| | da quota +135.17 a +140.86 | | | | |
| | Spalla + Muri d'ala 49,90 * 5,69 | | | 283,93 | |
| | da quota +140.86 a +144.02 | | | | |
| | Spalla + Muri d'ala 23,18 * 3,16 | | | 73,25 | |
| | ringrosso muro paraghiaia 13,70 * 0,17 * (1/2*(0,12+0,29)) | | | 0,49 | |
| | Soletta copertura tra muri d'ala (6,80+0,67) * 5,33 | | | 39,82 | |
| | Totale parziale | m³ | | 397,49 | |
| | Spalla B | | | | |
| | da quota +135.17 a +140.49 | | | | |
| | Spalla + Muri d'ala 49,90 * 5,32 | | | 265,47 | |
| | da quota +140.49 a +143.55 | | | | |
| | Spalla + Muri d'ala 23,18 * 3,06 | | | 70,93 | |
| ringrosso muro paraghiaia 13,70 * 0,17 * (1/2*(0,12+0,29)) | | | 0,49 | | |
| Soletta copertura tra muri d'ala (6,80+0,67) * 5,33 | | | 39,82 | | |
| Totale parziale | m³ | | 376,71 | | |
| Totale | m³ | | 774,20 | 121,28 | 93.894,98 |
| 38710 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. | | | | |
| | Spalla A | | | | |
| | Elevazione | | | | |
| | Quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 397,49 | | | 397,49 | |
| Spalla B | | | | | |
| Elevazione | | | | | |
| Quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 376,71 | | | 376,71 | | |
| Totale | m³ | | 774,20 | 5,39 | 4.172,94 |
| 44740 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e simili | | | | |
| | Spalla A | | | | |
| | Soletta copertura tra muri d'ala | | | | |
| | Marciaipiedi e paraballast - sponde 2 * (6,8+0,67) * (0,19+0,72+0,72) | | | 24,35 | |
| | Spalla B | | | | |
| Soletta copertura tra muri d'ala | | | | | |
| Marciaipiedi e paraballast - sponde 2 * (6,8+0,67) * (0,19+0,72+0,72) | | | 24,35 | | |
| Totale | m² | | 48,70 | 10,09 | 491,38 |
| 38730 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 | | | | |
| | Spalla A | | | | |
| | da quota +135.17 a +139.17 | | | | |
| | Spalla + Muri d'ala 57,39 * 4 | | | 229,56 | |
| | Spalla B | | | | |
| da quota +135.17 a +139.17 | | | | | |
| Spalla + Muri d'ala 57,39 * 4 | | | 229,56 | | |
| Totale | m² | | 459,12 | 13,46 | 6.179,76 |
| 38740 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 | | | | |
| | Spalla A | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI19 - VI19 (ex VI11) - Doppio Binario

VI19A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Travi Incorp. 17.90m)

VI4 - Spalle

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|--|--------|-------------------|
| | da quota +139.17 a +140.86 Spalla + Muri d'ala 57,39 * 1,69 | | 96,99 | | |
| | da quota +140.86 a +143.17 Spalla + Muri d'ala 55,62 * 2,31 | | 128,48 | | |
| | Ritegni 2 * (5,16-1,00) * 0,7 | | 5,82 | | |
| | 2 * (0,4+0,8+0,4) * 0,7 | | 2,24 | | |
| | Spalla B da quota +139.17 a +140.49 Spalla + Muri d'ala 57,39 * 1,32 | | 75,75 | | |
| | da quota +140.49 a +143.17 Spalla + Muri d'ala 55,62 * 2,68 | | 149,06 | | |
| | Ritegni 2 * (5,16-1,00) * 0,7 | | 5,82 | | |
| | 2 * (0,4+0,8+0,4) * 0,7 | | 2,24 | | |
| | Totale | m ² | 466,40 | 16,40 | 7.648,96 |
| 44730 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 Spalla A da quota +143.17 a +144.03 Spalla + Muri d'ala 55,32 * 0,86 ringrosso muro paraghiaia 2 * 13,7 * 0,17 * (1/2*(0,12+0,29)) Soletta copertura tra muri d'ala intradosso soletta 6,80 * 11,3 sponde laterali 2 * (6,8+0,67) * 0,48 sponde frontali 2 * 5,33 Spalla B da quota +143.17 a +143.55 Spalla + Muri d'ala 55,32 * 0,38 ringrosso muro paraghiaia 2 * 13,7 * 0,17 * (1/2*(0,12+0,29)) Soletta copertura tra muri d'ala intradosso soletta 6,80 * 11,3 sponde laterali 2 * (6,8+0,67) * 0,48 sponde frontali 2 * 5,33 | | 47,58 0,98 76,84 7,17 10,66 21,02 0,98 76,84 7,17 10,66 | | |
| | Totale | m ² | 259,90 | 18,53 | 4.815,95 |
| 38720 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. Spalla A Elevazione - kg/mc 120.00 Quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 120 * 397,49 Spalla B Elevazione - kg/mc 120.00 Quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 120 * 376,71 | | 47.698,800 45.205,200 | | |
| | Totale | kg | 92.904,000 | 1,00 | 92.904,00 |
| | Totale VI4 - Spalle Euro | | | | 210.107,97 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI19 - VI19 (ex VI11) - Doppio Binario

VI19A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Travi Incorp. 17.90m)

VI7 - Apparecchi di appoggio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|-----------|--------|----------|
| 1490 BA.OP.A.3108.A | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio di tipo fisso a disco elastomerico confinato. Per ogni KN di carico nominale verticale allo SLU APPOGGI FISSI DATI CARICO VERTICALE - V = 600kN CARICO ORIZZONTALE LONGITUDINALE - H = 2000kN ----- LATO FISSO 1 * 9 * 600 | | 5.400,00 | | |
| | Totale | kN | 5.400,00 | 0,55 | 2.970,00 |
| 14530 BA.OP.A.3108.B | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio di tipo fisso a disco elastomerico confinato. Per ogni KN di carico nominale orizzontale allo SLU APPOGGI FISSI DATI CARICO VERTICALE - V = 600kN CARICO ORIZZONTALE LONGITUDINALE - H = 2000kN ----- LATO FISSO 9 * 2000 | | 18.000,00 | | |
| | Totale | kN | 18.000,00 | 0,19 | 3.420,00 |
| 14540 BA.OP.A.3109.A | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio di tipo unidirezionale a disco elastomerico confinato.Per ogni KN di carico nominale vert. allo SLU APPOGGI UNIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 600kN CARICO ORIZZONTALE LONGITUDINALE - H = 1000kN ----- LATO MOBILE 1 * 9 * 600 | | 5.400,00 | | |
| | Totale | kN | 5.400,00 | 0,59 | 3.186,00 |
| 14550 BA.OP.A.3109.B | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio di tipo unidirezionale a disco elastomerico confinato.Per ogni KN di carico nominale orizz. allo SLU APPOGGI UNIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 600kN CARICO ORIZZONTALE LONGITUDINALE - H = 1000kN ----- LATO MOBILE 1 * 9 * 1000 | | 9.000,00 | | |
| | Totale | kN | 9.000,00 | 0,22 | 1.980,00 |
| 14560 BA.OP.A.3110.A | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio di tipo multidirezionale a disco elastomerico confinato. Per ogni KN di carico nominale vert.allo SLU APPOGGI MULTIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 600kN ----- LATO FISSO 1 * 10 * 600 LATO MOBILE 1 * 10 * 600 | | 6.000,00 | | |
| | | | 6.000,00 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI19 - VI19 (ex VI11) - Doppio Binario

VI19A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Travi Incorp. 17.90m)

VI7 - Apparecchi di appoggio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|---|------|-----------|--------|------------------|
| | Totale | kN | 12.000,00 | 0,29 | 3.480,00 |
| | Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro | | | | 15.036,00 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI19 - VI19 (ex VI11) - Doppio Binario

VI19A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Travi Incorp. 17.90m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|-----------------|---|--------|----------|
| 14580 BA.CZ.A.3 16.A | Fornitura e posa in opera di malte reoplastiche INGHISAGGIO BAGGIOLI INTEGRATO AL RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. - Sup. frontale 0.8mq -(Largh 0.80m x 0.50) SPALLA "A" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (1000*0,03) SPALLA "B" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (1000*0,03) RITEGNO LONGITUDINALE IN ACCIAIO ANCORATO ALLE SPALLE SPALLA "A" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 8 * 0,50 * 0,25 * (1000*0,03) SPALLA "B" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 58 * 0,50 * 0,25 * (1000*0,03) | | | | |
| | Totale | dm ³ | 217,50 272,70 | 0,80 | 218,16 |
| 14940 BA.CZ.A.3 16.A | Fornitura e posa in opera di malte reoplastiche INGHISAGGIO BAGGIOLI INTEGRATO AL RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. - Sup. frontale 0.8mq -(Largh 0.80m x 0.50) SPALLA "A" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (1000*0,03) SPALLA "B" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (1000*0,03) RITEGNO LONGITUDINALE IN ACCIAIO ANCORATO ALLE SPALLE SPALLA "A" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 8 * 0,50 * 0,25 * (1000*0,03) SPALLA "B" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 58 * 0,50 * 0,25 * (1000*0,03) | | | | |
| | Totale | dm ³ | 217,50 272,70 | 0,80 | 218,16 |
| 14570 BA.OP.A.3 06.A | Fornitura e posa in opera dei dispositivi di ancoraggio dei ritegni antisismici LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO BAGGIOLI INTEGRATO AL RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. - Sup. frontale 0.8mq -(Largh 0.80m x 0.50) SPALLA "A" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,5 * 0,8 * (7850*0,01) SPALLA "B" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,5 * 0,8 * (7850*0,01) RITEGNO LONGITUDINALE IN ACCIAIO ANCORATO ALLE SPALLE SPALLA "A" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 8 * 0,50 * 0,8 * (7850*0,01) SPALLA "B" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 8 * 0,50 * 0,8 * (7850*0,01) (4+4) RITEGNI LONGITUDINALI ANCORATE ALLE TRAVI (8*2) * 0,6 * 0,24 * (7850*0,002) (8*1) * 0,46 * 0,3 * (7850*0,004) (8*3) * 0,43 * 0,17 * (7850*0,002) (8*(2+2)) * 0,26 * 0,14 * (7850*0,002) | | | | |
| | Totale | kg | 62,800 62,800 251,200 251,200 36,173 34,666 27,544 18,287 744,670 | 3,91 | 2.911,66 |
| 14930 | Fornitura e posa in opera dei dispositivi di ancoraggio dei ritegni antisismici | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI19 - VI19 (ex VI11) - Doppio Binario

VI19A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Travi Incorp. 17.90m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|-------------------------|---|--------|-----------------|---------|---------|----------|
| BA.OP.A.3 06.A | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO BAGGIOLI INTEGRATO AL RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. - Sup. frontale 0.8mq -(Largh 0.80m x 0.50) SPALLA "A" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,5 * 0,8 * (7850*0,01) SPALLA "B" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,5 * 0,8 * (7850*0,01) RITEGNO LONGITUDINALE IN ACCIAIO ANCORATO ALLE SPALLE SPALLA "A" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 8 * 0,50 * 0,8 * (7850*0,01) SPALLA "B" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 8 * 0,50 * 0,8 * (7850*0,01) (4+4) RITEGNI LONGITUDINALI ANCORATE ALLE TRAVI (8*2) * 0,6 * 0,24 * (7850*0,002) (8*1) * 0,46 * 0,3 * (7850*0,004) (8*3) * 0,43 * 0,17 * (7850*0,002) (8*(2+2)) * 0,26 * 0,14 * (7850*0,002) | | | | | |
| | | Totale | kg | 744,670 | 3,91 | 2.911,66 |
| 14590 BA.OP.A.3 07.A | Fornitura e posa in opera di cuscinetti di appoggio elastomerici armati CUSCINETTI IN GOMMA ELASTOMERICA ARMATA PER RITEGNO RITEGNO TRASVERSALE IN ACCIAIO ANCORATO ALLE SPALLE SPALLA "A" 2 * 0,35 * 0,6 * (1000*0,03) SPALLA "B" 2 * 0,35 * 0,6 * (1000*0,03) RITEGNO LONGITUDINALE IN ACCIAIO ANCORATO ALLE SPALLE SPALLA "A" 8 * 0,35 * 0,25 * (1000*0,03) SPALLA "B" 8 * 0,35 * 0,25 * (1000*0,03) CUSCINETTI IN GOMMA ELASTOMERICA ARMATA PER RITEGNO (4+4) RITEGNI LONGITUDINALI ANCORATE ALLE TRAVI (8*1) * 0,30 * 0,3 * (1000*0,03) | | | | | |
| | | Totale | dm ³ | 88,80 | 62,14 | 5.518,03 |
| 14950 BA.OP.A.3 07.A | Fornitura e posa in opera di cuscinetti di appoggio elastomerici armati CUSCINETTI IN GOMMA ELASTOMERICA ARMATA PER RITEGNO RITEGNO TRASVERSALE IN ACCIAIO ANCORATO ALLE SPALLE SPALLA "A" 2 * 0,35 * 0,6 * (1000*0,03) SPALLA "B" 2 * 0,35 * 0,6 * (1000*0,03) RITEGNO LONGITUDINALE IN ACCIAIO ANCORATO ALLE SPALLE SPALLA "A" 8 * 0,35 * 0,25 * (1000*0,03) SPALLA "B" 8 * 0,35 * 0,25 * (1000*0,03) CUSCINETTI IN GOMMA ELASTOMERICA ARMATA PER RITEGNO | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI19 - VI19 (ex VI11) - Doppio Binario

VI19A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Travi Incorp. 17.90m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|--|---|-----------------|-----------|--------|------------------|
| 14600 BA.OP.A.3 07.C | (4+4) RITEGNI LONGITUDINALI ANCORATE ALLE TRAVI (8*1) * 0,30 * 0,3 * (1000*0,03) | | 21,60 | 62,14 | 5.518,03 |
| | Totale | dm ³ | 88,80 | | |
| | Sovrapprezzo per apparecchi d'appoggio elastomerici aventi una dimensione inferiore a 10 dmc. | | | | |
| 14960 BA.OP.A.3 07.C | CUSCINETTI IN GOMMA ELASTOMERICA ARMATA PER RITEGNO Ritegno longitudinale centrale su Spalle e pile VEDI RIF.ART. BA.OP.A.3 07.A 88,80 | | 88,80 | 18,64 | 1.655,23 |
| | Totale | dm ³ | 88,80 | | |
| | Sovrapprezzo per apparecchi d'appoggio elastomerici aventi una dimensione inferiore a 10 dmc. | | | | |
| 14960 BA.OP.A.3 07.C | CUSCINETTI IN GOMMA ELASTOMERICA ARMATA PER RITEGNO Ritegno longitudinale centrale su Spalle e pile VEDI RIF.ART. BA.OP.A.3 07.A 88,80 | | 88,80 | 18,64 | 1.655,23 |
| | Totale | dm ³ | 88,80 | | |
| Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro | | | | | 20.606,16 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI19 - VI19 (ex VI11) - Doppio Binario

VI19A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Travi Incorp. 17.90m)

VI9 - Travi d'impalcato in acciaio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|-------------|--------|-------------------|
| 14610 BA.CZ.A.2 14.A | Posa in opera di travi in ferro a doppio T fornite dalle Ferrovie in una stazione abilitata. posa in opera compresa la verniciatura a ciclo FS 44/v vedi rif.art. - BA.ME.A.1006.F 96757,50 | | 96.757,500 | | |
| | Totale | kg | 96.757,500 | 0,27 | 26.124,53 |
| 14630 BA.CZ.A.3 06.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio per impalcato a travi in ferro a doppio T incorporate 18 COPPELLE METALLICHE PER LA CHIUSA DEL GETTO L=17.500 18 * 17,50 * 0,270 | | 85,05 | | |
| | Totale | m² | 85,05 | 5,50 | 467,78 |
| 14620 BA.CZ.A.3 15.A | Tiranti in acciaio in barre per il collegamento delle travi a doppio T IMPALCATO A TRAVI INCORPORATE DATI 2 CANOTTI DI 5cm SALDATO PER INSERIMENTO TIRANI SUPERIRI - (D=42,4 sp 2,9 p=2,35 kg/m PER LATO) (2*15*22) * 0,05 * 2,35 2 CANOTTI DI 5cm SALDATO PER INSERIMENTO TIRANI INFERIORI - (D=42,4 sp 2,9 p=2,35 kg/m PER LATO) (2*14*22) * 0,05 * 2,35 | | 77,550 | | |
| | Totale parziale | kg | 149,930 | | |
| | INCREMENTO DEL 10% PER SALDATURE 0,10 * 149,93 | | 14,993 | | |
| | TIRANTI Ø30/1200 SUP L=9380mm peso 5,549kg/m 15 * 9,38 * 5,549 | | 780,744 | | |
| | TIRANTI Ø30/1200 INF L=9380mm peso 5,549kg/m 14 * 9,38 * 5,549 | | 728,695 | | |
| | Totale generale | kg | 1.674,362 | | |
| | A dedurre 1674,64 | | -1.674,640 | | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- CALCOLO IMPALCATO A TRAVI INCORPORATE 1 * 1674,64 | | 1.674,640 | | |
| | Totale | kg | 1.674,362 | 1,29 | 2.159,93 |
| 1500 BA.ME.A.1006.F | Acciaio in profilati, della qualità S 355, lavorato per carpenteria metallica in genere IMPALCATO A TRAVI INCORPORATE DATI 19 TRAVI HEB900 (ps 291kg/m) L=17.500 19 * 17,50 * 291 | | 96.757,500 | | |
| | Totale parziale | kg | 96.757,500 | | |
| | A dedurre 96757,50 | | -96.757,500 | | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- CALCOLO IMPALCATO A TRAVI INCORPORATE 1 * 96757,50 | | 96.757,500 | | |
| | Totale | kg | 96.757,500 | 1,93 | 186.741,98 |
| | Totale VI9 - Travi d'impalcato in acciaio Euro | | | | 215.494,22 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI19 - VI19 (ex VI11) - Doppio Binario

VI19A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Travi Incorp. 17.90m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|--|---|----------------|-----------|--------|-----------|
| 14640 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | |
| | GETTO PER IMPALCATI A TRAVI INCORPORATE | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI GENERALI | | | | |
| | AREA SEZIONE IMPALCATO = 12.18 m ² /ml | | | | |
| | AREA SEZIONE IMPALCATO EPURATA DA TRAVI E COPPELLE= 11.19 m ² /ml | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI PER VERIFICA | | | | |
| | impalcato a travi incorporate | | | | |
| | Sezione Corrente 1 * 11,19 * (17,80-(0,15+0,15)) | | | 195,83 | |
| ringrossi di 15cm chiusura getto 1 * 12,18 * ((0,15+0,15)) | | | 3,65 | | |
| Totale parziale | | m ³ | 199,48 | | |
| A dedurre | | | | | |
| 199,48 | | | -199,48 | | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| CALCOLO IMPALCATO A TRAVI INCORPORATE | | | | | |
| 1 * 199,48 | | | 199,48 | | |
| Totale | | m ³ | 199,48 | 121,28 | 24.192,93 |
| 14660 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. | | | | |
| | ARMATURA LENTA TRAVI INCORPORATE | | | | |
| | vedi ART.RIF - BA.CZ.A.3 02.F + BA.CZ.A.3 02.G | | | | |
| 199,48 | | | 199,48 | | |
| Totale | | m ³ | 199,48 | 5,39 | 1.075,20 |
| 14670 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 | | | | |
| | GETTO PER IMPALCATI A TRAVI INCORPORATE | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI GENERALI | | | | |
| | AREA SEZIONE IMPALCATO = 12.18 m ² /ml | | | | |
| | AREA SEZIONE IMPALCATO EPURATA DA TRAVI E COPPELLE= 11.19 m ² /ml | | | | |
| | svp. lunghezza degli sbalzi escluso le coppelle delle travi vista in sezione = 6,00m | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI PER VERIFICA | | | | |
| | impalcato a travi incorporate | | | | |
| CASSERI LATERALI 1 * 6 * 17,80 | | | 106,80 | | |
| CASSERI CHIUSURA FINALI 2 * 12,18 | | | 24,36 | | |
| Totale parziale | | m ² | 131,16 | | |
| A dedurre | | | | | |
| 131,16 | | | -131,16 | | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| CALCOLO IMPALCATO A TRAVI INCORPORATE | | | | | |
| 1 * 131,16 | | | 131,16 | | |
| Totale | | m ² | 131,16 | 16,40 | 2.151,02 |
| 14650 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | | | | |
| | ARMATURA LENTA PER IMPALCATI A TRAVI INCORPORATE | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI19 - VI19 (ex VI11) - Doppio Binario

VI19A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Travi Incorp. 17.90m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|-------------------------|---|--|--|----------|-----------|----------|
| 14680 BA.OP.A.3 10.A | DATI DERIVATI INCIDENZA ARMATURA LENTA = 70kg/m3 RIF.ART. BA.CZ.A.3 02.F 199,48 * 70 | | 13.963,600 | | | |
| | ARMATURA LENTA PER IMPALCATI A TRAVI INCORPORATE DATI AGGIUNTIVI armatura di rinforzo inferiore trasversale Ø22/400/200 (PS 2,984kg/m) 49 * 6 * 2,984 | | 877,296 | | | |
| | A dedurre 877,12 | | -877,120 | | | |
| | A sommare ----- CALCOLO ARMATURA AGGIUNTIVA PER IMPALCATI A TRAVI INCORPORATE 1 * 877,12 | | 877,120 | | | |
| | Totale | kg | 14.840,896 | 1,00 | 14.840,90 | |
| 14690 BA.OP.A.3 10.B | Fornitura e posa in opera di coprigiunto trasver sale impermeabile e dielettrico, per escursioni orizzontali fino a 30 mm GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 90mm Larghezza Impalcato La=13.70 vasca FS in asse spalla 2 * 8,00 | | 16,00 | | | |
| | Totale | m | 16,00 | 255,89 | 4.094,24 | |
| | 14700 BA.OP.A.3 10.B | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre i 30 mm GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 90mm Larghezza Impalcato La=13.70 vasca FS in asse spalla 2 * 8,00 * ((90+90-30)) | | 2.400,00 | | |
| | | Totale | m | 2.400,00 | 1,62 | 3.888,00 |
| | | 14700 BA.OP.A.3 11.A | Fornitura e posa in opera di piattabanda dielettrica per muretti laterali paraballast e marciapiedi, per escursioni fino a 30 mm PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 90mm Larghezza Impalcato La=13.70 in asse spalla e/o pila muretti paraballast (2*2) * 1,50 Camminamento+cordolo (2*2) * ((1,78+0,82)) | | 6,00 | |
| Totale | | | m | 10,40 | | |
| Totale | | | m | 16,40 | 58,32 | 956,45 |
| 14710 BA.OP.A.3 11.B | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre 30 mm | | | | | |
| | PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI19 - VI19 (ex VI11) - Doppio Binario

VI19A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Travi Incorp. 17.90m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|-------------------------|--|------|-----------|--------|---------|------------------|
| 14720 BA.OP.A.3 12.A | D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 90mm Larghezza Impalcato La=13.70 in asse spalla e/o pila muretti paraballast (2*2) * 1,50 * ((90+90)-30) Camminamento+cordolo (2*2) * ((1,78+0,82)) * ((90+90)-30) | | 900,00 | | | |
| | | | 1.560,00 | | | |
| | Totale | m | 2.460,00 | 0,17 | 418,20 | |
| | Fornitura e posa in opera di scossalina , dello spessore non inferiore a 2 mm | | | | | |
| | SCOSSALINA GIUNTI D'IMPALCATO DATI Larghezza Impalcato La=13.70 in asse spalla 2 * 13,70 | | | 27,40 | | |
| | Totale | m | 27,40 | 35,56 | 974,34 | |
| | Totale VIA - Soletta di completamento Euro | | | | | 52.591,28 |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| | | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI19 - VI19 (ex VI11) - Doppio Binario

VI19A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Travi Incorp. 17.90m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|-----------------------------------|---|-----------------|----------------|--------|----------|------|
| 1520 BA.CZ.A.3 02.G | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C35/45 N/mm2 | | | | | |
| | VELETTE | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI GENERALI | | | | | |
| | Lunghezza totale Lu=17.80m | | | | | |
| | VELETTE - H=1.01m sp. 9cm | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | VELETTE | | | | | |
| | 2 * 17,80 * 0,09 * 1,01 | Totale parziale | m ³ | 3,24 | | |
| | A dedurre | | | 3,24 | | |
| 3,24 | | | -3,24 | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| CALCOLO VELETTE | | | | | | |
| 1 * 3,24 | | | 3,24 | | | |
| | Totale | m ³ | 3,24 | 129,90 | 420,88 | |
| 14750 BA.CZ.A.3 03.A | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza compresa tra 15 e 50 Kg/m3. | | | | | |
| | ARMATURA VELETTE | | | | | |
| | RIF.ART. BA.CZ.A.3 02.G | | | | | |
| | 3,24 | Totale | m ³ | 3,24 | 2,62 | 8,49 |
| 14730 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 | | | | | |
| | CASSERO VELETTE | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI GENERALI | | | | | |
| | VELETTE - H=1.01m sp. 9cm | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO | | | | | |
| | VELETTE | | | | | |
| | 2 * 17,80 * (2*(0,09+1,01)) | Totale parziale | m ² | 78,32 | | |
| | A dedurre | | | 78,32 | | |
| 78,32 | | | -78,32 | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| CALCOLO CASSERO VELETTE | | | | | | |
| 1 * 78,32 | | | 78,32 | | | |
| | Totale | m ² | 78,32 | 18,53 | 1.451,27 | |
| 14740 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | | | | | |
| | ARMATURA VELETTE | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| DATI GENERALI | | | | | | |
| INCIDENZA ARMATURA VELETA 20kg/m3 | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| VELETTE | | | | | | |
| 20 * (2*17,80) * 0,09 * 1,01 | | | 64,721 | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI19 - VI19 (ex VI11) - Doppio Binario

VI19A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Travi Incorp. 17.90m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|-----------------|--------|----------|
| | Totale parziale | kg | 64,721 | | |
| | A dedurre 64,721 | | -64,721 | | |
| | A sommare ----- | | | | |
| | CALCOLO ARMATURA VELETTE 1 * 64,721 | | 64,721 | | |
| | Totale | kg | 64,721 | 1,00 | 64,72 |
| 14800 BA.CZ.C.1103.E | Fornitura di cunicoli per la protezione di cavi a due gole da 140 e 180 mm, di profondità interna 400 mm con fondo a spessore maggiorato, per viadotto o g CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO ----- DATI 1 PER BINARIO AREA SEZIONE CANALETTA A=0.0841m ² Lunghezza Impalcato Lu=17.80m 1 * 17,80 | | 17,80 | | |
| | Totale parziale | m | 17,80 | | |
| | A dedurre 17,80 | | -17,80 | | |
| | A sommare ----- | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO 1 * 17,80 | | 17,80 | | |
| | Totale | m | 17,80 | 31,15 | 554,47 |
| 14810 BA.CZ.C.2101.K | Posa in opera di cunicoli in cemento delle dimensioni di 400x100 mm. CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO ----- VEDI RIF. ART. BA.CZ.C.1103.E 17,80 | | 17,80 | | |
| | Totale | m | 17,80 | 14,20 | 252,76 |
| 14760 BA.OP.A.3 15.A | Impermeabilizzazione di impalcati e volti a mezzo di manto impermeabile dello spessore non inferiore a 4 mm IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4 ----- DATI Lunghezza Impalcato Lu=17.80m Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare = 8.60m 2 * 17,80 * 8,60 Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 17,80 * (1,93+1,93) | | 306,16 68,71 | | |
| | Totale parziale | m ² | 374,87 | | |
| | A dedurre 374,87 | | -374,87 | | |
| | A sommare ----- | | | | |
| | CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4 1 * 374,87 | | 374,87 | | |
| | Totale | m ² | 374,87 | 10,45 | 3.917,39 |
| 14770 BA.OP.A.3 18.A | Strato protettivo in conglomerato bituminoso dello spessore non inferiore a 5 cm IMPERMEABILIZZAZIONE CON STRATO DI CONGLOMERATO BITUMINOSO (43mm) ----- | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI19 - VI19 (ex VI11) - Doppio Binario

VI19A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Travi Incorp. 17.90m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|---|--|----------------|-----------|--------|----------|--|
| 14830 BA.OP.A.3 20.A | DATI | | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=17.80m | | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare = 8.60m 17,80 * 8,60 | | 153,08 | | | |
| | Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 17,80 * (1,93+1,93) | | 68,71 | | | |
| | Totale parziale | m ² | 221,79 | | | |
| | A dedurre | | | | | |
| | 221,79 | | -221,79 | | | |
| | A sommare | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE | | | | | |
| 1 * 221,79 | | | 221,79 | | | |
| Totale | m ² | 221,79 | | 5,92 | 1.313,00 | |
| 14840 BA.OP.A.3 21.A | Fornitura e posa in opera di profilati di acciaio per parapetti, mensole e simili | | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=17.80m | | | | | |
| | IPE 100 p=8,1 kg/m, 1 MONTANTE OGNI 1.50m PER LATO (2*8,1) * (17,80/1,5) * 1,05 | | 201,858 | | | |
| | PIASTRA DI BASE 200x150x10 p=2,36 kg (2*2,36) * (17,80/1,5) | | 56,012 | | | |
| | PIASTRA DI BASE CON FUNZIONE DI PARAPIEDE 200x5mm p=7,85 kg/m (2*7,85) * 17,80 | | 279,460 | | | |
| | Totale parziale | kg | 537,330 | | | |
| | 10% per bulloni, tirafondi e saldature 537,330*10% | | | 53,733 | | |
| Totale generale | kg | 591,063 | | | | |
| A dedurre | | | | | | |
| 591,13 | | -591,130 | | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | | | |
| 1 * 591,13 | | | 591,130 | | | |
| Totale | kg | 591,063 | | 1,95 | 1.152,57 | |
| 14790 IT.TU.E.3002.E | Fornitura e posa in opera di tubi di acciaio doppiamente zincati a caldo per parapetti, mensole e simili | | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI | | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=17.80m | | | | | |
| | 4 TUBI D=42,4 sp 2,9 p=2,35 kg/m PER LATO (2*4*2,35) * 17,80 | | 334,640 | | | |
| | Totale parziale | kg | 334,640 | | | |
| | 10% per bulloni, e saldature 334,640*10% | | | 33,464 | | |
| | Totale generale | kg | 368,104 | | | |
| | A dedurre | | | | | |
| 368,104 | | -368,104 | | | | |
| A sommare | | | | | | |
| ----- | | | | | | |
| PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | | | |
| 1 * 368,104 | | | 368,104 | | | |
| Totale | kg | 368,104 | | 2,11 | 776,70 | |
| Fornitura e posa in opera di tubazione in PVC -U conforme alla norma UNI EN 1401-1 - diametro esterno 250 mm. | | | | | | |
| TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 | | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI19 - VI19 (ex VI11) - Doppio Binario

VI19A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Travi Incorp. 17.90m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|---|-------|-----------|--------|------------------|
| 14820 SS.CE.C.3102.B | DATI | | | | |
| | 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=17.80m | | | | |
| | SOTTO SOLETTA - DN250 2 * 17,80 | | 35,60 | | |
| | DISCENDENTE SULLE PILE - DN250 2 * 10 | | 20,00 | | |
| | Totale parziale | m | 55,60 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 55,60 | | | -55,60 | |
| | A sommare | | | | |
| | TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 | | | | |
| 1 * 55,60 | | | 55,60 | | |
| Totale | m | 55,60 | | 25,65 | 1.426,14 |
| | Fornitura e posa in opera in corrispondenza dei muretti paraballast di tubo 140x140 sp. 3 mm provvisto di griglia e rete in acciaio keller. | | | | |
| | TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT | | | | |
| 14780 VAT.RS3E.A01.0 9.0017 | DATI | | | | |
| | 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=17.80m | | | | |
| | 2 * (17,80/3) | | | 11,86 | |
| | Totale parziale | Cad | 11,86 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 11,86 | | | -11,86 | |
| | A sommare | | | | |
| | TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT | | | | |
| | 1 * 12 | | | 12,00 | |
| Totale | Cad | 12,00 | | 16,14 | 193,68 |
| | Fornitura e posa in opera pluviale flangiato in PVC DN160 (L=0,50 m) grigliato metallico zincato a caldo (250x250mm) controtelaio speciale zincato costituito da: controtelaio e di manicotto flangiato - Tipo "messicano" per innesto del pluviale | | | | |
| | PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA | | | | |
| | DATI | | | | |
| | 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=17.80m | | | | |
| | 2 * (17,80/3) | | | 11,86 | |
| | Totale parziale | Cad | 11,86 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 11,86 | | | -11,86 | |
| | A sommare | | | | |
| | PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA | | | | |
| | 1 * 12 | | | 12,00 | |
| Totale | Cad | 12,00 | | 21,54 | 258,48 |
| Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro | | | | | 11.790,55 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI20 - VI20 (ex VI12) - Doppio Binario

VI20A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Travi Incorp. 17.90m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|--|--------|------------|
| 43890 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. SPALLA A - 150 kg/mc 15 * 22 * (0,60^2*3,1416) * 150 SPALLA B - 150 kg/mc 15 * 22 * (0,60^2*3,1416) * 150 | | 55.984,500 55.984,500 | | |
| | Totale | kg | 111.969,000 | 1,00 | 111.969,00 |
| 53395 BA.DE.A.5 33.A | Rimozione d'opera di elementi strutturali di acciaio comprese le rotaie e i profilati in genere. Travi di ripartizione Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 35998,38 | | 35.998,380 | | |
| | Totale | kg | 35.998,380 | 0,03 | 1.079,95 |
| 60945 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi SPALLA A - 15 * 22 * (0,60^2*3,1416) SPALLA B - 15 * 22 * (0,60^2*3,1416) | | 372,90 372,90 | | |
| | Totale | m³ | 745,80 | 0,26 | 193,91 |
| 43880 BA.PD.A.3 05.C | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro, del diametro non inferiore a 1200 mm SPALLA A 15 * 22 SPALLA B 15 * 22 | | 330,00 330,00 | | |
| | Totale | m | 660,00 | 160,63 | 106.015,80 |
| 45120 BA.PD.A.3 16.A | Formazione di palancolati con palancole tipo 'Larssen' Spalla A (2*(9,90+16,70)) * 16 Spalla B (9,90+16,7+9,90) * 16 | | 851,20 584,00 | | |
| | Totale | m² | 1.435,20 | 38,15 | 54.752,88 |
| 45110 BA.PD.A.3 21.A | Formazione di tappo di fondo impermeabile mediante colonne di terreno consolidato, di cui alla voce BA.PD.A.319 Spalla A 9,90 * 16,7 * 5 spalla B 9,9 * 16,7 * 5 | | 826,65 826,65 | | |
| | Totale | m³ | 1.653,30 | 100,86 | 166.751,84 |
| 45130 FA.OM.A.1001.B | Acciaio in profilati, della qualità S 275, lavorato per carpenteria metallica in genere. Travi di ripartizione travi HEB 400 kg/ml 155.00 Spalla A 2 * (2*(9,10+15,90)) * 155 Spalla B 2 * (9,35+15,90+9,35) * 155 Puntoni diam.mm.254 s.mm.20 kg/ml 115.00 Spalla A (2*4) * 4,24 * 115 Spalla B (2*2) * 5,65 * 115 | | 15.500,000 10.726,000 3.900,800 2.599,000 | | |
| | Totale parziale | kg | 32.725,800 | | |
| | 10% per pezzi speciali, saldature, bullonature etc etc (10%) * 32725,80 | | 3.272,580 | | |
| | Totale generale | kg | 35.998,380 | | |
| | Totale | kg | 35.998,380 | 1,80 | 64.797,08 |
| 45140 FA.OM.A.2001.A | Posa in opera di elementi in acciaio di cui alle voci FA.OM.A.1001 - FA.OM.A.1002 Travi di ripartizione Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 35998,38 | | 35.998,380 | | |
| | Totale | kg | 35.998,380 | 0,99 | 35.638,40 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI20 - VI20 (ex VI12) - Doppio Binario

VI20A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Travi Incorp. 17.90m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|--|------|-----------|--------|-------------------|
| | Totale VI2 - Pali o pozzi Euro | | | | 541.198,86 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI20 - VI20 (ex VI12) - Doppio Binario

VI20A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Travi Incorp. 17.90m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|--|--------|-----------|
| 43990 BA.CZ.A.3 01.A | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C12/15 N/mm2 SPALLA A 16,7 * 9,9 * 0,20 SPALLA B 16,7 * 9,9 * 0,20 Totale | m ³ | 33,07 33,07 66,14 | 80,31 | 5.311,70 |
| 44000 BA.CZ.A.3 01.E | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C28/35 N/mm2 SPALLA A 16,40 * 9,6 * 2 SPALLA B 16,40 * 9,6 * 2 Totale | m ³ | 314,88 314,88 629,76 | 109,75 | 69.116,16 |
| 44010 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. SPALLA A 16,40 * 9,6 * 2 SPALLA B 16,40 * 9,6 * 2 Totale | m ³ | 314,88 314,88 629,76 | 5,39 | 3.394,41 |
| 53405 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e simili SPALLA A (2*(16,40+9,60)) * 2,00 SPALLA B (2*(16,40+9,60)) * 2 Totale | m ² | 104,00 104,00 208,00 | 10,09 | 2.098,72 |
| 44020 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. SPALLA A - 110 kg/mc 110 * 16,40 * 9,6 * 2 SPALLA B - 110 kg/mc 110 * 16,40 * 9,6 * 2 Totale | kg | 34.636,800 34.636,800 69.273,600 | 1,00 | 69.273,60 |
| 43961 BA.MT.A.3 29.A | Riempitivi vari e sistemazione superficiale con regolarizzazione delle pendenze, con terre provenienti dagli scavi quantità scavi (vedi quantità BA.MT.C.0101.A) 3000,02 a dedurre volume fondazioni interrante quantità art BA.CZ.A.3 01.A -1 * 66,14 quantità art BA.CZ.A.3 01.E -1 * 629,76 a dedurre volume elevazioni interrante -1 * 286,91 Totale | m ³ | 3.000,02 -66,14 -629,76 -286,91 2.017,21 | 0,90 | 1.815,49 |
| 43940 BA.MT.A.3002.A | Scavo di fondazione in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi scavo per esecuzione palancole Spalla A (1/2*(404,92+241,49)) * 1,5 Spalla B (1/2*(234,69+338,08)) * 1 Totale | m ³ | 484,82 286,39 771,21 | 3,42 | 2.637,54 |
| 43942 BA.MT.A.3003.A | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi fino alla profondità di 2 m SPALLA A 16,7 * 9,90 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) (2*(8+14)) * 0,25 * 2 SPALLA B 16,7 * 9,90 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) (2*(8+14)) * 0,25 * 2 Totale | m ³ | 330,66 22,00 330,66 22,00 705,32 | 3,27 | 2.306,40 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI20 - VI20 (ex VI12) - Doppio Binario

VI20A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Travi Incorp. 17.90m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------------------|---|----------------|--|--------|-------------------|
| 43944 BA.MT.A.3003.B | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 2 m e fino a 4 m SPALLA A 16,7 * 9,90 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) (2*(8+14)) * 0,25 * 2 SPALLA B 16,7 * 9,90 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) (2*(8+14)) * 0,25 * 2 Totale | m ³ | 330,66 22,00 330,66 22,00 705,32 | 3,76 | 2.652,00 |
| 43946 BA.MT.A.3003.C | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 4 m e fino a 6 m SPALLA A 16,7 * 9,90 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) (2*(8+14)) * 0,25 * 2 SPALLA B 16,7 * 9,90 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) (2*(8+14)) * 0,25 * 2 Totale | m ³ | 330,66 22,00 330,66 22,00 705,32 | 5,14 | 3.625,34 |
| 43948 BA.MT.A.3003.D | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 6 m e fino a 8 m SPALLA A 16,7 * 9,90 * 0,31 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) (2*(8+14)) * 0,25 * 0,31 SPALLA B 16,7 * 9,90 * 0,33 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) (2*(8+14)) * 0,25 * 0,33 Totale | m ³ | 51,25 3,41 54,56 3,63 112,85 | 5,92 | 668,07 |
| 54495 BA.MT.A.3107.A | Fornit.e posa in opera di misto cement.da cava,gettato e costipato in opera in strati di spess<50 cm,con caratter.indicate nel Capit.Op.Civ.con cemento>4 SPALLA A interno (escluso SubBallast e Supercompattato) 3,15 * 12,10 * (7,50-(0,3+0,12)) dente esterno 1su1 per rilev. h>4m (((1,00+4,00)/2)) * 13,70 * 3,00 SPALLA B interno (escluso SubBallast e Supercompattato) 3,15 * 12,10 * (7,50-(0,3+0,12)) dente esterno 1su1 per rilev. h>4m (((1,00+4,00)/2)) * 13,70 * 3,00 Totale | m ³ | 269,85 102,75 269,85 102,75 745,20 | 43,81 | 32.647,21 |
| 43960 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi vedi quantità art BA.MT.A.3002.A 771,21 vedi quantità art BA.MT.A.3003.A 705,32 vedi quantità art BA.MT.A.3003.B 705,32 vedi quantità art BA.MT.A.3003.C 705,32 vedi quantità art BA.MT.A.3003.D 112,85 Totale | m ³ | 771,21 705,32 705,32 705,32 112,85 3.000,02 | 0,26 | 780,01 |
| Totale VI3 - Fondazioni Euro | | | | | 196.326,65 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI20 - VI20 (ex VI12) - Doppio Binario

VI20A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Travi Incorp. 17.90m)

VI4 - Spalle

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|--|---|----------------|-----------|-----------|---------|
| 39530 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | |
| | Spalla A | | | | |
| | da quota +134.01 a +140.17 | | | | |
| | spalla + muri d'ala 33,94 * 6,16 | | 209,07 | | |
| | da quota +140.17 a +141.03 | | | | |
| | spalla + muri d'ala 11,11 * 0,86 | | 9,55 | | |
| | soletta copertura tra muri d'ala (3,85+0,35) * 12,18 | | 51,16 | | |
| | Totale parziale | m ³ | 269,78 | | |
| | Spalla B | | | | |
| | da quota +133.99 a +140.17 | | | | |
| spalla + muri d'ala 33,94 * 6,18 | | 209,75 | | | |
| da quota +140.17 a +141.01 | | | | | |
| spalla + muri d'ala 11,11 * 0,84 | | 9,33 | | | |
| soletta copertura tra muri d'ala (3,85+0,35) * 12,18 | | 51,16 | | | |
| Totale parziale | m ³ | 270,24 | | | |
| Totale | m ³ | 540,02 | 121,28 | 65.493,63 | |
| 39540 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. | | | | |
| | Spalla A | | | | |
| | Elevazione | | | | |
| | Quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 269,78 | | 269,78 | | |
| Spalla B | | | | | |
| Elevazione | | | | | |
| Quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 270,24 | | 270,24 | | | |
| Totale | m ³ | 540,02 | 5,39 | 2.910,71 | |
| 44750 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e simili | | | | |
| | Spalla A | | | | |
| | baggioli 19 * (2*(0,30+0,20)) * 0,15 | | 2,85 | | |
| | soletta copertura tra muri d'ala | | | | |
| | marciapiEDE + parabbalast 2 * (3,85+0,35) * (0,22+0,71+0,73) | | 13,94 | | |
| | Spalla B | | | | |
| | baggioli 19 * (2*(0,30+0,20)) * 0,15 | | 2,85 | | |
| | soletta copertura tra muri d'ala | | | | |
| marciapiEDE + parabbalast 2 * (3,85+0,35) * (0,22+0,71+0,73) | | 13,94 | | | |
| Totale | m ² | 33,58 | 10,09 | 338,82 | |
| 39560 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 | | | | |
| | Spalla A | | | | |
| | da quota +134.01 + 138.01 | | | | |
| | spalla + muri d'ala 44,20 * 4 | | 176,80 | | |
| Spalla B | | | | | |
| da quota +133.99 + 137.99 | | | | | |
| spalla + muri d'ala 44,20 * 4 | | 176,80 | | | |
| Totale | m ² | 353,60 | 13,46 | 4.759,46 | |
| 39570 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 | | | | |
| | Spalla A | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI20 - VI20 (ex VI12) - Doppio Binario

VI20A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Travi Incorp. 17.90m)

VI4 - Spalle

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|------------|--------|-------------------|
| | da quota +138.01 a + 140.17 | | | | |
| | spalla + muri d'ala 44,20 * 2,16 | | 95,47 | | |
| | da quota +140.17 a + 141.03 | | | | |
| | spalla + muri d'ala 43,5 * 0,86 | | 37,41 | | |
| | soletta copertura tra muri d'ala | | | | |
| | intradosso soletta 3,85 * 12,88 | | 49,59 | | |
| | sponde laterali (3,85+0,35) * 0,5 | | 2,10 | | |
| | sponmde frontali 2 * 12,18 | | 24,36 | | |
| | Spalla B | | | | |
| | da quota +137.99 a + 140.17 | | | | |
| | spalla + muri d'ala 44,20 * 2,18 | | 96,36 | | |
| | da quota +140.17 a + 141.01 | | | | |
| | spalla + muri d'ala 43,5 * 0,84 | | 36,54 | | |
| | soletta copertura tra muri d'ala | | | | |
| | intradosso soletta 3,85 * 12,88 | | 49,59 | | |
| | sponde laterali (3,85+0,35) * 0,5 | | 2,10 | | |
| | sponmde frontali 2 * 12,18 | | 24,36 | | |
| | Totale | m ² | 417,88 | 16,40 | 6.853,23 |
| 39550 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | | | | |
| | Spalla A | | | | |
| | Elevazione - kg/mc 120.00 | | | | |
| | Quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 120 * 269,78 | | 32.373,600 | | |
| | Spalla B | | | | |
| | Elevazione - kg/mc 120.00 | | | | |
| | Quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 120 * 270,24 | | 32.428,800 | | |
| | Totale | kg | 64.802,400 | 1,00 | 64.802,40 |
| | Totale VI4 - Spalle Euro | | | | 145.158,25 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI20 - VI20 (ex VI12) - Doppio Binario

VI20A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Travi Incorp. 17.90m)

VI7 - Apparecchi di appoggio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|-----------|--------|----------|
| 14880 BA.OP.A.3108.A | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio di tipo fisso a disco elastomerico confinato. Per ogni KN di carico nominale verticale allo SLU APPOGGI FISSI DATI CARICO VERTICALE - V = 600kN CARICO ORIZZONTALE LONGITUDINALE - H = 2000kN ----- LATO FISSO 1 * 9 * 600 | | 5.400,00 | | |
| | Totale | kN | 5.400,00 | 0,55 | 2.970,00 |
| 14890 BA.OP.A.3108.B | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio di tipo fisso a disco elastomerico confinato. Per ogni KN di carico nominale orizzontale allo SLU APPOGGI FISSI DATI CARICO VERTICALE - V = 600kN CARICO ORIZZONTALE LONGITUDINALE - H = 2000kN ----- LATO FISSO 9 * 2000 | | 18.000,00 | | |
| | Totale | kN | 18.000,00 | 0,19 | 3.420,00 |
| 14900 BA.OP.A.3109.A | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio di tipo unidirezionale a disco elastomerico confinato.Per ogni KN di carico nominale vert. allo SLU APPOGGI UNIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 600kN CARICO ORIZZONTALE LONGITUDINALE - H = 1000kN ----- LATO MOBILE 1 * 9 * 600 | | 5.400,00 | | |
| | Totale | kN | 5.400,00 | 0,59 | 3.186,00 |
| 14910 BA.OP.A.3109.B | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio di tipo unidirezionale a disco elastomerico confinato.Per ogni KN di carico nominale orizz. allo SLU APPOGGI UNIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 600kN CARICO ORIZZONTALE LONGITUDINALE - H = 1000kN ----- LATO MOBILE 1 * 9 * 1000 | | 9.000,00 | | |
| | Totale | kN | 9.000,00 | 0,22 | 1.980,00 |
| 14920 BA.OP.A.3110.A | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio di tipo multidirezionale a disco elastomerico confinato. Per ogni KN di carico nominale vert.allo SLU APPOGGI MULTIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 600kN ----- LATO FISSO 1 * 10 * 600 LATO MOBILE 1 * 10 * 600 | | 6.000,00 | | |
| | | | 6.000,00 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI20 - VI20 (ex VI12) - Doppio Binario

VI20A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Travi Incorp. 17.90m)

VI7 - Apparecchi di appoggio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|---|------|-----------|--------|------------------|
| | Totale | kN | 12.000,00 | 0,29 | 3.480,00 |
| | Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro | | | | 15.036,00 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI20 - VI20 (ex VI12) - Doppio Binario

VI20A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Travi Incorp. 17.90m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|--------|-----------------|---|------------------|
| 14980 BA.CZ.A.3 16.A | Fornitura e posa in opera di malte reoplastiche INGHISAGGIO BAGGIOLI INTEGRATO AL RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. - Sup. frontale 0.8mq -(Largh 0.80m x 0.50) SPALLA "A" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (1000*0,03) SPALLA "B" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (1000*0,03) RITEGNO LONGITUDINALE IN ACCIAIO ANCORATO ALLE SPALLE SPALLA "A" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 8 * 0,50 * 0,25 * (1000*0,03) SPALLA "B" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 58 * 0,50 * 0,25 * (1000*0,03) | | | | |
| | | Totale | dm ³ | 217,50 272,70 | 0,80 218,16 |
| 14970 BA.OP.A.3 06.A | Fornitura e posa in opera dei dispositivi di ancoraggio dei ritegni antisismici LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO BAGGIOLI INTEGRATO AL RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. - Sup. frontale 0.8mq -(Largh 0.80m x 0.50) SPALLA "A" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,5 * 0,8 * (7850*0,01) SPALLA "B" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,5 * 0,8 * (7850*0,01) RITEGNO LONGITUDINALE IN ACCIAIO ANCORATO ALLE SPALLE SPALLA "A" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 8 * 0,50 * 0,8 * (7850*0,01) SPALLA "B" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 8 * 0,50 * 0,8 * (7850*0,01) (4+4) RITEGNI LONGITUDINALI ANCORATE ALLE TRAVI (8*2) * 0,6 * 0,24 * (7850*0,002) (8*1) * 0,46 * 0,3 * (7850*0,004) (8*3) * 0,43 * 0,17 * (7850*0,002) (8*(2+2)) * 0,26 * 0,14 * (7850*0,002) | | | | |
| | | Totale | kg | 18,287 744,670 | 3,91 2.911,66 |
| 14990 BA.OP.A.3 07.A | Fornitura e posa in opera di cuscinetti di appoggio elastomerici armati CUSCINETTI IN GOMMA ELASTOMERICA ARMATA PER RITEGNO RITEGNO TRASVERSALE IN ACCIAIO ANCORATO ALLE SPALLE SPALLA "A" 2 * 0,35 * 0,6 * (1000*0,03) SPALLA "B" 2 * 0,35 * 0,6 * (1000*0,03) RITEGNO LONGITUDINALE IN ACCIAIO ANCORATO ALLE SPALLE SPALLA "A" 8 * 0,35 * 0,25 * (1000*0,03) SPALLA "B" 8 * 0,35 * 0,25 * (1000*0,03) CUSCINETTI IN GOMMA ELASTOMERICA ARMATA PER RITEGNO (4+4) RITEGNI LONGITUDINALI ANCORATE ALLE TRAVI (8*1) * 0,30 * 0,3 * (1000*0,03) | | | | |
| | | | | 12,60 12,60 21,00 21,00 21,60 | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI20 - VI20 (ex VI12) - Doppio Binario

VI20A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Travi Incorp. 17.90m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|-----------------|-----------|--------|------------------|
| | Totale | dm ³ | 88,80 | 62,14 | 5.518,03 |
| 15000 BA.OP.A.3 07.C | Sovrapprezzo per apparecchi d'appoggio elastomerici aventi una dimensione inferiore a 10 dmc. | | | | |
| | CUSCINETTI IN GOMMA ELASTOMERICA ARMATA PER RITEGNO | | | | |
| | Ritegno longitudinale centrale su Spalle e pile | | | | |
| | VEDI RIF.ART. BA.OP.A.3 07.A | | | | |
| | 88,80 | | 88,80 | | |
| | Totale | dm ³ | 88,80 | 18,64 | 1.655,23 |
| | Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro | | | | 10.303,08 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI20 - VI20 (ex VI12) - Doppio Binario

VI20A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Travi Incorp. 17.90m)

VI9 - Travi d'impalcato in acciaio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|-------------|--------|-------------------|
| 15060 BA.CZ.A.2 14.A | Posa in opera di travi in ferro a doppio T fornite dalle Ferrovie in una stazione abilitata. posa in opera compresa la verniciatura a ciclo FS 44/v vedi rif.art. - BA.ME.A.1006.F 96757,50 | | 96.757,500 | | |
| | Totale | kg | 96.757,500 | 0,27 | 26.124,53 |
| 15080 BA.CZ.A.3 06.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio per impalcati a travi in ferro a doppio T incorporate 18 COPPELLE METALLICHE PER LA CHIUSA DEL GETTO L=17.500 18 * 17,50 * 0,270 | | 85,05 | | |
| | Totale | m² | 85,05 | 5,50 | 467,78 |
| 15070 BA.CZ.A.3 15.A | Tiranti in acciaio in barre per il collegamento delle travi a doppio T IMPALCATO A TRAVI INCORPORATE DATI 2 CANOTTI DI 5cm SALDATO PER INSERIMENTO TIRANI SUPERIRI - (D=42,4 sp 2,9 p=2,35 kg/m PER LATO) (2*15*22) * 0,05 * 2,35 2 CANOTTI DI 5cm SALDATO PER INSERIMENTO TIRANI INFERIORI - (D=42,4 sp 2,9 p=2,35 kg/m PER LATO) (2*14*22) * 0,05 * 2,35 | | 77,550 | | |
| | Totale parziale | kg | 149,930 | | |
| | INCREMENTO DEL 10% PER SALDATURE 0,10 * 149,93 | | 14,993 | | |
| | TIRANTI Ø30/1200 SUP L=9380mm peso 5,549kg/m 15 * 9,38 * 5,549 | | 780,744 | | |
| | TIRANTI Ø30/1200 INF L=9380mm peso 5,549kg/m 14 * 9,38 * 5,549 | | 728,695 | | |
| | Totale generale | kg | 1.674,362 | | |
| | A dedurre 1674,64 | | -1.674,640 | | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- CALCOLO IMPALCATO A TRAVI INCORPORATE 1 * 1674,64 | | 1.674,640 | | |
| | Totale | kg | 1.674,362 | 1,29 | 2.159,93 |
| 15050 BA.ME.A.1006.F | Acciaio in profilati, della qualità S 355, lavorato per carpenteria metallica in genere IMPALCATO A TRAVI INCORPORATE DATI 19 TRAVI HEB900 (ps 291kg/m) L=17.500 19 * 17,50 * 291 | | 96.757,500 | | |
| | Totale parziale | kg | 96.757,500 | | |
| | A dedurre 96757,50 | | -96.757,500 | | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- CALCOLO IMPALCATO A TRAVI INCORPORATE 1 * 96757,50 | | 96.757,500 | | |
| | Totale | kg | 96.757,500 | 1,93 | 186.741,98 |
| | Totale VI9 - Travi d'impalcato in acciaio Euro | | | | 215.494,22 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI20 - VI20 (ex VI12) - Doppio Binario

VI20A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Travi Incorp. 17.90m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|---------------------------|---------|-----------|
| 15090 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 GETTO PER IMPALCATI A TRAVI INCORPORATE ----- DATI GENERALI AREA SEZIONE IMPALCATO = 12.18 m^2/ml AREA SEZIONE IMPALCATO EPURATA DA TRAVI E COPPELLE= 11.19 m^2/ml ----- DATI PER VERIFICA impalcato a travi incorporate Sezione Corrente 1 * 11,19 * (17,80-(0,15+0,15)) ringrossi di 15cm chiusura getto 1 * 12,18 * ((0,15+0,15)) A dedurre 199,48 A sommare ----- CALCOLO IMPALCATO A TRAVI INCORPORATE 1 * 199,48 | | | | |
| | Totale parziale | m ³ | 195,83 3,65 199,48 | | |
| | | | | -199,48 | |
| | Totale | m ³ | 199,48 | 121,28 | 24.192,93 |
| 15110 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURA LENTA TRAVI INCORPORATE vedi ART.RIF - BA.CZ.A.3 02.F 199,48 | | | | |
| | Totale | m ³ | 199,48 | 5,39 | 1.075,20 |
| 15120 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 GETTO PER IMPALCATI A TRAVI INCORPORATE ----- DATI GENERALI AREA SEZIONE IMPALCATO = 12.18 m^2/ml AREA SEZIONE IMPALCATO EPURATA DA TRAVI E COPPELLE= 11.19 m^2/ml svp. lunghezza degli sbalzi escluso le coppelle delle travi vista in sezione = 6,00m ----- DATI PER VERIFICA impalcato a travi incorporate CASSERI LATERALI 1 * 6 * 17,80 CASSERI CHIUSURA FINALI 2 * 12,18 A dedurre 131,16 A sommare ----- CALCOLO IMPALCATO A TRAVI INCORPORATE 1 * 131,16 | | | | |
| | Totale parziale | m ² | 106,80 24,36 131,16 | | |
| | | | | -131,16 | |
| | Totale | m ² | 131,16 | 16,40 | 2.151,02 |
| 15100 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. ARMATURA LENTA PER IMPALCATI A TRAVI INCORPORATE | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI20 - VI20 (ex VI12) - Doppio Binario

VI20A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Travi Incorp. 17.90m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|-----------|--------|------------------|
| 15170 BA.OP.A.3 12.A | D'IMPALCATO | | | | |
| | DATI | | | | |
| | ESCURSIONE GIUNTI ± 90mm | | | | |
| | Larghezza Impalcato La=13.70 | | | | |
| | in asse spalla e/o pila | | | | |
| | muretti paraballast | | | | |
| | (2*2) * 1,50 * ((90+90)-30) | | 900,00 | | |
| | Camminamento+cordolo | | | | |
| | (2*2) * ((1,78+0,82)) * ((90+90)-30) | | 1.560,00 | | |
| | Totale | m | 2.460,00 | 0,17 | 418,20 |
| | Fornitura e posa in opera di scossalina , dello spessore non inferiore a 2 mm | | | | |
| | SCOSSALINA GIUNTI D'IMPALCATO | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Larghezza Impalcato La=13.70 | | | | |
| | in asse spalla | | | | |
| | 2 * 13,70 | | 27,40 | | |
| | Totale | m | 27,40 | 35,56 | 974,34 |
| | Totale VIA - Soletta di completamento Euro | | | | 52.591,28 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI20 - VI20 (ex VI12) - Doppio Binario

VI20A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Travi Incorp. 17.90m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|----------------|--------|----------|
| 15180 BA.CZ.A.3 02.G | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C35/45 N/mm2 VELETTE ----- DATI GENERALI Lunghezza totale Lu=17.80m VELETTE - H=1.01m sp. 9cm ----- VELETTE 2 * 17,80 * 0,09 * 1,01 Totale parziale | m ³ | 3,24 3,24 | | |
| | A dedurre 3,24 A sommare | | -3,24 | | |
| | ----- CALCOLO VELETTE 1 * 3,24 Totale | m ³ | 3,24 3,24 | 129,90 | 420,88 |
| 15210 BA.CZ.A.3 03.A | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza compresa tra 15 e 50 Kg/m3. ARMATURA VELETTE RIF.ART. BA.CZ.A.3 02.G 3,24 Totale | m ³ | 3,24 3,24 | 2,62 | 8,49 |
| 15190 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 CASSERO VELETTE ----- DATI GENERALI VELETTE - H=1.01m sp. 9cm ----- CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO VELETTE 2 * 17,80 * (2*(0,09+1,01)) Totale parziale | m ² | 78,32 78,32 | | |
| | A dedurre 78,32 A sommare | | -78,32 | | |
| | ----- CALCOLO CASSERO VELETTE 1 * 78,32 Totale | m ² | 78,32 78,32 | 18,53 | 1.451,27 |
| 15200 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. ARMATURA VELETTE ----- DATI GENERALI INCIDENZA ARMATURA VELETA 20kg/m3 ----- VELETTE 20 * (2*17,80) * 0,09 * 1,01 | | 64,721 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI20 - VI20 (ex VI12) - Doppio Binario

VI20A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Travi Incorp. 17.90m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|-----------|---------|---------|
| | Totale parziale | kg | 64,721 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 64,721 | | | -64,721 | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO ARMATURA VELETTE | | | | |
| | 1 * 64,721 | | 64,721 | | |
| | Totale | kg | 64,721 | | |
| 15260 BA.CZ.C.1103.E | Fornitura di cunicoli per la protezione di cavi a due gole da 140 e 180 mm, di profondità interna 400 mm con fondo a spessore maggiorato, per viadotto o g CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO ----- DATI 1 PER BINARIO AREA SEZIONE CANALETTA A=0.0841m ² Lunghezza Impalcato Lu=17.80m 1 * 17,80 | | | | |
| | Totale parziale | m | 17,80 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 17,80 | | | -17,80 | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | |
| | 1 * 17,80 | | 17,80 | | |
| | Totale | m | 17,80 | | |
| 15270 BA.CZ.C.2101.K | Posa in opera di cunicoli in cemento delle dimensioni di 400x100 mm. CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO ----- VEDI RIF. ART. BA.CZ.C.1103.E 17,80 | | | | |
| | Totale | m | 17,80 | | |
| 15220 BA.OP.A.3 15.A | Impermeabilizzazione di impalcati e volti a mezzo di manto impermeabile dello spessore non inferiore a 4 mm IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4 ----- DATI Lunghezza Impalcato Lu=17.80m Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare = 8.60m 2 * 17,80 * 8,60 Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 17,80 * (1,93+1,93) | | | | |
| | Totale parziale | m ² | 374,87 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 374,87 | | | -374,87 | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4 | | | | |
| | 1 * 374,87 | | 374,87 | | |
| | Totale | m ² | 374,87 | | |
| 15230 BA.OP.A.3 18.A | Strato protettivo in conglomerato bituminoso dello spessore non inferiore a 5 cm IMPERMEABILIZZAZIONE CON STRATO DI CONGLOMERATO BITUMINOSO (43mm) ----- | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI20 - VI20 (ex VI12) - Doppio Binario

VI20A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Travi Incorp. 17.90m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|-----------|---------|----------|
| 15290 BA.OP.A.3 20.A | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=17.80m | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare = 8.60m 17,80 * 8,60 | | 153,08 | | |
| | Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 17,80 * (1,93+1,93) | | 68,71 | | |
| | Totale parziale | m ² | 221,79 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 221,79 | | | -221,79 | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE | | | | |
| 1 * 221,79 | | | 221,79 | | |
| Totale | m ² | 221,79 | | 5,92 | 1.313,00 |
| 15300 BA.OP.A.3 21.A | Fornitura e posa in opera di profilati di acciaio per parapetti, mensole e simili | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=17.80m | | | | |
| | IPE 100 p=8,1 kg/m, 1 MONTANTE OGNI 1.50m PER LATO (2*8,1) * (17,80/1,5) * 1,05 | | 201,858 | | |
| | PIASTRA DI BASE 200x150x10 p=2,36 kg (2*2,36) * (17,80/1,5) | | 56,012 | | |
| | PIASTRA DI BASE CON FUNZIONE DI PARAPIEDE 200x5mm p=7,85 kg/m (2*7,85) * 17,80 | | 279,460 | | |
| | Totale parziale | kg | 537,330 | | |
| | 10% per bulloni, tirafondi e saldature 537,330*10% | | | 53,733 | |
| Totale generale | kg | 591,063 | | | |
| A dedurre | | | | | |
| 591,13 | | | -591,130 | | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | | |
| 1 * 591,13 | | | 591,130 | | |
| Totale | kg | 591,063 | | 1,95 | 1.152,57 |
| 15250 IT.TU.E.3002.E | Fornitura e posa in opera di tubi di acciaio doppiamente zincati a caldo per parapetti, mensole e simili | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=17.80m | | | | |
| | 4 TUBI D=42,4 sp 2,9 p=2,35 kg/m PER LATO (2*4*2,35) * 17,80 | | 334,640 | | |
| | Totale parziale | kg | 334,640 | | |
| | 10% per bulloni, e saldature 334,640*10% | | | 33,464 | |
| | Totale generale | kg | 368,104 | | |
| | A dedurre | | | | |
| 368,104 | | | -368,104 | | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | | |
| 1 * 368,104 | | | 368,104 | | |
| Totale | kg | 368,104 | | 2,11 | 776,70 |
| 15250 IT.TU.E.3002.E | Fornitura e posa in opera di tubazione in PVC -U conforme alla norma UNI EN 1401-1 - diametro esterno 250 mm. | | | | |
| | TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI20 - VI20 (ex VI12) - Doppio Binario

VI20A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Travi Incorp. 17.90m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|--|-------|-----------|--------|------------------|
| 15280 SS.CE.C.3102.B | DATI | | | | |
| | 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=17.80m | | | | |
| | SOTTO SOLETTA - DN250 2 * 17,80 | | 35,60 | | |
| | DISCENDENTE SULLE PILE - DN250 2 * 10 | | 20,00 | | |
| | Totale parziale | m | 55,60 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 55,60 | | | -55,60 | |
| | A sommare | | | | |
| | TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 | | | | |
| 1 * 55,60 | | | 55,60 | | |
| Totale | m | 55,60 | | 25,65 | 1.426,14 |
| | Fornitura e posa in opera in corrispondenza dei muretti paraballast di tubo 140x140 sp. 3 mm provvisto di griglia e rete in acciaio keller. | | | | |
| | TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT | | | | |
| 15240 VAT.RS3E.A01.0 9.0017 | DATI | | | | |
| | 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=17.80m | | | | |
| | 2 * (17,80/3) | | 11,86 | | |
| | Totale parziale | Cad | 11,86 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 11,86 | | | -11,86 | |
| | A sommare | | | | |
| | TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT | | | | |
| | 1 * 12 | | | 12,00 | |
| Totale | Cad | 12,00 | | 16,14 | 193,68 |
| | Fornitura e posa in opera pluviale flangiato in PVC DN160 (L=0,50 m) grigliato metallico zincato a caldo (250x250mm) controtelaio speciale zincato costituito da: controtelaio e di manicotto flangiato - Tipo "mexicano" per innesto del pluviale | | | | |
| | PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA | | | | |
| | DATI | | | | |
| | 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=17.80m | | | | |
| | 2 * (17,80/3) | | 11,86 | | |
| | Totale parziale | Cad | 11,86 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 11,86 | | | -11,86 | |
| | A sommare | | | | |
| | PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA | | | | |
| | 1 * 12 | | | 12,00 | |
| Totale | Cad | 12,00 | | 21,54 | 258,48 |
| Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro | | | | | 11.790,55 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI21 - VI21 (ex VI13) - Ponte Provvisorio

VI21A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISIVE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|---|--------|------------|
| 45520 BA.CZ.A.3 01.A | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C12/15 N/mm2 CORDOLO PARATIE 80x40 SPALLA A 53 * (0,8+0,1+0,1) * 0,1 SPALLA B 53 * (0,8+0,1+0,1) * 0,1 <div style="text-align: right;">Totale</div> | m ³ | 5,30 5,30 <hr/> 10,60 | 80,31 | 851,29 |
| 45530 BA.CZ.A.3 01.E | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C28/35 N/mm2 CORDOLO PARATIE 80x40 SPALLA A 53 * ,8 * 0,4 SPALLA B 53 * ,8 * 0,4 <div style="text-align: right;">Totale</div> | m ³ | 16,96 16,96 <hr/> 33,92 | 109,75 | 3.722,72 |
| 53425 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. CORDOLO PARATIE 80x40 SPALLA A 53 * ,8 * 0,4 SPALLA B 53 * ,8 * 0,4 <div style="text-align: right;">Totale</div> | m ³ | 16,96 16,96 <hr/> 33,92 | 5,39 | 182,83 |
| 53445 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e simili CORDOLO PARATIE 80x40 SPALLA A 2 * 53 * 0,4 SPALLA B 2 * 53 * 0,4 <div style="text-align: right;">Totale</div> | m ² | 42,40 42,40 <hr/> 84,80 | 10,09 | 855,63 |
| 43460 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. SPALLA A - 150 kg/mc 12 * 28 * (0,75^2*3,1416) * 150 SPALLA B - 150 kg/mc 12 * 28 * (0,75^2*3,1416) * 150 OPERE PROVVISORIALI Spalla A 88 * 17 * (,25^2*3,1416) * 150 Spalla B 88 * 17 * (,25^2*3,1416) * 150 <div style="text-align: right;">Totale</div> | kg | 89.056,800 89.056,800 <hr/> 43.982,400 43.982,400 <hr/> 266.078,400 | 1,00 | 266.078,40 |
| 53435 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. CORDOLO PARATIE 80x40 - 100 kg/mc SPALLA A 100 * 53 * ,8 * 0,4 SPALLA B 100 * 53 * ,8 * 0,4 <div style="text-align: right;">Totale</div> | kg | 1.696,000 1.696,000 <hr/> 3.392,000 | 1,00 | 3.392,00 |
| 53415 BA.DE.A.5 33.A | Rimozione d'opera di elementi strutturali di acciaio comprese le rotaie e i profilati in genere. Travi di ripartizione Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 23800,92 <div style="text-align: right;">Totale</div> | kg | 23.800,920 <hr/> 23.800,920 | 0,03 | 714,03 |
| 60955 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi SPALLA A - 12 * 28 * (0,75^2*3,1416) SPALLA B - 12 * 28 * (0,75^2*3,1416) OPERE PROVVISORIALI | | 594,72 594,72 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI21 - VI21 (ex VI13) - Ponte Provvisorio

VI21A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|------------|--------|-------------------|
| | Spalla A 88 * 17 * (.25^2*3,1416) | | 299,20 | | |
| | Spalla B 88 * 17 * (.25^2*3,1416) | | 299,20 | | |
| | Totale | m³ | 1.787,84 | 0,26 | 464,84 |
| 53455 BA.PD.A.3 03.B | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro del diametro est. non inferiore a 500 mm | | | | |
| | OPERE PROVVISORIALI | | | | |
| | Spalla A 88 * 17 | | 1.496,00 | | |
| | Spalla B 88 * 17 | | 1.496,00 | | |
| | Totale | m | 2.992,00 | 55,88 | 167.192,96 |
| 43450 BA.PD.A.3 05.D | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro, del diametro non inferiore a 1500 mm | | | | |
| | SPALLA A 12 * 28 | | 336,00 | | |
| | SPALLA B 12 * 28 | | 336,00 | | |
| | Totale | m | 672,00 | 221,96 | 149.157,12 |
| 45160 BA.PD.A.3 19.A | Formazione di colonne di terreno consolidato, del diametro reso di almeno 50 cm | | | | |
| | Spalla A 88 * 18 | | 1.584,00 | | |
| | Spalla B 88 * 18 | | 1.584,00 | | |
| | Totale | m | 3.168,00 | 41,11 | 130.236,48 |
| 45170 FA.OM.A.1001.B | Acciaio in profilati, della qualità S 275, lavorato per carpenteria metallica in genere. | | | | |
| | Travi di ripartizione | | | | |
| | travi HEB400 kg/ml 155.00 | | | | |
| | Spalla A (2*(11,00+15,50)) * 155 | | 8.215,000 | | |
| | Spalla B (2*(11,00+15,50)) * 155 | | 8.215,000 | | |
| | Puntoni diam.mm.254 s.mm.20 kg/ml 115.00 | | | | |
| | Spalla A 4 * 5,66 * 115 | | 2.603,600 | | |
| | Spalla B (2*2) * 5,66 * 115 | | 2.603,600 | | |
| | Totale parziale | kg | 21.637,200 | | |
| | 10% per pezzi speciali, saldature, bullonature etc etc (10%) * 21637,20 | | | | |
| | Totale generale | kg | 23.800,920 | | |
| | Totale | kg | 23.800,920 | 1,80 | 42.841,66 |
| 45180 FA.OM.A.2001.A | Posa in opera di elementi in acciaio di cui alle voci FA.OM.A.1001 - FA.OM.A.1002 | | | | |
| | Travi di ripartizione | | | | |
| | Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 23800,92 | | 23.800,920 | | |
| | Totale | kg | 23.800,920 | 0,99 | 23.562,91 |
| | Totale VI2 - Pali o pozzi Euro | | | | 789.252,87 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI21 - VI21 (ex VI13) - Ponte Provvisorio

VI21A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISIVE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|--|--------|-----------|
| 43570 BA.CZ.A.3 01.A | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C12/15 N/mm2 SPALLA A (16,340+,3) * (9,6+,3) * 0,20 SPALLA A (16,340+,3) * (9,6+,3) * 0,20 <div style="text-align: right;">Totale</div> | m ³ | 32,95 32,95 <hr/> 65,90 | 80,31 | 5.292,43 |
| 43580 BA.CZ.A.3 01.E | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C28/35 N/mm2 SPALLA A 16,40 * 9,6 * 2 SPALLA B 16,40 * 9,6 * 2 <div style="text-align: right;">Totale</div> | m ³ | 314,88 314,88 <hr/> 629,76 | 109,75 | 69.116,16 |
| 43590 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. SPALLA A 16,4 * 9,6 * 2 SPALLA B 16,4 * 9,6 * 2 <div style="text-align: right;">Totale</div> | m ³ | 314,88 314,88 <hr/> 629,76 | 5,39 | 3.394,41 |
| 43610 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e simili SPALLA A 2 * (16,4+9,6) * 2 SPALLA B 2 * (16,4+9,6) * 2 <div style="text-align: right;">Totale</div> | m ² | 104,00 104,00 <hr/> 208,00 | 10,09 | 2.098,72 |
| 43600 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. SPALLA A - 110 kg/mc 110 * 16,40 * 9,6 * 2 SPALLA B - 110 kg/mc 110 * 16,4 * 9,6 * 2 <div style="text-align: right;">Totale</div> | kg | 34.636,800 34.636,800 <hr/> 69.273,600 | 1,00 | 69.273,60 |
| 43541 BA.MT.A.3 29.A | Riempitivi vari e sistemazione superficiale con regolarizzazione delle pendenze, con terre provenienti dagli scavi quantità scavi (vedi quantità BA.MT.C.0101.A) 5653,73 a dedurre volume fondazioni interrante quantità art BA.CZ.A.3 01.A -1 * 76,94 quantità art BA.CZ.A.3 01.E -1 * 736 a dedurre volume elevazioni interrante -1 * 569,80 <div style="text-align: right;">Totale</div> | m ³ | 5.653,73 -76,94 -736,00 -569,80 <hr/> 4.270,99 | 0,90 | 3.843,89 |
| 43440 BA.MT.A.3002.A | Scavo di fondazione in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi Scavo per esecuzione palancole SPALLA A (1/2*(285,53+606,23)) * 3,57 SPALLA B (1/2*(291,20+585,58)) * 3,29 <div style="text-align: right;">Totale</div> | m ³ | 1.591,79 1.442,30 <hr/> 3.034,09 | 3,42 | 10.376,59 |
| 43500 BA.MT.A.3003.A | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi fino alla profondità di 2 m SPALLA A 16,3 * 11,8 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) (2*(14+10)) * 0,25 * 2 SPALLA B 16,3 * 11,8 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) (2*(14+10)) * 0,25 * 2 <div style="text-align: right;">Totale</div> | m ³ | 384,68 24,00 384,68 24,00 <hr/> 817,36 | 3,27 | 2.672,77 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI21 - VI21 (ex VI13) - Ponte Provvisorio

VI21A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|--|---|----------------|-----------|-----------|-------------------|
| 43510 BA.MT.A.3003.B | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 2 m e fino a 4 m | | | | |
| | SPALLA A 16,3 * 11,8 * 2 | | 384,68 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) (2*(14+10)) * 0,25 * 2 | | 24,00 | | |
| | SPALLA B 16,3 * 11,8 * 2 | | 384,68 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) (2*(14+10)) * 0,25 * 2 | | 24,00 | | |
| | Totale | m ³ | 817,36 | 3,76 | 3.073,27 |
| 43520 BA.MT.A.3003.C | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 4 m e fino a 6 m | | | | |
| | SPALLA A 16,3 * 11,8 * 2 | | 384,68 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) (2*(14+10)) * 0,25 * 2 | | 24,00 | | |
| | SPALLA B 16,3 * 11,8 * 2 | | 384,68 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) (2*(14+10)) * 0,25 * 2 | | 24,00 | | |
| | Totale | m ³ | 817,36 | 5,14 | 4.201,23 |
| 43530 BA.MT.A.3003.D | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 6 m e fino a 8 m | | | | |
| | SPALLA A 16,3 * 11,8 * 0,41 | | 78,86 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) (2*(14+10)) * 0,25 * 0,41 | | 4,92 | | |
| | SPALLA B 16,3 * 11,8 * 0,41 | | 78,86 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) (2*(14+10)) * 0,25 * 0,41 | | 4,92 | | |
| | Totale | m ³ | 167,56 | 5,92 | 991,96 |
| 54505 BA.MT.A.3107.A | Fornit.e posa in opera di misto cement.da cava,gettato e costipato in opera in strati di spess<50 cm,con caratter.indicate nel Capit.Op.Civ.con cemento>4 | | | | |
| | SPALLA A | | | | |
| | interno (escluso SubBallast e Supercompattato) | | | | |
| | 6,90 * 9,70 * (9,10-(0,3+0,12)) | | 580,95 | | |
| | dente esterno 1su1 per rilev. h>4m | | | | |
| | ((((1,00+4,00)/2)) * 7,80 * 3,00 | | 58,50 | | |
| SPALLA B | | | | | |
| interno (escluso SubBallast e Supercompattato) | | | | | |
| 6,90 * 9,70 * (8,05-(0,3+0,12)) | | 510,68 | | | |
| dente esterno 1su1 per rilev. h>4m | | | | | |
| ((((1,00+4,00)/2)) * 7,80 * 3,00 | | 58,50 | | | |
| Totale | m ³ | 1.208,63 | 43,81 | 52.950,08 | |
| 43540 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi | | | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3002.A 3034,09 | | 3.034,09 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.A 817,36 | | 817,36 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.B 817,36 | | 817,36 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.C 817,36 | | 817,36 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.D 167,56 | | 167,56 | | |
| Totale | m ³ | 5.653,73 | 0,26 | 1.469,97 | |
| Totale VI3 - Fondazioni Euro | | | | | 228.755,08 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI21 - VI21 (ex VI13) - Ponte Provvisorio

VI21A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI4 - Spalle

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|--|---|----------------|-----------|-----------|---------|
| 40360 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | |
| | Spalla A | | | | |
| | da quota +132.01 a +141.18 | | | | |
| | spalla + muri d'ala 34,82 * 9,17 | | 319,30 | | |
| | da quota +141.18 a +143.41 | | | | |
| | spalla + muri d'ala 21,18 * 2,23 | | 47,23 | | |
| | ringrosso muro paraghiaia 9,70 * 0,17 * (1/2*(0,13+0,30)) | | 0,36 | | |
| | soletta di copertura tra muri d'ala (6,80+0,67) * 4,40 | | 32,87 | | |
| | Totale parziale | m ³ | 399,76 | | |
| | Spalla B | | | | |
| da quota +132.01 a +141.18 | | | | | |
| spalla + muri d'ala 34,82 * 9,17 | | 319,30 | | | |
| da quota +141.18 a +143.41 | | | | | |
| spalla + muri d'ala 21,18 * 2,23 | | 47,23 | | | |
| ringrosso muro paraghiaia 9,70 * 0,17 * (1/2*(0,13+0,30)) | | 0,36 | | | |
| soletta di copertura tra muri d'ala (6,80+0,67) * 4,40 | | 32,87 | | | |
| Totale parziale | m ³ | 399,76 | | | |
| Totale | m ³ | 799,52 | 121,28 | 96.965,79 | |
| 40370 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. | | | | |
| | Spalla A | | | | |
| | Elevazione | | | | |
| | Quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 399,76 | | 399,76 | | |
| Spalla B | | | | | |
| Elevazione | | | | | |
| Quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 399,76 | | 399,76 | | | |
| Totale | m ³ | 799,52 | 5,39 | 4.309,41 | |
| 44770 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e similari | | | | |
| | Spalla A | | | | |
| | soletta copertura | | | | |
| | sponde marciapiede e parabalast 2 * (6,80+0,67) * (0,15+0,72+0,72) | | 23,75 | | |
| Spalla B | | | | | |
| soletta copertura | | | | | |
| sponde marciapiede e parabalast 2 * (6,80+0,67) * (0,15+0,72+0,72) | | 23,75 | | | |
| Totale | m ² | 47,50 | 10,09 | 479,28 | |
| 40390 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 | | | | |
| | Spalla A | | | | |
| | da quota +132.01 a +136.01 | | | | |
| | spalla + muri d'ala 50,40 * 4 | | 201,60 | | |
| Spalla B | | | | | |
| da quota +132.01 a +136.01 | | | | | |
| spalla + muri d'ala 50,40 * 4 | | 201,60 | | | |
| Totale | m ² | 403,20 | 13,46 | 5.427,07 | |
| 40400 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 | | | | |
| | Spalla A | | | | |
| da quota +136.01 a +140.01 | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI21 - VI21 (ex VI13) - Ponte Provvisorio

VI21A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI4 - Spalle

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|---|----------------|------------|--------|-------------------|
| 44760 BA.CZ.A.3 05.C | spalla + muri d'ala 50,40 * 4 | | 201,60 | | |
| | Spalla B da quota +136.01 a +140.01 spalla + muri d'ala 50,40 * 4 | | 201,60 | | |
| | Totale | m ² | 403,20 | 16,40 | 6.612,48 |
| 44760 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 | | | | |
| | Spalla A da quota +140.01 a +141.18 | | | | |
| | spalla + muri d'ala 50,40 * 1,17 | | 58,97 | | |
| | ringrosso muro paraghiaia 2 * 0,17 * (1/2*(0,13+0,30)) | | 0,07 | | |
| | soletta copertura tra muri d'ala | | | | |
| | intradosso soletta 6,80 * 7,30 | | 49,64 | | |
| | sponde laterali 2 * (6,80+0,67) * 0,5 | | 7,47 | | |
| | sponde frontali 2 * 4,40 | | 8,80 | | |
| | Spalla A da quota +140.01 a +141.18 | | | | |
| | spalla + muri d'ala 50,40 * 1,17 | | 58,97 | | |
| | ringrosso muro paraghiaia 2 * 0,17 * (1/2*(0,13+0,30)) | | 0,07 | | |
| | soletta copertura tra muri d'ala | | | | |
| | intradosso soletta 6,80 * 7,30 | | 49,64 | | |
| | sponde laterali 2 * (6,80+0,67) * 0,5 | | 7,47 | | |
| sponde frontali 2 * 4,40 | | 8,80 | | | |
| | Totale | m ² | 249,90 | 18,53 | 4.630,65 |
| 40380 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | | | | |
| | Spalla A Elevazione - kg/mc 120.00 | | | | |
| | Quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 120 * 399,76 | | 47.971,200 | | |
| | Spalla B Elevazione - kg/mc 120.00 | | | | |
| Quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 120 * 399,76 | | 47.971,200 | | | |
| | Totale | kg | 95.942,400 | 1,00 | 95.942,40 |
| | Totale VI4 - Spalle Euro | | | | 214.367,08 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI21 - VI21 (ex VI13) - Ponte Provvisorio

VI21A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI7 - Apparecchi di appoggio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|---|------|----------------------------------|-----------|------------------|
| 14190 BA.OP.A.3106.A | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio di tipo multidirezionale in acciaio teflon, per ogni KN di carico nominale verticale APPOGGI MULTIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 7000kN ----- LATO MOBILE (n° app. x n° imp. x kN) 2 * 1 * 7000 <div style="text-align: right;">Totale</div> | kN | 14.000,00 <hr/> 14.000,00 | 0,46 | 6.440,00 |
| 14170 VAT.RS3E.A01.0 9.0005 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo VINCOLO MECCANICO, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcato a singolo binario a sez. mista in Acc/Cls. L=40m - Lc=38,0m" IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40m DISPOSITIVO MECCANICO DATI CARICO ORIZZONTALE TRASVERSALE - Ht = 4000kN ----- LATO FISSO (n° app. x n° imp.) 1 * 1 LATO MOBILE (n° app. x n° imp.) 1 * 1 <div style="text-align: right;">Totale</div> | Cad | 1,00 <hr/> 1,00 <hr/> 2,00 | 5.412,00 | 10.824,00 |
| 14180 VAT.RS3E.A01.0 9.0006 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo UNIDIREZIONALE, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcato a singolo binario a sez. mista in Acc/Cls. L=40m - Lc=38,0m " IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40m APPOGGI UNIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V =7000kN CARICO ORIZZONTALE TRASVERSALE- Ht =4000kN ----- LATO FISSO (n° app. x n° imp.) 2 * 1 <div style="text-align: right;">Totale</div> | Cad | 2,00 <hr/> 2,00 | 14.224,00 | 28.448,00 |
| Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro | | | | | 45.712,00 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI21 - VI21 (ex VI13) - Ponte Provvisorio

VI21A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|-----------|--------|----------|
| 14200 BA.CZ.A.3 02.F | <p>Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2</p> <p>BAGGIOLI INTEGRATO AL RITEGNO TRASVERSALE IN C.A.</p> <p>SPALLA "A"</p> <p>2 * 1,23 * 1,36 * 0,25</p> <p>2 * (1,20+0,65) * 1,18 * 0,70</p> <p>RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A.</p> <p>SPALLA "A"</p> <p>2 * 2,84 * 0,50 * 0,70</p> <p>SPALLA "B"</p> <p>2 * 1,23 * 1,36 * 0,25</p> <p>2 * (1,20+0,65) * 1,18 * 0,70</p> <p>RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A.</p> <p>SPALLA "B"</p> <p>2 * 2,84 * 0,50 * 0,70</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m ³ | 11,78 | 121,28 | 1.428,68 |
| 14210 BA.CZ.A.3 03.B | <p>Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3.</p> <p>ARMATURE ELEVAZIONE BAGGIOLI E RITEGNI SPALLE</p> <p>vedi RIF.ART - BA.CZ.A.3 02.F</p> <p>11,78</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m ³ | 11,78 | 5,39 | 63,49 |
| 14230 BA.CZ.A.3 05.B | <p>Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8</p> <p>BAGGIOLI INTEGRATO AL RITEGNO TRASVERSALE IN C.A.</p> <p>SPALLA "A"</p> <p>2 * (1,23+1,36) * 0,25</p> <p>2 * (1,20+0,65) * 0,70</p> <p>2 * 1,18 * 0,70</p> <p>RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A.</p> <p>SPALLA "A"</p> <p>2 * (0,50+2,84+0,50) * 0,70</p> <p>BAGGIOLI INTEGRATO AL RITEGNO TRASVERSALE IN C.A.</p> <p>SPALLA "B"</p> <p>2 * (1,23+1,36) * 0,25</p> <p>2 * (1,20+0,65) * 0,70</p> <p>2 * 1,18 * 0,70</p> <p>RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A.</p> <p>SPALLA "B"</p> <p>2 * (0,50+2,84+0,50) * 0,70</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | m ² | 21,84 | 16,40 | 358,18 |
| 14220 BA.CZ.A.3 09.B | <p>Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C.</p> <p>ARMATURE BAGGIOLI E RITEGNI SPALLA</p> <p>- INCIDENZA 300kg/m3</p> <p>-----</p> <p>SPALLA "A"</p> <p>11,78 * 300</p> <p style="text-align: right;">Totale</p> | kg | 3.534,000 | 1,00 | 3.534,00 |
| 14250 | Fornitura e posa in opera di malte reoplastiche | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI21 - VI21 (ex VI13) - Ponte Provvisorio

VI21A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|-----------------|-----------|--------|----------|
| BA.CZ.A.3 16.A | INGHISAGGIO RITEGNO TRASVERSALE IN C.A SPALLA "A" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (1000*0,03) | | 12,60 | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "A" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 1 * (1000*0,03) | | 30,00 | | |
| | RITEGNO TRASVERSALE IN C.A SPALLA "B" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (1000*0,03) | | 12,60 | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "B" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 1 * (1000*0,03) | | 30,00 | | |
| | Totale | dm ³ | 85,20 | 0,80 | 68,16 |
| 14240 BA.OP.A.3 06.A | Fornitura e posa in opera dei dispositivi di ancoraggio dei ritegni antisismici LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO PER RITEGNO RITEGNO TRASVERSALE IN C.A SPALLA "A" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (7850*0,01) | | 32,970 | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "A" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 1 * (7850*0,01) | | 78,500 | | |
| | SPALLA "B" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (7850*0,01) | | 32,970 | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "B" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 1 * (7850*0,01) | | 78,500 | | |
| | Totale | kg | 222,940 | 3,91 | 871,70 |
| 14260 BA.OP.A.3 07.A | Fornitura e posa in opera di cuscinetti di appoggio elastomerici armati CUSCINETTI NEOPRENE ARMATO SPALLA "A" 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 11,55 | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "A" 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 11,55 | | |
| | SPALLA "B" 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 11,55 | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "B" 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | 11,55 | | |
| | Totale | dm ³ | 46,20 | 62,14 | 2.870,87 |
| 14270 BA.OP.A.3 07.C | Sovrapprezzo per apparecchi d'appoggio elastomerici aventi una dimensione inferiore a 10 dmc. CUSCINETTI IN GOMMA ELASTOMERICA ARMATA PER RITEGNO Ritegno longitudinale centrale su Spalle e pile DATI | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI21 - VI21 (ex VI13) - Ponte Provvisorio

VI21A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|--|-----------------|-----------|--------|------------------|
| | RIF.ART. BA.OP.A.3 07.A 46,20 | | 46,20 | | |
| | Totale | dm ³ | 46,20 | 18,64 | 861,17 |
| | Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro | | | | 10.056,25 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI21 - VI21 (ex VI13) - Ponte Provvisorio

VI21A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VI9 - Travi d'impalcato in acciaio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|-------------------------|---|----------------|---|--------------|-------------------|--|
| 14300 PM.MR.A.3 03.A | Grigliato alveolare in acciaio S185 UNI EN 10025:2005 zincato a caldo, in opera. IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40.00 Grigliato alveolare in acciaio S185 UNI EN 10025:2005 zincato a caldo, con maglia da mm 30x30, piatto portante da mm 30x3, asta secondaria da mm 20x3, pressato, elettrofuso, elettrosaldato, oppure di altro tipo ma di equivalenti caratteristiche geometriche, nonché di peso e di portata non inferiore a quelli relativi al tipo sopraindicato compresi gli organi di attacco pure in acciaio zincato a caldo, in opera. CAMPATA N°1 L=39.85m 1 * 39,85 * 2,5 A dedurre 99,63 A sommare ----- CALCOLO GRIGLIATO IMPALCATI RETICOLARI 1 * 99,63 Totale parziale | m ² | 99,63 99,63 | | | |
| | | | | -99,63 | | |
| | | | 99,63 | | | |
| | Totale | m ² | 99,63 | 109,44 | 10.903,51 | |
| 14280 PM.MR.A.3102.C | Acciaio UNI EN 10025 nuovo di ogni specie, fornito e lavorato, in opera, della qualità S275J2 e S275J0 e S355J2 e S355J0. IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40.00 TRAVATA METALLICA DATI PORTATA TEORICA 38.00mt PESO TRAVATA RETICOLARE 32 kN/m = 3263.04 3263,04 * 40 incremento per saldature e bullonature 4% 130521,60*4% A dedurre 135742,464 A sommare ----- CALCOLO TRAVATA 1 * 135742,464 Totale parziale | kg | 130.521,600 5.220,864 135.742,464 | | | |
| | | | | -135.742,464 | | |
| | | | 135.742,464 | | | |
| | Totale | kg | 135.742,464 | 2,22 | 301.348,27 | |
| 14290 PM.MR.A.3102.D | Sovrapprezzo alla voce PM.MR.A.3102.C per vari eseguiti di punta con avanbecco ed eventuale retrobecco. VARO TRAVATA METALLICA ----- CALCOLO TRAVATA L=5400m 1 * 135742,464 Totale | kg | 135.742,464 135.742,464 | | | |
| | | | | 0,15 | 20.361,37 | |
| | Totale VI9 - Travi d'impalcato in acciaio Euro | | | | 332.613,15 | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI21 - VI21 (ex VI13) - Ponte Provvisorio

VI21A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|--|--------|-----------|
| 14310 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES ----- DATI GENERALI LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE NETTA SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=4.00 m^2 Lunghezza totale Lu=39.85m PREDALLE CENTRALI - La=3.65 sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.80 sp. 5cm ----- GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO 1 * 39,85 * 4,25 PREDALLES 1 * 39,85 * (2,80+3,05+2,80) * 0,05 Totale parziale A dedurre 186,60 A sommare ----- CALCOLO GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES 1 * 186,60 Totale | m³ | 169,36 17,24 186,60 -186,60 186,60 186,60 | 121,28 | 22.630,85 |
| 14315 BA.CZ.A.3 02.G | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C35/45 N/mm2 VELETTE ----- DATI GENERALI VELETTE - H=1.01m sp. 9cm ----- VELETTE 2 * 39,85 * 0,09 * 1,01 Totale parziale A dedurre 7,24 A sommare ----- CALCOLO VELETTE 1 * 7,24 Totale | m³ | 7,24 7,24 -7,24 7,24 7,24 | 129,90 | 940,48 |
| 14330 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE vedi ART.RIF - BA.CZ.A.3 02.F + BA.CZ.A.3 02.G 193,84 Totale | m³ | 193,84 193,84 | 5,39 | 1.044,80 |
| 14340 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40.00 CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE ----- | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI21 - VI21 (ex VI13) - Ponte Provvisorio

VI21A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISIVE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|---|---|----------------|------------|-------------|-----------|-----------|
| 14320 BA.CZ.A.3 09.B | DATI GENERALI SEZIONE SOLETTA IN MEZZERIA H=44cm LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=4.25 m ² Lunghezza totale Lu=39.85m PREDALLE CENTRALI - La=3.05m sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.80 sp. 5cm VELETTE - H=1.01m sp. 9cm | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO FRONTALI 2 * 4,25 | | | 8,50 | | |
| | MURETTI PARABALLAST 2 * 39,85 * (2*0,75) | | | 119,55 | | |
| | PREDALLES 1 * 39,85 * ((2,80+3,05+2,80)+(6*0,05)) | | | 356,66 | | |
| | VELETTE 2 * 39,85 * (2*(0,09+1,01)) | | | 175,34 | | |
| | Totale parziale | m ² | | 660,05 | | |
| | A dedurre 660,05 | | | -660,05 | | |
| | A sommare | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE P1-P2 1 * 660,05 | | | 660,05 | | |
| | Totale | m ² | | 660,05 | 18,53 | 12.230,73 |
| | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | | | | | |
| | IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=40.00 ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | DATI GENERALI INCIDENZA ARMATURA SOLETTA 200kg/m ³ INCIDENZA ARMATURA PREDALLES 60kg/m ³ INCIDENZA ARMATURA VELETTA 20kg/m ³ | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| | GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO 200 * 39,85 * 4,00 | | | 31.880,000 | | |
| | PREDALLES 60 * 39,85 * (2,80+3,05+2,80) * 0,05 | | | 1.034,108 | | |
| | VELETTE 20 * (2*39,85) * 0,09 * 1,01 | | | 144,895 | | |
| | Totale parziale | kg | | 33.059,003 | | |
| | A dedurre 33059,003 | | | -33.059,003 | | |
| | A sommare | | | | | |
| | ----- | | | | | |
| CALCOLO ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE 1 * 33059,003 | | | 33.059,003 | | | |
| Totale | kg | | 33.059,003 | 1,00 | 33.059,00 | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI21 - VI21 (ex VI13) - Ponte Provvisorio

VI21A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|-----------|--------|----------|
| 14350 BA.OP.A.3 10.A | Fornitura e posa in opera di coprigiunto trasver sale impermeabile e dielettrico, per escursioni orizzontali fino a 30 mm GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse spalle vasca FS 2 * 4,50 | | 9,00 | | |
| | Totale | m | 9,00 | 255,89 | 2.303,01 |
| 14360 BA.OP.A.3 10.B | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre i 30 mm GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse spalle vasca FS 2 * 4,50 * ((130+130-30)) | | 2.070,00 | | |
| | Totale | m | 2.070,00 | 1,62 | 3.353,40 |
| 14370 BA.OP.A.3 11.A | Fornitura e posa in opera di piattabanda dielettrica per muretti laterali paraballast e marciapiedi, per escursioni fino a 30 mm PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse spalle muretti paraballast ((2)*2) * 1,50 camminamento+cordoli ((2)*2) * ((1,78+0,82)) | | 6,00 | | |
| | | | 10,40 | | |
| | Totale | m | 16,40 | 58,32 | 956,45 |
| 14380 BA.OP.A.3 11.B | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre 30 mm PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 130mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse spalle muretti paraballast ((2)*2) * 1,50 * ((130+130-30)) camminamento+cordoli ((2)*2) * ((1,78+0,82)) * ((130+130-30)) | | 1.380,00 | | |
| | | | 2.392,00 | | |
| | Totale | m | 3.772,00 | 0,17 | 641,24 |
| 14390 BA.OP.A.3 12.A | Fornitura e posa in opera di scossalina , dello spessore non inferiore a 2 mm SCOSSALINA GIUNTI D'IMPALCATO DATI | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI21 - VI21 (ex VI13) - Ponte Provvisorio

VI21A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|---|--------|-----------|--------|------------------|
| | Larghezza Impalcato La=9.70 | | | | |
| | in asse spalle | | | | |
| | 2 * 9,70 | | 19,40 | | |
| | | Totale | 19,40 | 35,56 | 689,86 |
| | | m | | | |
| | Totale VIA - Soletta di completamento Euro | | | | 77.849,82 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI21 - VI21 (ex VI13) - Ponte Provvisorio

VI21A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISIVE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|--|----------------|-----------|---------|----------|
| 14450 BA.CZ.C.1103.E | Fornitura di cunicoli per la protezione di cavi a due gole da 140 e 180 mm, di profondità interna 400 mm con fondo a spessore maggiorato, per viadotto o g | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | 1 PER BINARIO AREA SEZIONE CANALETTA A=0.0841m ² | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=40m | | | | |
| | 1 * 40 | | | 40,00 | |
| | Totale parziale | m | | 40,00 | |
| | A dedurre | | | | |
| | 40 | | | -40,00 | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | | |
| 1 * 40 | | | 40,00 | | |
| Totale | m | | 40,00 | 31,15 | 1.246,00 |
| 14460 BA.CZ.C.2101.K | Posa in opera di cunicoli in cemento delle dimensioni di 400x100 mm. | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | VEDI RIF. ART. BA.CZ.C.1103.E | | | | |
| 40 | | | 40,00 | | |
| Totale | m | | 40,00 | 14,20 | 568,00 |
| 14420 BA.OP.A.3 18.A | Strato protettivo in conglomerato bituminoso dello spessore non inferiore a 5 cm | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE CON STRATO DI CONGLOMERATO BITUMINOSO VASCA (50mm) | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=40.00m | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =4.60m 1 * 40,0 * 4,60 | | | 184,00 | |
| | Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 40 * (1,93+1,93) | | | 154,40 | |
| | Totale parziale | m ² | | 338,40 | |
| | A dedurre | | | | |
| | 338,40 | | | -338,40 | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm | | | | | |
| 1 * 338,40 | | | 338,40 | | |
| Totale | m ² | | 338,40 | 5,92 | 2.003,33 |
| 14480 BA.OP.A.3 20.A | Fornitura e posa in opera di profilati di acciaio per parapetti, mensole e simili | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=40m | | | | |
| | IPE 100 p=8,1 kg/m, 1 MONTANTE OGNI 1.50m PER LATO (2*8,1) * (40/1,5) * 1,05 | | | 453,606 | |
| | PIASTRA DI BASE 200x150x10 p=2,36 kg (2*2,36) * (40/1,5) | | | 125,868 | |
| | PIASTRA DI BASE CON FUNZIONE DI PARAPIEDE 200x5mm p=7,85 kg/m (2*7,85) * 40 | | | 628,000 | |
| Totale parziale | kg | | 1.207,474 | | |
| 10% per bulloni, tirafondi e saldature 1207,474*10% | | | 120,747 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI21 - VI21 (ex VI13) - Ponte Provvisorio

VI21A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|------------|--------|----------|
| | Totale generale | kg | 1.328,221 | | |
| | A dedurre 1328,221 | | -1.328,221 | | |
| | A sommare ----- | | | | |
| | PARAPETTI PER IMPALCATO 1 * 1328,221 | | 1.328,221 | | |
| | Totale | kg | 1.328,221 | 1,95 | 2.590,03 |
| 14490 BA.OP.A.3 21.A | Fornitura e posa in opera di tubi di acciaio doppiamente zincati a caldo per parapetti, mensole e simili PARAPETTO PER IMPALCATO ----- DATI Lunghezza Impalcato Lu=40m 4 TUBI D=42,4 sp 2,9 p=2,35 kg/m PER LATO (2*4*2,35) * 40 | | 752,000 | | |
| | Totale parziale | kg | 752,000 | | |
| | 10% per bulloni, e saldature 752*10% | | 75,200 | | |
| | Totale generale | kg | 827,200 | | |
| | A dedurre 827,20 | | -827,200 | | |
| | A sommare ----- | | | | |
| | PARAPETTI PER IMPALCATO 1 * 827,20 | | 827,200 | | |
| | Totale | kg | 827,200 | 2,11 | 1.745,39 |
| 14400 BA.OP.A.3107.A | Impermeabilizzazione di impalcati a mezzo di manto impermeabile sintetico eseguito con membrana : per 3 mm di spessore IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm ----- DATI Lunghezza Impalcato Lu=40.00m Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =4.60m 40 * 4,60 Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 40 * (1,93+1,93) | | 184,00 | | |
| | Totale parziale | m² | 154,40 | | |
| | A dedurre 338,40 | | -338,40 | | |
| | A sommare ----- | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm 1 * 338,40 | | 338,40 | | |
| | Totale | m² | 338,40 | 20,45 | 6.920,28 |
| 14410 BA.OP.A.3107.B | Sovraprezzo alla precedente sottovoce A per ogni mm in più richiesto rispetto allo spessore di 3 mm IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm ----- DATI Lunghezza Impalcato Lu=40.00m Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare =4.60m 1 * 40,0 * 4,60 Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 40 * (1,93+1,93) | | 184,00 | | |
| | Totale parziale | m² | 154,40 | | |
| | | | 338,40 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI21 - VI21 (ex VI13) - Ponte Provvisorio

VI21A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-----------------------------------|--|----------------|----------------|--------|----------|
| 14440 IT.TU.E.3002.E | A dedurre 338,40 A sommare ----- IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm 1 * 338,40 Totale | m ² | -338,40 | 3,84 | 1.299,46 |
| | | | 338,40 | | |
| 14470 SS.CE.C.3102.B | Fornitura e posa in opera di tubazione in PVC -U conforme alla norma UNI EN 1401-1 - diametro esterno 250 mm. TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 ----- DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI Lunghezza Impalcato Lu=40m SOTTO SOLETTA - DN250 2 * 40 DISCENDENTE SULLE PILE - DN250 2 * 10 Totale parziale | m | 80,00 20,00 | 25,65 | 2.565,00 |
| | | | 100,00 | | |
| 14430 VAT.RS3E.A01.0 9.0017 | A dedurre 100 A sommare ----- TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 1 * 100 Totale | m | -100,00 | 16,14 | 430,29 |
| | | | 100,00 | | |
| 14430 VAT.RS3E.A01.0 9.0017 | Fornitura e posa in opera in corrispondenza dei muretti paraballast di tubo 140x140 sp. 3 mm provvisto di griglia e rete in acciaio keller. TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT ----- DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=40m 2 * (40/3) Totale parziale | Cad | 26,66 | 16,14 | 430,29 |
| | | | 26,66 | | |
| 14430 VAT.RS3E.A01.0 9.0017 | A dedurre 26,66 A sommare ----- TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT 1 * 26,66 Totale | Cad | -26,66 | 16,14 | 430,29 |
| | | | 26,66 | | |
| 14430 VAT.RS3E.A01.0 9.0017 | Fornitura e posa in opera pluviale flangiato in PVC DN160 (L=0,50 m) grigliato metallico zincato a caldo (250x250mm) controtelaio speciale zincato costituito da: controtelaio e di manicotto flangiato - Tipo "messicano" per innesto del pluviale PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA ----- DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=40m 2 * (40/3) Totale parziale | Cad | 26,66 | 16,14 | 430,29 |
| | | | 26,66 | | |
| 14430 VAT.RS3E.A01.0 9.0017 | A dedurre | Cad | | 16,14 | 430,29 |
| | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI21 - VI21 (ex VI13) - Ponte Provvisorio

VI21A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|---|------|-----------|--------|------------------|
| | 26,66 | | -26,66 | | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA | | | | |
| | 1 * 26,66 | | 26,66 | | |
| | Totale | Cad | 26,66 | 21,54 | 574,26 |
| | Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro | | | | 19.942,04 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI22 - VI22 (ex VI14) - Viadotto su L.S. in corrispondenza VI17 - Singolo Binario

VI22A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Travi Incorp. 17.90m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|--|--------------------|-----------------------|
| 45210 BA.CZ.A.3 01.A | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C12/15 N/mm2 CORDOLO PARATIE 60x40 Spalla A (2*(6,60+13,40)) * (0,6+0,1+0,1) * 0,1 Spalla B (2*(6,60+13,40)) * (0,6+0,1+0,1) * 0,1 Totale | m ³ | 3,20 3,20 6,40 | 80,31 | 513,98 |
| 45220 BA.CZ.A.3 01.E | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C28/35 N/mm2 CORDOLO PARATIE 60x40 Spalla A (2*(6,60+13,40)) * 0,6 * 0,4 Spalla B (2*(6,60+13,40)) * 0,6 * 0,4 Totale | m ³ | 9,60 9,60 19,20 | 109,75 | 2.107,20 |
| 45230 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. CORDOLO PARATIE 60x40 Spalla A (2*(6,60+13,40)) * 0,6 * 0,4 Spalla B (2*(6,60+13,40)) * 0,6 * 0,4 Totale | m ³ | 9,60 9,60 19,20 | 5,39 | 103,49 |
| 45250 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e simili CORDOLO PARATIE 60x40 Spalla A 2 * (2*(6,60+13,40)) * 0,4 Spalla B 2 * (2*(6,60+13,40)) * 0,4 Totale | m ² | 32,00 32,00 64,00 | 10,09 | 645,76 |
| 41050 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. SPALLA A - 150 kg/mc 10 * 23,50 * (0,6^2*3,1416) * 150 SPALLA B - 150 kg/mc 10 * 23,50 * (0,6^2*3,1416) * 150 Totale | kg | 39.867,750 39.867,750 79.735,500 | 1,00 | 79.735,50 |
| 45240 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. CORDOLO PARATIE 60x40 - 100 kg/mc Spalla A 100 * (2*(6,60+13,40)) * 0,6 * 0,4 Spalla B 100 * (2*(6,60+13,40)) * 0,6 * 0,4 Totale | kg | 960,000 960,000 1.920,000 | 1,00 | 1.920,00 |
| 53465 BA.DE.A.5 33.A | Rimozione d'opera di elementi strutturali di acciaio comprese le rotaie e i profilati in genere. Travi di ripartizione Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 30007,12 Totale | kg | 30.007,120 30.007,120 | 0,03 | 900,21 |
| 60965 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi SPALLA A - 10 * 23,50 * (0,6^2*3,1416) SPALLA B - 10 * 23,50 * (0,6^2*3,1416) Totale | m ³ | 265,55 265,55 531,10 | 0,26 | 138,09 |
| 41040 BA.PD.A.3 05.C | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro, del diametro non inferiore a 1200 mm | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI22 - VI22 (ex VI14) - Viadotto su L.S. in corrispondenza VI17 - Singolo Binario

VI22A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Travi Incorp. 17.90m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---------------------------------------|---|-------------|-------------|------------|-------------------|
| 53475 BA.PD.A.3 16.A | SPALLA A 10 * 23,50 | | 235,00 | | |
| | SPALLA B 10 * 23,50 | | 235,00 | | |
| | Totale | m | 470,00 | 160,63 | 75.496,10 |
| 45260 BA.PD.A.3 21.A | Formazione di palancole con palancole tipo 'Larssen' | | | | |
| | Spalla A (2*39,20) * 11 | | 862,40 | | |
| | Spalla B (2*39,20) * 11 | | 862,40 | | |
| Totale | m² | 1.724,80 | 38,15 | 65.801,12 | |
| 45200 BA.PD.A.3015.B | Formazione di tappo di fondo impermeabile mediante colonne di terreno consolidato, di cui alla voce BA.PD.A.319 | | | | |
| | Spalla A 13,20 * 6,40 * 5 | | 422,40 | | |
| | Spalla B 13,20 * 6,40 * 5 | | 422,40 | | |
| Totale | m³ | 844,80 | 100,86 | 85.206,53 | |
| 45190 BA.PD.A.3103.H | Armatura di micropali costituita da profilati tubolari in acciaio S 275 JR o superiore, filettati e con manicotto | | | | |
| | - Tubo Ø203 sp.20mm - kg/ml 109.93 | | | | |
| | Spalla A 114 * 12,20 * 109,30 | | 152.014,440 | | |
| Spalla B 114 * 12,2 * 109,30 | | 152.014,440 | | | |
| Totale | kg | 304.028,880 | 1,36 | 413.479,28 | |
| 45270 FA.OM.A.1001.B | Micropali realizzati con malta cementizia iniettata in opera con diametro da mm 276 a mm 300 | | | | |
| | Spalla A 114 * 12 | | 1.368,00 | | |
| | Spalla B 114 * 12 | | 1.368,00 | | |
| Totale | m | 2.736,00 | 40,29 | 110.233,44 | |
| 45280 FA.OM.A.2001.A | Acciaio in profilati, della qualità S 275, lavorato per carpenteria metallica in genere. | | | | |
| | Travi di ripartizione | | | | |
| | travi HEB 400 kg/ml 155.00 | | | | |
| | Spalla A 2 * (2*(5,50+12,30)) * 155 | | 11.036,000 | | |
| | Spalla B 2 * (2*(5,50+12,30)) * 155 | | 11.036,000 | | |
| | Puntoni diam.mm.254 s.mm.20 kg/ml 115.00 | | | | |
| | Spalla A (2*4) * 2,83 * 115 | | 2.603,600 | | |
| | Spalla B (2*4) * 2,83 * 115 | | 2.603,600 | | |
| | Totale parziale | kg | 27.279,200 | | |
| | 10% per pezzi speciali, saldature, bullonature etc etc (10%) * 27279,20 | | 2.727,920 | | |
| Totale generale | kg | 30.007,120 | | | |
| Totale | kg | 30.007,120 | 1,80 | 54.012,82 | |
| 45280 FA.OM.A.2001.A | Posa in opera di elementi in acciaio di cui alle voci FA.OM.A.1001 - FA.OM.A.1002 | | | | |
| | Travi di ripartizione | | | | |
| | Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 30007,12 | | 30.007,120 | | |
| Totale | kg | 30.007,120 | 0,99 | 29.707,05 | |
| Totale VI2 - Pali o pozzi Euro | | | | | 920.000,57 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI22 - VI22 (ex VI14) - Viadotto su L.S. in corrispondenza VI17 - Singolo Binario

VI22A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Travi Incorp. 17.90m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|--|--------|-----------|
| 41140 BA.CZ.A.3 01.A | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C12/15 N/mm2 SPALLA A (12,80+0,4) * (6+0,40) * 0,20 SPALLA B (12,80+0,4) * (6+0,40) * 0,20 Totale | m ³ | 16,90 16,90 33,80 | 80,31 | 2.714,48 |
| 41150 BA.CZ.A.3 01.E | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C28/35 N/mm2 SPALLA A 12,80 * 6 * 1,60 SPALLA B 12,80 * 6 * 1,60 Totale | m ³ | 122,88 122,88 245,76 | 109,75 | 26.972,16 |
| 41160 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. SPALLA A 12,80 * 6 * 1,60 SPALLA B 12,80 * 6 * 1,60 Totale | m ³ | 122,88 122,88 245,76 | 5,39 | 1.324,65 |
| 41180 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e similari SPALLA A 2 * (12,80+6) * 1,60 SPALLA B 2 * (12,80+6) * 1,60 Totale | m ² | 60,16 60,16 120,32 | 10,09 | 1.214,03 |
| 41170 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. SPALLA A - 110 kg/mc 110 * 12,80 * 6 * 1,60 SPALLA B - 110 kg/mc 110 * (12,80+0,4) * (6+0,40) * 1,60 Totale | kg | 13.516,800 14.868,480 28.385,280 | 1,00 | 28.385,28 |
| 41110 BA.MT.A.3 29.A | Riempitivi vari e sistemazione superficiale con regolarizzazione delle pendenze, con terre provenienti dagli scavi quantità scavi (vedi quantità BA.MT.C.0101.A) 1257,16 a dedurre volume fondazioni interrante quantità art BA.CZ.A.3 01.A -1 * 33,80 quantità art BA.CZ.A.3 01.E -1 * 245,76 a dedurre volume elevazioni interrante -1 * 223,75 Totale | m ³ | 1.257,16 -33,80 -245,76 -223,75 753,85 | 0,90 | 678,47 |
| 41090 BA.MT.A.3002.A | Scavo di fondazione in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi SPALLA B ((234,93+125,33)*1,30)/2 Totale | m ³ | 234,17 234,17 | 3,42 | 800,86 |
| 41091 BA.MT.A.3003.A | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi fino alla profondità di 2 m SPALLA A 82,53 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * 0,25 * 2 SPALLA B 82,53 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * 0,25 * 2 Totale | m ³ | 165,06 16,00 165,06 16,00 362,12 | 3,27 | 1.184,13 |
| 41092 BA.MT.A.3003.B | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 2 m e fino a 4 m SPALLA A 82,53 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * 0,25 * 2 | | 165,06 16,00 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI22 - VI22 (ex VI14) - Viadotto su L.S. in corrispondenza VI17 - Singolo Binario

VI22A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Travi Incorp. 17.90m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|-----------|--------|------------------|
| 41093 BA.MT.A.3003.C | SPALLA B 82,53 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * 0,25 * 2 | m³ | 165,06 | 3,76 | 1.361,57 |
| | Totale | | 16,00 | | |
| | | | 362,12 | | |
| 54515 BA.MT.A.3107.A | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 4 m e fino a 6 m | m³ | 107,29 | 5,14 | 1.535,58 |
| | SPALLA A 82,53 * 1,30 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * 0,25 * 1,30 | | 10,40 | | |
| | SPALLA B 82,53 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * 0,25 * 2 | | 165,06 | | |
| | Totale | | 16,00 | | |
| | | | 298,75 | | |
| 41100 BA.MT.C.0101.A | Fornit.e posa in opera di misto cement.da cava,gettato e costipato in opera in strati di spess<50 cm,con caratter.indicate nel Capit.Op.Civ.con cemento>4 | m³ | 193,45 | 43,81 | 21.912,01 |
| | SPALLA A interno (escluso SubBallast e Supercompattato) 3,85 * 9,70 * (5,60-(0,3+0,12)) dente esterno 1su1 per rilev. h>4m (((1,00+4,00)/2)) * 7,80 * 3,00 | | 58,50 | | |
| | SPALLA B interno (escluso SubBallast e Supercompattato) 3,85 * 9,70 * (5,50-(0,3+0,12)) dente esterno 1su1 per rilev. h>4m (((1,00+4,00)/2)) * 7,80 * 3,00 | | 189,71 | | |
| | Totale | | 58,50 | | |
| | | | 500,16 | | |
| | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi | | | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3002.A 234,17 | | 234,17 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.A 362,12 | | 362,12 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.B 362,12 | | 362,12 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.C 298,75 | | 298,75 | | |
| | Totale | | 1.257,16 | 0,26 | 326,86 |
| | Totale VI3 - Fondazioni Euro | | | | 88.410,08 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI22 - VI22 (ex VI14) - Viadotto su L.S. in corrispondenza VI17 - Singolo Binario

VI22A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Travi Incorp. 17.90m)

VI4 - Spalle

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|---|--------|-----------|-----------|---------|
| 41190 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | |
| | Spalla A | | | | |
| | da quota +198.00 a +202.25 | | | | |
| | spalla + muri d'ala 18,44 * 4,25 | | 78,37 | | |
| | da quota +202.25 a +203.10 | | | | |
| | spalla + muri d'ala 9,71 * 0,85 | | 8,25 | | |
| | soletta copertura tra muri d'ala (3,85+0,35) * 7,98 | | 33,52 | | |
| | Totale parziale | m³ | 120,14 | | |
| | Spalla B | | | | |
| | da quota +198.00 a +202.19 | | | | |
| spalla + muri d'ala 18,44 * 4,19 | | 77,26 | | | |
| da quota +202.19 a +203.02 | | | | | |
| spalla + muri d'ala 9,71 * 0,83 | | 8,06 | | | |
| soletta copertura tra muri d'ala (3,85+0,35) * 7,98 | | 33,52 | | | |
| Totale parziale | m³ | 118,84 | | | |
| Totale | m³ | 238,98 | 121,28 | 28.983,49 | |
| 41200 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. | | | | |
| | Spalla A | | | | |
| | Elevazione | | | | |
| | Quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 120,14 | | 120,14 | | |
| Spalla B | | | | | |
| Elevazione | | | | | |
| Quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 118,84 | | 118,84 | | | |
| Totale | m³ | 238,98 | 5,39 | 1.288,10 | |
| 44780 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e similari | | | | |
| | Spalla A | | | | |
| | soletta copertura tra muri d'ala | | | | |
| | sponde marciapiede + paraballast 2 * (3,85+0,35) * (0,19+0,72+0,72) | | 13,69 | | |
| Spalla B | | | | | |
| soletta copertura tra muri d'ala | | | | | |
| sponde marciapiede + paraballast 2 * (3,85+0,35) * (0,19+0,72+0,72) | | 13,69 | | | |
| Totale | m² | 27,38 | 10,09 | 276,26 | |
| 41220 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 | | | | |
| | Spalla A | | | | |
| | da quota +198.00 a +202.00 | | | | |
| | spalla + muri d'ala 37,30 * 4 | | 149,20 | | |
| Spalla B | | | | | |
| da quota +198.00 a +202.00 | | | | | |
| spalla + muri d'ala 37,30 * 4 | | 149,20 | | | |
| Totale | m² | 298,40 | 13,46 | 4.016,46 | |
| 41230 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 | | | | |
| | Spalla A | | | | |
| da quota +202.00 a +202.25 | | | | | |
| spalla + muri d'ala 37,30 * 0,25 | | 9,33 | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI22 - VI22 (ex VI14) - Viadotto su L.S. in corrispondenza VI17 - Singolo Binario

VI22A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Travi Incorp. 17.90m)

VI4 - Spalle

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|---|----------------|------------|--------|------------------|
| | da quota +202.25 a +202.10 | | | | |
| | spalla + muri d'ala 35,50 * 0,85 | | 30,18 | | |
| | Soletta copertura tra muri d'ala | | | | |
| | intradosso soletta 3,85 * 8,82 | | 33,96 | | |
| | sponde laterali (3,85+0,35) * 0,5 | | 2,10 | | |
| | sponde frontali 2 * 7,98 | | 15,96 | | |
| | Spalla B | | | | |
| | da quota +202.00 a +202.19 | | | | |
| | spalla + muri d'ala 37,30 * 0,19 | | 7,09 | | |
| | da quota +202.19 a +202.02 | | | | |
| | spalla + muri d'ala 35,50 * 0,83 | | 29,47 | | |
| | Soletta copertura tra muri d'ala | | | | |
| | intradosso soletta 3,85 * 8,82 | | 33,96 | | |
| | sponde laterali (3,85+0,35) * 0,5 | | 2,10 | | |
| | sponde frontali 2 * 7,98 | | 15,96 | | |
| | Totale | m ² | 180,11 | 16,40 | 2.953,80 |
| 41210 | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 | | | | |
| BA.CZ.A.3 09.B | C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | | | | |
| | Spalla A | | | | |
| | Elevazione - kg/mc 120.00 | | | | |
| | Quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 120 * 120,14 | | 14.416,800 | | |
| | Spalla B | | | | |
| | Elevazione - kg/mc 120.00 | | | | |
| | Quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 120 * 118,84 | | 14.260,800 | | |
| | Totale | kg | 28.677,600 | 1,00 | 28.677,60 |
| | Totale VI4 - Spalle Euro | | | | 66.195,71 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI22 - VI22 (ex VI14) - Viadotto su L.S. in corrispondenza VI17 - Singolo Binario

VI22A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Travi Incorp. 17.90m)

VI7 - Apparecchi di appoggio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|---------------------------------|--------|----------|
| 15340 BA.OP.A.3108.A | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio di tipo fisso a disco elastomerico confinato. Per ogni KN di carico nominale verticale allo SLU APPOGGI FISSI DATI CARICO VERTICALE - V = 900kN CARICO ORIZZONTALE LONGITUDINALE - H = 2800kN ----- LATO FISSO 1 * 5 * 900 | | 4.500,00 ----- 4.500,00 | 0,55 | 2.475,00 |
| | Totale | kN | 4.500,00 | | |
| 15350 BA.OP.A.3108.B | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio di tipo fisso a disco elastomerico confinato. Per ogni KN di carico nominale orizzontale allo SLU APPOGGI FISSI DATI CARICO VERTICALE - V = 900kN CARICO ORIZZONTALE LONGITUDINALE - H = 2800kN ----- LATO FISSO 1 * 5 * 2800 | | 14.000,00 ----- 14.000,00 | 0,19 | 2.660,00 |
| | Totale | kN | 14.000,00 | | |
| 15360 BA.OP.A.3109.A | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio di tipo unidirezionale a disco elastomerico confinato.Per ogni KN di carico nominale vert. allo SLU APPOGGI UNIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 900kN CARICO ORIZZONTALE LONGITUDINALE - Ht = 1400kN ----- LATO MOBILE 1 * 5 * 900 | | 4.500,00 ----- 4.500,00 | 0,59 | 2.655,00 |
| | Totale | kN | 4.500,00 | | |
| 15370 BA.OP.A.3109.B | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio di tipo unidirezionale a disco elastomerico confinato.Per ogni KN di carico nominale orizz. allo SLU APPOGGI UNIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 900kN CARICO ORIZZONTALE LONGITUDINALE - Ht = 1400kN ----- LATO MOBILE 1 * 5 * 1400 | | 7.000,00 ----- 7.000,00 | 0,22 | 1.540,00 |
| | Totale | kN | 7.000,00 | | |
| 15380 BA.OP.A.3110.A | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio di tipo multidirezionale a disco elastomerico confinato. Per ogni KN di carico nominale vert.allo SLU APPOGGI MULTIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 900kN ----- LATO FISSO 1 * 6 * 900 LATO MOBILE 1 * 6 * 900 | | 5.400,00 5.400,00 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI22 - VI22 (ex VI14) - Viadotto su L.S. in corrispondenza VI17 - Singolo Binario

VI22A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Travi Incorp. 17.90m)

VI7 - Apparecchi di appoggio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|---|------|-----------|--------|------------------|
| | Totale | KN | 10.800,00 | 0,29 | 3.132,00 |
| | Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro | | | | 12.462,00 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI22 - VI22 (ex VI14) - Viadotto su L.S. in corrispondenza VI17 - Singolo Binario

VI22A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Travi Incorp. 17.90m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|--------|-----------------|--------|----------|
| 15400 BA.CZ.A.3 16.A | Fornitura e posa in opera di malte reoplastiche INGHISAGGIO BAGGIOLI INTEGRATO AL RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. - Sup. frontale 0.8mq -(Largh 0.80m x 0.50) SPALLA "A" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (1000*0,03) SPALLA "B" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (1000*0,03) RITEGNO LONGITUDINALE IN ACCIAIO ANCORATO ALLE SPALLE SPALLA "A" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 8 * 0,50 * 0,25 * (1000*0,03) SPALLA "B" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 58 * 0,50 * 0,25 * (1000*0,03) | | | | |
| | | Totale | dm ³ | 0,80 | 218,16 |
| | | | | | |
| 15390 BA.OP.A.3 06.A | Fornitura e posa in opera dei dispositivi di ancoraggio dei ritegni antisismici LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO BAGGIOLI INTEGRATO AL RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. - Sup. frontale 0.8mq -(Largh 0.80m x 0.50) SPALLA "A" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,5 * 0,8 * (7850*0,01) SPALLA "B" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,5 * 0,8 * (7850*0,01) RITEGNO LONGITUDINALE IN ACCIAIO ANCORATO ALLE SPALLE SPALLA "A" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 8 * 0,50 * 0,8 * (7850*0,01) SPALLA "B" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 8 * 0,50 * 0,8 * (7850*0,01) (5+5) RITEGNI LONGITUDINALI ANCORATE ALLE TRAVI 2 * 0,6 * 0,24 * (7850*0,002) 1 * 0,46 * 0,3 * (7850*0,004) 3 * 0,43 * 0,17 * (7850*0,002) (2+2) * 0,26 * 0,14 * (7850*0,002) | | | | |
| | | Totale | kg | 3,91 | 2.512,50 |
| | | | | | |
| 15410 BA.OP.A.3 07.A | Fornitura e posa in opera di cuscinetti di appoggio elastomerici armati CUSCINETTI IN GOMMA ELASTOMERICA ARMATA PER RITEGNO RITEGNO TRASVERSALE IN ACCIAIO ANCORATO ALLE SPALLE SPALLA "A" 2 * 0,35 * 0,6 * (1000*0,03) SPALLA "B" 2 * 0,35 * 0,6 * (1000*0,03) RITEGNO LONGITUDINALE IN ACCIAIO ANCORATO ALLE SPALLE SPALLA "A" 8 * 0,35 * 0,25 * (1000*0,03) SPALLA "B" 8 * 0,35 * 0,25 * (1000*0,03) CUSCINETTI IN GOMMA ELASTOMERICA ARMATA PER RITEGNO (5+5) RITEGNI LONGITUDINALI ANCORATE ALLE TRAVI (10*1) * 0,30 * 0,3 * (1000*0,03) | | | | |
| | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI22 - VI22 (ex VI14) - Viadotto su L.S. in corrispondenza VI17 - Singolo Binario

VI22A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Travi Incorp. 17.90m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|-----------------|-----------|--------|------------------|
| | Totale | dm ³ | 94,20 | 62,14 | 5.853,59 |
| 15420 BA.OP.A.3 07.C | Sovrapprezzo per apparecchi d'appoggio elastomerici aventi una dimensione inferiore a 10 dmc. CUSCINETTI IN GOMMA ELASTOMERICA ARMATA PER RITEGNO Ritegno longitudinale centrale su Spalle e pile VEDI RIF.ART. BA.OP.A.3 07.A 94,20 | | | | |
| | Totale | dm ³ | 94,20 | 18,64 | 1.755,89 |
| | Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro | | | | 10.340,14 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI22 - VI22 (ex VI14) - Viadotto su L.S. in corrispondenza VI17 - Singolo Binario

VI22A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Travi Incorp. 17.90m)

VI9 - Travi d'impalcato in acciaio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|-------------|--------|-------------------|
| 15440 BA.CZ.A.2 14.A | Posa in opera di travi in ferro a doppio T fornite dalle Ferrovie in una stazione abilitata. posa in opera compresa la verniciatura a ciclo FS 44/v vedi rif.art. - BA.ME.A.1006.F 56017,50 | | 56.017,500 | | |
| | Totale | kg | 56.017,500 | 0,27 | 15.124,73 |
| 15460 BA.CZ.A.3 06.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio per impalcato a travi in ferro a doppio T incorporate 10 COPPELLE METALLICHE PER LA CHIUSA DEL GETTO L=17.500 10 * 17,50 * 0,270 | | 47,25 | | |
| | Totale | m² | 47,25 | 5,50 | 259,88 |
| 15450 BA.CZ.A.3 15.A | Tiranti in acciaio in barre per il collegamento delle travi a doppio T IMPALCATO A TRAVI INCORPORATE DATI 2 CANOTTI DI 5cm SALDATO PER INSERIMENTO TIRANI SUPERIORI - (D=42,4 sp 2,9 p=2,35 kg/m PER LATO) (2*15*11) * 0,05 * 2,35 2 CANOTTI DI 5cm SALDATO PER INSERIMENTO TIRANI INFERIORI - (D=42,4 sp 2,9 p=2,35 kg/m PER LATO) (2*14*11) * 0,05 * 2,35 | | 38,775 | | |
| | Totale parziale | kg | 74,965 | | |
| | INCREMENTO DEL 10% PER SALDATURE 0,10*74,965 | | 7,497 | | |
| | TIRANTI Ø30/1200 SUP L=5300mm peso 5,549kg/m 15 * 5,30 * 5,549 | | 441,146 | | |
| | TIRANTI Ø30/1200 INF L=5300mm peso 5,549kg/m 14 * 5,30 * 5,549 | | 411,736 | | |
| | Totale generale | kg | 935,344 | | |
| | A dedurre 935,51 | | -935,510 | | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- CALCOLO IMPALCATO A TRAVI INCORPORATE 1 * 935,51 | | 935,510 | | |
| | Totale | kg | 935,344 | 1,29 | 1.206,59 |
| 15430 BA.ME.A.1006.F | Acciaio in profilati, della qualità S 355, lavorato per carpenteria metallica in genere IMPALCATO A TRAVI INCORPORATE DATI 11 TRAVI HEB900 (ps 291kg/m) L=17.500 11 * 17,50 * 291 | | 56.017,500 | | |
| | Totale parziale | kg | 56.017,500 | | |
| | A dedurre 56017,50 | | -56.017,500 | | |
| | A sommare | | | | |
| | ----- CALCOLO IMPALCATO A TRAVI INCORPORATE 1 * 56017,50 | | 56.017,500 | | |
| | Totale | kg | 56.017,500 | 1,93 | 108.113,78 |
| | Totale VI9 - Travi d'impalcato in acciaio Euro | | | | 124.704,98 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI22 - VI22 (ex VI14) - Viadotto su L.S. in corrispondenza VI17 - Singolo Binario

VI22A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Travi Incorp. 17.90m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|---|----------------|-----------|--------|-----------|
| 15470 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | |
| | GETTO PER IMPALCATI A TRAVI INCORPORATE | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI GENERALI | | | | |
| | AREA SEZIONE IMPALCATO = 7.79 m ² /ml | | | | |
| | AREA SEZIONE IMPALCATO EPURATA DA TRAVI E COPPELLE= 7.42 m ² /ml | | | | |
| | svp. lunghezza degli sbalzi escluso le coppelle delle travi vista in sezione = 6,00m | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI PER VERIFICA | | | | |
| | impalcato a travi incorporate | | | | |
| Sezione Corrente 1 * 7,42 * (17,80-(0,15+0,15)) | | | 129,85 | | |
| ringrossi di 15cm chiusura getto 1 * 7,79 * ((0,15+0,15)) | | | 2,34 | | |
| | Totale parziale | m ³ | 132,19 | | |
| A dedurre | | | | | |
| 132,19 | | | -132,19 | | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| CALCOLO IMPALCATO A TRAVI INCORPORATE | | | | | |
| 1 * 132,19 | | | 132,19 | | |
| | Totale | m ³ | 132,19 | 121,28 | 16.032,00 |
| 15490 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. | | | | |
| | ARMATURA LENTA TRAVI INCORPORATE | | | | |
| | vedi ART.RIF - BA.CZ.A.3 02.F | | | | |
| | 132,19 | | 132,19 | | |
| | Totale | m ³ | 132,19 | 5,39 | 712,50 |
| 15500 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 | | | | |
| | GETTO PER IMPALCATI A TRAVI INCORPORATE | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI GENERALI | | | | |
| | AREA SEZIONE IMPALCATO = 7.79 m ² /ml | | | | |
| | AREA SEZIONE IMPALCATO EPURATA DA TRAVI E COPPELLE= 7.42 m ² /ml | | | | |
| | svp. lunghezza degli sbalzi escluso le coppelle delle travi vista in sezione = 6,00m | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI PER VERIFICA | | | | |
| | impalcato a travi incorporate | | | | |
| CASSERI LATERALI 1 * 6 * 17,80 | | | 106,80 | | |
| CASSERI CHIUSURA FINALI 2 * 7,79 | | | 15,58 | | |
| | Totale parziale | m ² | 122,38 | | |
| A dedurre | | | | | |
| 122,38 | | | -122,38 | | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| CALCOLO IMPALCATO A TRAVI INCORPORATE | | | | | |
| 1 * 122,38 | | | 122,38 | | |
| | Totale | m ² | 122,38 | 16,40 | 2.007,03 |
| 15480 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI22 - VI22 (ex VI14) - Viadotto su L.S. in corrispondenza VI17 - Singolo Binario

VI22A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Travi Incorp. 17.90m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISIVE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|-------------------------|--|---|------------|----------|-----------|--|
| 15510 BA.OP.A.3 10.A | ARMATURA LENTA PER IMPALCATI A TRAVI INCORPORATE DATI DERIVATI INCIDENZA ARMATURA LENTA = 70kg/m3 RIF.ART. BA.CZ.A.3 02.F 132,19 * 70 | | 9.253,300 | | | |
| | ARMATURA LENTA PER IMPALCATI A TRAVI INCORPORATE DATI AGGIUNTIVI armatura di rinforzo inferiore trasversalle Ø22/400/200 (PS 2,984kg/m) 49 * 6 * 2,984 A dedurre 877,12 A sommare | | 877,296 | -877,120 | | |
| | CALCOLO ARMATURA AGGIUNTIVA PER IMPALCATI A TRAVI INCORPORATE 1 * 877,12 | | 877,120 | | | |
| | Totale | kg | 10.130,596 | 1,00 | 10.130,60 | |
| 15520 BA.OP.A.3 10.B | Fornitura e posa in opera di coprigiunto trasver sale impermeabile e dielettrico, per escursioni orizzontali fino a 30 mm GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 90mm Larghezza Impalcato La=9.70 vasca FS in asse spalla 2 * 4,50 | | 9,00 | | | |
| | Totale | m | 9,00 | 255,89 | 2.303,01 | |
| | 15530 BA.OP.A.3 10.B | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre i 30 mm GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 90mm Larghezza Impalcato La=9.70 vasca FS in asse spalla 2 * 4,50 * ((90+90-30)) | | 1.350,00 | | |
| Totale | | m | 1.350,00 | 1,62 | 2.187,00 | |
| 15530 BA.OP.A.3 11.A | | Fornitura e posa in opera di piattabanda dielettrica per muretti laterali paraballast e marciapiedi, per escursioni fino a 30 mm PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 90mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse spalla e/o pila muretti paraballast (2*2) * 1,50 Camminamento+cordolo (2*2) * ((1,78+0,82)) | | 6,00 | | |
| | Totale | m | 16,40 | 58,32 | 956,45 | |
| | 15540 BA.OP.A.3 11.B | Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre 30 mm | | | | |
| | | Totale | m | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI22 - VI22 (ex VI14) - Viadotto su L.S. in corrispondenza VI17 - Singolo Binario

VI22A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Travi Incorp. 17.90m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|------|-----------|--------|------------------|
| 15550 BA.OP.A.3 12.A | PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO | | | | |
| | DATI | | | | |
| | ESCURSIONE GIUNTI ± 90mm | | | | |
| | Larghezza Impalcato La=9.70 | | | | |
| | in asse spalla e/o pila | | | | |
| | muretti paraballast | | | | |
| | (2*2) * 1,50 * ((90+90)-30) | | 900,00 | | |
| | Camminamento+cordolo | | | | |
| | (2*2) * ((1,78+0,82)) * ((90+90)-30) | | 1.560,00 | | |
| | Totale | m | 2.460,00 | 0,17 | 418,20 |
| | Fornitura e posa in opera di scossalina , dello spessore non inferiore a 2 mm | | | | |
| | SCOSSALINA GIUNTI D'IMPALCATO | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Larghezza Impalcato La=9.70 | | | | |
| | in asse spalla | | | | |
| | 2 * 9,70 | | 19,40 | | |
| | Totale | m | 19,40 | 35,56 | 689,86 |
| | Totale VIA - Soletta di completamento Euro | | | | 35.436,65 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI22 - VI22 (ex VI14) - Viadotto su L.S. in corrispondenza VI17 - Singolo Binario

VI22A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Travi Incorp. 17.90m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|---|----------------|----------------|--------|----------|
| 15560 BA.CZ.A.3 02.G | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C35/45 N/mm2 VELETTE ----- DATI GENERALI Lunghezza totale Lu=17.80m VELETTE - H=1.01m sp. 9cm ----- VELETTE 2 * 17,80 * 0,09 * 1,01 Totale parziale | m ³ | 3,24 3,24 | | |
| | A dedurre 3,24 A sommare | | -3,24 | | |
| | ----- CALCOLO VELETTE 1 * 3,24 Totale | m ³ | 3,24 3,24 | 129,90 | 420,88 |
| 15590 BA.CZ.A.3 03.A | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza compresa tra 15 e 50 Kg/m3. ARMATURA VELETTE RIF.ART. BA.CZ.A.3 02.G 3,24 Totale | m ³ | 3,24 3,24 | 2,62 | 8,49 |
| 15570 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 CASSERO VELETTE ----- DATI GENERALI VELETTE - H=1.01m sp. 9cm ----- CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO VELETTE 2 * 17,80 * (2*(0,09+1,01)) Totale parziale | m ² | 78,32 78,32 | | |
| | A dedurre 78,32 A sommare | | -78,32 | | |
| | ----- CALCOLO CASSERO VELETTE 1 * 78,32 Totale | m ² | 78,32 78,32 | 18,53 | 1.451,27 |
| 15580 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. ARMATURA VELETTE ----- DATI GENERALI INCIDENZA ARMATURA VELETA 20kg/m3 ----- VELETTE 20 * (2*17,80) * 0,09 * 1,01 | | 64,721 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI22 - VI22 (ex VI14) - Viadotto su L.S. in corrispondenza VI17 - Singolo Binario

VI22A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Travi Incorp. 17.90m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|-----------|--------|----------|
| | Totale parziale | kg | 64,721 | | |
| | A dedurre 64,721 | | -64,721 | | |
| | A sommare ----- | | | | |
| | CALCOLO ARMATURA VELETTE | | | | |
| | 1 * 64,721 | | 64,721 | | |
| | Totale | kg | 64,721 | 1,00 | 64,72 |
| 15640 BA.CZ.C.1103.E | Fornitura di cunicoli per la protezione di cavi a due gole da 140 e 180 mm, di profondità interna 400 mm con fondo a spessore maggiorato, per viadotto o g CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | 1 PER BINARIO AREA SEZIONE CANALETTA A=0.0841m ² | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=17.80m | | | | |
| | 1 * 17,80 | | 17,80 | | |
| | Totale parziale | m | 17,80 | | |
| | A dedurre 17,80 | | -17,80 | | |
| | A sommare ----- | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | |
| | 1 * 17,80 | | 17,80 | | |
| | Totale | m | 17,80 | 31,15 | 554,47 |
| 15650 BA.CZ.C.2101.K | Posa in opera di cunicoli in cemento delle dimensioni di 400x100 mm. CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO ----- | | | | |
| | VEDI RIF. ART. BA.CZ.C.1103.E | | | | |
| | 17,80 | | 17,80 | | |
| | Totale | m | 17,80 | 14,20 | 252,76 |
| 15600 BA.OP.A.3 15.A | Impermeabilizzazione di impalcati e volti a mezzo di manto impermeabile dello spessore non inferiore a 4 mm IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4 ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=17.80m | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare = 4.60m 2 * 17,80 * 4,60 | | 163,76 | | |
| | Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 17,80 * (1,93+1,93) | | 68,71 | | |
| | Totale parziale | m ² | 232,47 | | |
| | A dedurre 232,47 | | -232,47 | | |
| | A sommare ----- | | | | |
| | CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4 | | | | |
| | 1 * 232,47 | | 232,47 | | |
| | Totale | m ² | 232,47 | 10,45 | 2.429,31 |
| 15610 BA.OP.A.3 18.A | Strato protettivo in conglomerato bituminoso dello spessore non inferiore a 5 cm IMPERMEABILIZZAZIONE CON STRATO DI CONGLOMERATO BITUMINOSO (43mm) ----- | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI22 - VI22 (ex VI14) - Viadotto su L.S. in corrispondenza VI17 - Singolo Binario

VI22A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Travi Incorp. 17.90m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|--|---|---|-----------|----------|---------|--|
| 15670 BA.OP.A.3 20.A | DATI Lunghezza Impalcato Lu=17.80m Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare = 4.60m 17,80 * 4,60 Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 17,80 * (1,93+1,93) Totale parziale | m ² | 81,88 | | | |
| | | | 68,71 | | | |
| | | | 150,59 | | | |
| | A dedurre 150,59 A sommare | | | -150,59 | | |
| | ----- CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE 1 * 150,59 | | | 150,59 | | |
| | Totale | m ² | 150,59 | 5,92 | 891,49 | |
| | Fornitura e posa in opera di profilati di acciaio per parapetti, mensole e simili PARAPETTO PER IMPALCATO ----- DATI Lunghezza Impalcato Lu=17.80m IPE 100 p=8,1 kg/m, 1 MONTANTE OGNI 1.50m PER LATO (2*8,1) * (17,80/1,5) * 1,05 PIASTRA DI BASE 200x150x10 p=2,36 kg (2*2,36) * (17,80/1,5) PIASTRA DI BASE CON FUNZIONE DI PARAPIEDE 200x5mm p=7,85 kg/m (2*7,85) * 17,80 Totale parziale | kg | 201,858 | | | |
| | | | 56,012 | | | |
| | | | 279,460 | | | |
| | 10% per bulloni, tirafondi e saldature 537,330*10% | | | 53,733 | | |
| Totale generale | kg | 591,063 | | | | |
| A dedurre 591,13 A sommare | | | -591,130 | | | |
| ----- PARAPETTO PER IMPALCATO 1 * 591,13 | | | 591,130 | | | |
| Totale | kg | 591,063 | 1,95 | 1.152,57 | | |
| 15680 BA.OP.A.3 21.A | Fornitura e posa in opera di tubi di acciaio doppiamente zincati a caldo per parapetti, mensole e simili PARAPETTO PER IMPALCATO ----- DATI Lunghezza Impalcato Lu=17.80m 4 TUBI D=42,4 sp 2,9 p=2,35 kg/m PER LATO (2*4*2,35) * 17,80 Totale parziale | kg | 334,640 | | | |
| | | | 334,640 | | | |
| | | | 33,464 | | | |
| | 10% per bulloni, e saldature 334,640*10% | | | 33,464 | | |
| | Totale generale | kg | 368,104 | | | |
| | A dedurre 368,104 A sommare | | | -368,104 | | |
| | ----- PARAPETTO PER IMPALCATO 1 * 368,104 | | | 368,104 | | |
| | Totale | kg | 368,104 | 2,11 | 776,70 | |
| | 15630 IT.TU.E.3002.E | Fornitura e posa in opera di tubazione in PVC -U conforme alla norma UNI EN 1401-1 - diametro esterno 250 mm. TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 | | | | |
| | | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI22 - VI22 (ex VI14) - Viadotto su L.S. in corrispondenza VI17 - Singolo Binario

VI22A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Travi Incorp. 17.90m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|---|-------|-----------|--------|-----------------|
| 15660 SS.CE.C.3102.B | DATI | | | | |
| | 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=17.80m | | | | |
| | SOTTO SOLETTA - DN250 2 * 17,80 | | 35,60 | | |
| | DISCENDENTE SULLE PILE - DN250 2 * 10 | | 20,00 | | |
| | Totale parziale | m | 55,60 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 55,60 | | | -55,60 | |
| | A sommare | | | | |
| | TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 | | | | |
| 1 * 55,60 | | | 55,60 | | |
| Totale | m | 55,60 | | 25,65 | 1.426,14 |
| 15620 VAT.RS3E.A01.0 9.0017 | Fornitura e posa in opera in corrispondenza dei muretti paraballast di tubo 140x140 sp. 3 mm provvisto di griglia e rete in acciaio keller. | | | | |
| | TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT | | | | |
| | DATI | | | | |
| | 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=17.80m | | | | |
| | 2 * (17,80/3) | | | 11,86 | |
| | Totale parziale | Cad | 11,86 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 11,86 | | | -11,86 | |
| | A sommare | | | | |
| TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT | | | | | |
| 1 * 12 | | | 12,00 | | |
| Totale | Cad | 12,00 | | 16,14 | 193,68 |
| | Fornitura e posa in opera pluviale flangiato in PVC DN160 (L=0,50 m) grigliato metallico zincato a caldo (250x250mm) controtelaio speciale zincato costituito da: controtelaio e di manicotto flangiato - Tipo "messicano" per innesto del pluviale | | | | |
| | PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA | | | | |
| | DATI | | | | |
| | 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=17.80m | | | | |
| | 2 * (17,80/3) | | | 11,86 | |
| | Totale parziale | Cad | 11,86 | | |
| | A dedurre | | | | |
| | 11,86 | | | -11,86 | |
| | A sommare | | | | |
| PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA | | | | | |
| 1 * 12 | | | 12,00 | | |
| Totale | Cad | 12,00 | | 21,54 | 258,48 |
| Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro | | | | | 9.880,96 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI23 - VI23 - Viadotto su L.S. in corrispondenza VI02 - Singolo Binario

VI23A - da SPA a SPB + (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISIVE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|------|--|--------|------------|
| 42890 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. SPALLA A - 150 kg/mc 9 * 25 * (0,75^2*3,1416) * 150 SPALLA B - 150 kg/mc 9 * 25 * (0,75^2*3,1416) * 150 OPERE PROVVISORIALI Spalla A 80 * 21 * (0,25^2*3,1416) * 150 Spalla B 80 * 21 * (0,25^2*3,1416) * 150 | | 59.636,250 59.636,250 49.392,000 49.392,000 | | |
| | Totale | kg | 218.056,500 | 1,00 | 218.056,50 |
| 53485 BA.DE.A.5 33.A | Rimozione d'opera di elementi strutturali di acciaio comprese le rotaie e i profilati in genere. Travi di ripartizione Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 41463,84 | | 41.463,840 | | |
| | Totale | kg | 41.463,840 | 0,03 | 1.243,92 |
| 60975 BA.MT.C.0101.A | Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi SPALLA A - 150 kg/mc 9 * 25 * (0,75^2*3,1416) SPALLA B - 150 kg/mc 9 * 25 * (0,75^2*3,1416) OPERE PROVVISORIALI Spalla A 80 * 21 * (0,25^2*3,1416) Spalla B 80 * 21 * (0,25^2*3,1416) | | 398,25 398,25 336,00 336,00 | | |
| | Totale | m³ | 1.468,50 | 0,26 | 381,81 |
| 42881 BA.PD.A.3 03.B | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro del diametro est. non inferiore a 500 mm OPERE PROVVISORIALI Spalla A 80 * 21 Spalla B 80 * 21 | | 1.680,00 1.680,00 | | |
| | Totale | m | 3.360,00 | 55,88 | 187.756,80 |
| 42880 BA.PD.A.3 05.D | Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro, del diametro non inferiore a 1500 mm SPALLA A 9 * 25 SPALLA B 9 * 25 | | 225,00 225,00 | | |
| | Totale | m | 450,00 | 221,96 | 99.882,00 |
| 45310 FA.OM.A.1001.B | Acciaio in profilati, della qualità S 275, lavorato per carpenteria metallica in genere. Travi di ripartizione travi HEB 400 kg/ml 155.00 Spalla A 2 * (4*11,00) * 155 Spalla B 2 * (4*11,00) * 155 Puntoni diam.mm.254 s.mm.20 kg/ml 115.00 Spalla A (2*4) * 5,66 * 115 Spalla B (2*4) * 5,66 * 115 | | 13.640,000 13.640,000 5.207,200 5.207,200 | | |
| | Totale parziale | kg | 37.694,400 | | |
| | 10% per pezzi speciali, saldature, bullonature etc etc (10%) * 37694,40 | | 3.769,440 | | |
| | Totale generale | kg | 41.463,840 | | |
| | Totale | kg | 41.463,840 | 1,80 | 74.634,91 |
| 45320 FA.OM.A.2001.A | Posa in opera di elementi in acciaio di cui alle voci FA.OM.A.1001 - FA.OM.A.1002 Travi di ripartizione | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI23 - VI23 - Viadotto su L.S. in corrispondenza VI02 - Singolo Binario

VI23A - da SPA a SPB + (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VI2 - Pali o pozzi

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|---|------|------------|--------|-------------------|
| | Quantità di cui alla voce FA.OM.A.1001.B 41463,84 | | 41.463,840 | | |
| | Totale | kg | 41.463,840 | 0,99 | 41.049,20 |
| | Totale VI2 - Pali o pozzi Euro | | | | 623.005,14 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI23 - VI23 - Viadotto su L.S. in corrispondenza VI02 - Singolo Binario

VI23A - da SPA a SPB + (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|--|--------|-----------|
| 43000 BA.CZ.A.3 01.A | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C12/15 N/mm2 SPALLA A 11,9 * 11,9 * 0,20 SPALLA B 11,9 * 11,9 * 0,20 Totale | m ³ | 28,32 28,32 56,64 | 80,31 | 4.548,76 |
| 43010 BA.CZ.A.3 01.E | Conglomerato cementizio per strutture di fondazione, della classe di resistenza C28/35 N/mm2 SPALLA A 11,50 * 11,50 * 2 SPALLA B 11,50 * 11,50 * 2 Totale | m ³ | 264,50 264,50 529,00 | 109,75 | 58.057,75 |
| 43020 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. SPALLA A 11,50 * 11,50 * 2 SPALLA B 11,50 * 11,50 * 2 Totale | m ³ | 264,50 264,50 529,00 | 5,39 | 2.851,31 |
| 43040 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e simili SPALLA A 4 * 11,50 * 2 SPALLA B 4 * 11,50 * 2 Totale | m ² | 92,00 92,00 184,00 | 10,09 | 1.856,56 |
| 43030 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. SPALLA A - 110 kg/mc 110 * 11,50 * 11,50 * 2 SPALLA B - 110 kg/mc 110 * 11,50 * 11,50 * 2 Totale | kg | 29.095,000 29.095,000 58.190,000 | 1,00 | 58.190,00 |
| 42971 BA.MT.A.3 29.A | Riempitivi vari e sistemazione superficiale con regolarizzazione delle pendenze, con terre provenienti dagli scavi quantità scavi (vedi quantità BA.MT.C.0101.A) 5456,70 a dedurre volume fondazioni interrato quantità art BA.CZ.A.3 01.A -1 * 56,64 quantità art BA.CZ.A.3 01.E -1 * 529 a detrarre cle elevazione interrato -1 * 622,25 Totale | m ³ | 5.456,70 -56,64 -529,00 -622,25 4.248,81 | 0,90 | 3.823,93 |
| 29490 BA.MT.A.3002.A | Scavo di fondazione in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi RAGGIUNGIMENTO QUOTA PALANCOLE ((1237,53+579,56)*3,30)/2 Totale | m ³ | 2.998,20 2.998,20 | 3,42 | 10.253,84 |
| 42930 BA.MT.A.3003.A | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi fino alla profondità di 2 m SPALLA A 139,25 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 39 * 0,25 * 2 SPALLA B 139,25 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 39 * 0,25 * 2 Totale | m ³ | 278,50 19,50 278,50 19,50 596,00 | 3,27 | 1.948,92 |
| 42940 BA.MT.A.3003.B | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 2 m e fino a 4 m SPALLA A 139,25 * 2 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 39 * 0,25 * 2 | | 278,50 19,50 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI23 - VI23 - Viadotto su L.S. in corrispondenza VI02 - Singolo Binario

VI23A - da SPA a SPB + (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VI3 - Fondazioni

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|-------------------------|--|----------------|-----------|--------|-------------------|
| 42950 BA.MT.A.3003.C | SPALLA B 139,25 * 2 | | 278,50 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 39 * 0,25 * 2 | | 19,50 | | |
| | Totale | m ³ | 596,00 | 3,76 | 2.240,96 |
| 42960 BA.MT.A.3003.D | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 4 m e fino a 6 m | | | | |
| | SPALLA A 139,25 * 2 | | 278,50 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 39 * 0,25 * 2 | | 19,50 | | |
| 42962 BA.MT.A.3003.E | SPALLA B 139,25 * 2 | | 278,50 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 39 * 0,25 * 2 | | 19,50 | | |
| | Totale | m ³ | 596,00 | 5,14 | 3.063,44 |
| 42962 BA.MT.A.3003.E | Scavo a sezione obbligata in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi da oltre 6 m e fino a 8 m | | | | |
| | SPALLA A 139,25 * 2 | | 278,50 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 39 * 0,25 * 2 | | 19,50 | | |
| 42962 BA.MT.A.3003.E | SPALLA B 139,25 * 2 | | 278,50 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 39 * 0,25 * 2 | | 19,50 | | |
| | Totale | m ³ | 596,00 | 5,92 | 3.528,32 |
| 54525 BA.MT.A.3107.A | Scavo a sezione obbligata in terreni litoidi fino alla profondità di 2 m | | | | |
| | SPALLA A 139,25 * 0,25 | | 34,81 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 39 * 0,25 * 0,25 | | 2,44 | | |
| 54525 BA.MT.A.3107.A | SPALLA B 139,25 * 0,25 | | 34,81 | | |
| | incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 39 * 0,25 * 0,25 | | 2,44 | | |
| | Totale | m ³ | 74,50 | 9,00 | 670,50 |
| 42970 BA.MT.C.0101.A | Fornit.e posa in opera di misto cement.da cava,gettato e costipato in opera in strati di spess<50 cm,con caratter.indicate nel Capit.Op.Civ.con cemento>4 | | | | |
| | SPALLA A interno (escluso SubBallast e Supercompattato) 6,90 * 9,70 * (8,65-(0,3+0,12)) dente esterno 1su1 per rilev. h>4m (((1,00+4,00)/2)) * 7,80 * 3,00 | | 550,83 | | |
| | SPALLA B interno (escluso SubBallast e Supercompattato) 6,90 * 9,70 * (8,50-(0,3+0,12)) dente esterno 1su1 per rilev. h>4m (((1,00+4,00)/2)) * 7,80 * 3,00 | | 540,79 | | |
| 42970 BA.MT.C.0101.A | Totale | m ³ | 1.208,62 | 43,81 | 52.949,64 |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3002.A 2998,20 | | 2.998,20 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.A 596 | | 596,00 | | |
| 42970 BA.MT.C.0101.A | vedi quantità art BA.MT.A.3003.B 596 | | 596,00 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.C 596 | | 596,00 | | |
| | vedi quantità art BA.MT.A.3003.D 596 | | 596,00 | | |
| 42970 BA.MT.C.0101.A | vedi quantità art BA.MT.A.3003.E 74,5 | | 74,50 | | |
| | Totale | m ³ | 5.456,70 | 0,26 | 1.418,74 |
| | Totale VI3 - Fondazioni Euro | | | | 205.402,67 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI23 - VI23 - Viadotto su L.S. in corrispondenza VI02 - Singolo Binario

VI23A - da SPA a SPB + (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VI4 - Spalle

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|---|--------|-----------|-----------|---------|
| 29570 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | |
| | Spalla A | | | | |
| | da quota +146.95 a +152.60 | | | | |
| | spalle + muri d'ala 43,32 * 5,65 | | 244,76 | | |
| | da quota +152.60 a +155.13 | | | | |
| | spalle + muri d'ala 16,30 * 2,53 | | 41,24 | | |
| | ringrosso muro paraghiaia 9,7 * 0,15 * (1/2*0,2) | | 0,15 | | |
| | soletta di copertura tra muri d'ala (6,55+0,65) * 3,79 | | 27,29 | | |
| | Totale parziale | m³ | 313,44 | | |
| | Spalla B | | | | |
| da quota +146.95 a +152.57 | | | | | |
| spalle + muri d'ala 43,32 * 5,62 | | 243,46 | | | |
| da quota +152.57 a +155.05 | | | | | |
| spalle + muri d'ala 16,30 * 2,48 | | 40,42 | | | |
| ringrosso muro paraghiaia 9,7 * 0,15 * (1/2*0,2) | | 0,15 | | | |
| soletta di copertura tra muri d'ala (6,55+0,65) * 3,79 | | 27,29 | | | |
| Totale parziale | m³ | 311,32 | | | |
| Totale | m³ | 624,76 | 121,28 | 75.770,89 | |
| 29580 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. | | | | |
| | Spalla A | | | | |
| | Elevazione | | | | |
| | Quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 313,44 | | 313,44 | | |
| Spalla B | | | | | |
| Elevazione | | | | | |
| Quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 311,32 | | 311,32 | | | |
| Totale | m³ | 624,76 | 5,39 | 3.367,46 | |
| 44800 BA.CZ.A.3 04.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e simili | | | | |
| | Spalla A | | | | |
| | soletta copertura tra muri d'ala | | | | |
| | sponde marciapiede + paraballast 2 * (6,55+0,65) * (0,19+0,72+0,72) | | 23,47 | | |
| Spalla B | | | | | |
| soletta copertura tra muri d'ala | | | | | |
| sponde marciapiede + paraballast 2 * (6,55+0,65) * (0,19+0,72+0,72) | | 23,47 | | | |
| Totale | m² | 46,94 | 10,09 | 473,62 | |
| 29600 BA.CZ.A.3 05.A | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza fino a m. 4 | | | | |
| | Spalla A | | | | |
| | da quota +146.95 a +150.95 | | | | |
| | spalla + muri d'ala 51,29 * 4 | | 205,16 | | |
| Spalla B | | | | | |
| da quota +146.95 a +150.95 | | | | | |
| spalla + muri d'ala 51,29 * 4 | | 205,16 | | | |
| Totale | m² | 410,32 | 13,46 | 5.522,91 | |
| 29610 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 | | | | |
| | Spalla A | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI23 - VI23 - Viadotto su L.S. in corrispondenza VI02 - Singolo Binario

VI23A - da SPA a SPB + (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VI4 - Spalle

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|--|---|----------------|------------|-----------|-------------------|
| | da quota +150.95 a +152.60 | | | | |
| | spalla + muri d'ala 51,29 * 1,65 | | 84,63 | | |
| | da quota +152.60 a +154.95 | | | | |
| | spalla + muri d'ala 46,80 * 2,35 | | 109,98 | | |
| | Spalla B | | | | |
| | da quota +150.95 a +152.57 | | | | |
| | spalla + muri d'ala 51,29 * 1,62 | | 83,09 | | |
| | da quota +152.57 a +154.95 | | | | |
| | spalla + muri d'ala 46,80 * 2,38 | | 111,38 | | |
| | Totale | m ² | 389,08 | 16,40 | 6.380,91 |
| 44790 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 | | | | |
| | Spalla A | | | | |
| | da quota +154.95 a +155.13 | | | | |
| | spalla + muri d'ala 46,80 * 0,18 | | 8,42 | | |
| | ringrosso muro paraghiaia 2 * 0,15 * (1/2*0,2) | | 0,03 | | |
| | soletta copertura tra muri d'ala | | | | |
| | intradosso 6,55 * 8,10 | | 53,06 | | |
| | sponde laterali 2 * (6,55+0,65) * 0,48 | | 6,91 | | |
| | sponde frontali 2 * 3,79 | | 7,58 | | |
| | Spalla B | | | | |
| | da quota +154.95 a +155.05 | | | | |
| spalla + muri d'ala 46,80 * 0,1 | | 4,68 | | | |
| ringrosso muro paraghiaia 2 * 0,15 * (1/2*0,2) | | 0,03 | | | |
| soletta copertura tra muri d'ala | | | | | |
| intradosso 6,55 * 8,10 | | 53,06 | | | |
| sponde laterali 2 * (6,55+0,65) * 0,48 | | 6,91 | | | |
| sponde frontali 2 * 3,79 | | 7,58 | | | |
| Totale | m ² | 148,26 | 18,53 | 2.747,26 | |
| 29590 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. | | | | |
| | Spalla A | | | | |
| | Elevazione - kg/mc 120.00 | | | | |
| | Quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 120 * 313,44 | | 37.612,800 | | |
| | Spalla B | | | | |
| | Elevazione - kg/mc 120.00 | | | | |
| | Quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 120 * 311,32 | | 37.358,400 | | |
| Totale | kg | 74.971,200 | 1,00 | 74.971,20 | |
| Totale VI4 - Spalle Euro | | | | | 169.234,25 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI23 - VI23 - Viadotto su L.S. in corrispondenza VI02 - Singolo Binario

VI23A - da SPA a SPB + (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VI7 - Apparecchi di appoggio

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---|---|------|-----------------------------------|-----------|------------------|
| 6500 BA.OP.A.3106.A | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio di tipo multidirezionale in acciaio teflon, per ogni KN di carico nominale verticale APPOGGI MULTIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 5000kN ----- MULTIDIREZIONALE (n° app. x n° imp. x kN) 1 * 1 * 5000 | | 5.000,00 ----- 5.000,00 | | |
| | Totale | kN | 5.000,00 | 0,46 | 2.300,00 |
| 6480 VAT.RS3E.A01.0 9.0001 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari completi, di tipo FISSO, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcato a singolo binario in C.A.P. L=25m - Lc=22,80m" APPOGGI FISSI DATI CARICO VERTICALE - V = 5000kN CARICO ORIZZONTALE LONGITUDINALE - H = 2500kN ----- LATO FISSO (n° app. x n° imp.) 2 * 1 | | 2,00 ----- 2,00 | | |
| | Totale | Cad | 2,00 | 11.020,00 | 22.040,00 |
| 6490 VAT.RS3E.A01.0 9.0002 | Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio ferroviari, di tipo UNIDIREZIONALE, marcati CE, in acciaio teflon per "impalcato a singolo binario in C.A.P. L=25m - Lc=22,80m" APPOGGI UNIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 5000kN CARICO ORIZZONTALE LONGITUDINALE - HI = 2500kN ----- LATO MOBILE (n° app. x n° imp.) 1 * 1 | | 1,00 ----- 1,00 | | |
| | Totale | Cad | 1,00 | 9.900,00 | 9.900,00 |
| Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro | | | | | 34.240,00 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI23 - VI23 - Viadotto su L.S. in corrispondenza VI02 - Singolo Binario

VI23A - da SPA a SPB + (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|--|----------------|-----------|--------|---------|
| 5410 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 | | | | |
| | BAGGIOLI INTEGRATO AL RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. - Sup. frontale 1.69mq - Largh 1.60m | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | |
| | 1 * 1,69 * 1,60 | | 2,70 | | |
| | SPALLA "B" | | | | |
| | 1 * 1,69 * 1,60 | | 2,70 | | |
| | RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. | | | | |
| | SPALLA "A" | | | | |
| | 2 * 1,20 * 0,65 * 0,70 | | 1,09 | | |
| | SPALLA "B" | | | | |
| | 2 * 1,20 * 0,65 * 0,70 | | 1,09 | | |
| | Totale | m ³ | 7,58 | 121,28 | 919,30 |
| 5340 BA.CZ.A.3 02.I | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C45/55 N/mm2 | | | | |
| | CASSONCIONE FERROVIARIO IN C.A.P. | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI GENERALI | | | | |
| | H.trave=2.10m | | | | |
| | L.trave=24.40m | | | | |
| | AREA = 1.09 m ² /ml | | | | |
| | RT= 0.80m | | | | |
| | Superficie totale cassetatura (perimetro x lunghezza travi 11.85m x 24.40)= 289.14 mq | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI PER VERIFICA | | | | |
| | TRAVE IN C.A.P. | | | | |
| | Sezione Corrente - Zona centrale 1 * ((7,35+7,20)/2) * 1,09 | | 7,94 | | |
| | Sezione Corrente - Zone laterali 2 * 7,30 * 1,09 | | 15,91 | | |
| | Sezione ringrossata - Zona testate 2 * ((1,80+0,58)/2) * ((0,83+1,40)/2) * ((0,64+0,25)/2) | | 1,20 | | |
| | Sezione di traversi intermedi 2 * ((0,25+0,60)/2) * 1,09 | | 0,94 | | |
| | Sezione di traversi testate 2 * ((0,35+0,47)/2) * 1,09 | | 0,89 | | |
| | Totale parziale | m ³ | 26,88 | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI PER VERIFICA | | | | |
| | TRAVERSI | | | | |
| | Sezione traversi di testata A=0.66mq (2+2) * ((0,71+0,55)/2) * 0,66 | | 1,66 | | |
| | Sezione connessione aggiunta traversi testata (q.ta parte della trave) (4/2) * 1,81 * 0,66 * ((0,71+0,55)/2) | | 1,51 | | |
| | Sezione traversi interni A=0.66mq (2+2) * ((0,54+0,35)/2) * 0,66 | | 1,19 | | |
| | Sezione connessione aggiunta traversi (q.ta parte della trave) (4/2) * 1,81 * 0,66 * ((0,54+0,35)/2) | | 1,08 | | |
| | Totale parziale | m ³ | 5,44 | | |
| | ----- | | | | |
| | zona passi d'uomo testate 2 * 1,85 * ((1,50+1,14)/2) * ((0,71+0,55)/2) | | 3,08 | | |
| | passi d'uomo 60cm -2 * ((3,1416*0,30*0,45)) * ((0,71+0,55)/2) | | -0,53 | | |
| | zona passi d'uomo interni 2 * 1,85 * ((1,50+1,14)/2) * ((0,54+0,35)/2) | | 2,20 | | |
| | passi d'uomo 60cm -2 * 0,52 * ((3,1416*0,30*0,45)) * ((0,54+0,35)/2) | | -0,20 | | |
| | Totale parziale | m ³ | 4,55 | | |
| | ----- | | | | |
| | Totale generale | m ³ | 36,87 | | |
| | a dedurre il calcolo -36,87 | | -36,87 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI23 - VI23 - Viadotto su L.S. in corrispondenza VI02 - Singolo Binario

VI23A - da SPA a SPB + (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|--|----------------|--|--------|-----------|
| 5360 BA.CZ.A.3 03.B | CALCOLO TRAVI PER IMPALCATO (2*1) * 36,87 | | 73,74 | | |
| | Totale | m ³ | 73,74 | 148,32 | 10.937,12 |
| 5420 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURA LENTA TRAVI IN C.A.P. vedi RIF.ART - BA.CZ.A.3 02.I 73,74 | | 73,74 | | |
| | Totale | m ³ | 73,74 | 5,39 | 397,46 |
| 5390 BA.CZ.A.3 05.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURE ELEVAZIONE BAGGIOLI E RITEGNI SPALLE vedi RIF.ART - BA.CZ.A.3 02.F 7,58 | | 7,58 | | |
| | Totale | m ³ | 7,58 | 5,39 | 40,86 |
| 5440 BA.CZ.A.3 05.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. Superficie totale cassetta travi (perimetro x lunghezza travi 11.85m x 24.40)= 289.14 mq 289,14 Superficie totale cassetta traversi escluso passo d'uomo (2 lati x 4 traversi x sup.3.94mq) =31.52 mq 31,52 | | 289,14 | | |
| | Totale parziale | m ² | 320,66 | | |
| | A dedurre 320,66 | | -320,66 | | |
| | A sommare | | | | |
| 5350 BA.CZ.A.3 09.B | CALCOLO CASSERO TRAVI IN C.A.P. PER IMPALCATO SPA-SPB 2 * 320,66 | | 641,32 | | |
| | Totale | m ² | 641,32 | 16,40 | 10.517,65 |
| 5350 BA.CZ.A.3 09.B | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 4 e fino a m. 8 BAGGIOLI INTEGRATO AL RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. - Sup. frontale 1.69mq - Largh 1.60m SPALLA "A" 1 * 2 * 1,69 1 * 2 * 1,60 * 0,70 SPALLA "B" 1 * 2 * 1,69 1 * 2 * 1,60 * 0,70 RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "A" 2 * (1,20+0,65+1,20) * 0,70 SPALLA "B" 2 * (1,20+0,65+1,20) * 0,70 | | 3,38 2,24 3,38 2,24 4,27 4,27 | | |
| | Totale | m ² | 19,78 | 16,40 | 324,39 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI23 - VI23 - Viadotto su L.S. in corrispondenza VI02 - Singolo Binario

VI23A - da SPA a SPB + (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|--|------|------------|--------|-----------|
| 5430 BA.CZ.A.3 09.B | ARMATURA LENTA CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. DATI GENERALI INCIDENZA ARMATURA LENTA = 160kg/m3 ----- vedi RIF.ART - BA.CZ.A.3 02.I 73,74 * 160 | kg | 11.798,400 | 1,00 | 11.798,40 |
| | Totale | | 11.798,400 | | |
| 5370 BA.CZ.A.3 11.A | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. ARMATURE BAGGIOLI E RITEGNI SPALLA - INCIDENZA 300kg/m3 ----- SPALLA "A" 3,79 * 300 SPALLA "B" 3,79 * 300 | kg | 1.137,000 | 1,00 | 2.274,00 |
| | Totale | | 2.274,000 | | |
| 5380 BA.CZ.A.3 12.A | Acciaio in opera per strutture in cemento armato precompresso ad armatura pre-tesa. ARMATURA PRE-TESA CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. DATI GENERALI ARMATURA PRE-TESA TRAVI IN C.A.P. = 72 TREFOLI/TRAVE (7 FILI 0.6" - 1102g/m) ----- (2*1) * ((72*1,102*25)) | kg | 3.967,200 | 1,97 | 7.815,38 |
| | Totale | | 3.967,200 | | |
| 5510 BA.CZ.A.3 16.A | Acciaio in fili, trecce e trefoli in opera per strutture in cemento armato precompresso ad armatura post-tesa. ARMATURA POST-TESA TRAVERSI DEL CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P. DATI GENERALI ARMATURA POST-TESA TRAVERSI SUP.= 9 TREFOLI/TRAVERSO (7 FILI 0.6" - 1102g/m) ARMATURA POST-TESA TRAVERSI INF. = 7 TREFOLI/TRAVERSO (7 FILI 0.6" - 1102g/m) ----- (2*1) * (4*(9*1,102*5,70)) (2*1) * (4*(7*1,102*5,70)) | kg | 452,260 | 2,12 | 1.704,52 |
| | Totale | | 804,018 | | |
| 5500 | Fornitura e posa in opera di malte reoplastiche INGHISAGGIO RITEGNO TRASVERSALE IN C.A SPALLA "A" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (1000*0,03) SPALLA "B" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (1000*0,03) RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "A" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 1 * (1000*0,03) SPALLA "B" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 1 * (1000*0,03) | dm³ | 30,00 | 0,80 | 68,16 |
| | Totale | | 85,20 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI23 - VI23 - Viadotto su L.S. in corrispondenza VI02 - Singolo Binario

VI23A - da SPA a SPB + (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|------------------------|---|--------|-----------------|---------|---------|------------------|
| BA.OP.A.3 06.A | LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO PER RITEGNO RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. SPALLA "A" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (7850*0,01) SPALLA "B" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,35 * 0,6 * (7850*0,01) RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "A" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 0,80 * (7850*0,01) SPALLA "B" LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO 2 * 0,50 * 0,80 * (7850*0,01) | | | | | |
| | | Totale | kg | 191,540 | 3,91 | 748,92 |
| 5520 BA.OP.A.3 07.A | Fornitura e posa in opera di cuscinetti di appoggio elastomerici armati CUSCINETTI NEOPRENE ARMATO SPALLA "A" 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) SPALLA "B" 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. SPALLA "A" 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) SPALLA "B" 2 * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03) | | | | | |
| | | Totale | dm ³ | 46,20 | 62,14 | 2.870,87 |
| 5530 BA.OP.A.3 07.C | Sovrapprezzo per apparecchi d'appoggio elastomerici aventi una dimensione inferiore a 10 dmc. CUSCINETTI IN GOMMA ELASTOMERICA ARMATA PER RITEGNO Ritegno longitudinale centrale su Spalle e pile DATI ----- RIF.ART. BA.OP.A.3 07.A 46,20 | | | | | |
| | | Totale | dm ³ | 46,20 | 18,64 | 861,17 |
| | Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro | | | | | 51.278,20 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI23 - VI23 - Viadotto su L.S. in corrispondenza VI02 - Singolo Binario

VI23A - da SPA a SPB + (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|---|------|-----------|--------|-----------|
| 5540 BA.CZ.A.3 02.F | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2 GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES ----- DATI GENERALI LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE NETTA SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=3.45 m^2 Lunghezza totale Lu=24.80m PREDALLE CENTRALI - La=1.60 sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.15 sp. 5cm ----- GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO 1 * (25-0,2) * 3,45 PREDALLES 1 * (25-0,2) * ((2,15+1,60+1,60+2,15)) * 0,05 Totale parziale A dedurre 94,86 A sommare ----- CALCOLO GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES 1 * 94,86 Totale | | | | |
| | | | 85,56 | | |
| | | | 9,30 | | |
| | | m³ | 94,86 | | |
| | | | | -94,86 | |
| | | | | | |
| | | | 94,86 | | |
| | | m³ | 94,86 | 121,28 | 11.504,62 |
| 5545 BA.CZ.A.3 02.G | Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C35/45 N/mm2 VELETTE ----- DATI GENERALI VELETTE - H=1.01m sp. 9cm ----- VELETTE 2 * ((25-0,2)) * 0,09 * 1,01 Totale parziale A dedurre 4,51 A sommare ----- CALCOLO VELETTE 1 * 4,51 Totale | | | | |
| | | | 4,51 | | |
| | | m³ | 4,51 | | |
| | | | | -4,51 | |
| | | | | | |
| | | | 4,51 | | |
| | | m³ | 4,51 | 129,90 | 585,85 |
| 5560 BA.CZ.A.3 03.B | Presenza di armature metalliche nelle quali l'armatura abbia un'incidenza superiore ai 50 Kg/m3. ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE vedi ART.RIF - BA.CZ.A.3 02.F + BA.CZ.A.3 02.G 99,37 Totale | | | | |
| | | | 99,37 | | |
| | | m³ | 99,37 | 5,39 | 535,60 |
| 5570 BA.CZ.A.3 05.C | Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di altezza sup. a m. 8 e fino a m. 12 CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE ----- | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI23 - VI23 - Viadotto su L.S. in corrispondenza VI02 - Singolo Binario

VI23A - da SPA a SPB + (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|--|----------------|-----------------------------------|--------|-----------|
| | DATI GENERALI SEZIONE SOLETTA IN MEZZERIA H=37cm LARG TOTALE COMPRESO SBALZI La=9.70m AREA SEZIONE SOLETTA COMPRESO SBALZI CORDOLI E MURETTI PARABALLAST A=3.45 m ² Lunghezza totale Lu=24.80m PREDALLE CENTRALI - La=1.60 sp. 5cm PREDALLE LATERALI - La=2.15 sp. 5cm VELETTE - H=1.01m sp. 9cm | | | | |
| | ----- CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO FRONTALI 2 * 3,45 MURETTI PARABALLAST (2+2) * ((25-0,2)) * 0,70 PREDALLES 1 * (25-0,2) * ((2,15+1,60+1,60+2,15)+(8*0,05)) VELETTE 2 * ((25-0,2)) * (2*(0,09+1,01)) | | 6,90 69,44 195,92 109,12 | | |
| | Totale parziale | m ² | 381,38 | | |
| | A dedurre 381,38 A sommare | | -381,38 | | |
| | ----- CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE SPA-SPB 1 * 381,38 | | 381,38 | | |
| | Totale | m ² | 381,38 | 18,53 | 7.066,97 |
| 5550 BA.CZ.A.3 09.B | Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE | | | | |
| | DATI GENERALI INCIDENZA ARMATURA SOLETTA 140kg/m ³ INCIDENZA ARMATURA PREDALLES 60kg/m ³ INCIDENZA ARMATURA VELETTA 20kg/m ³ | | | | |
| | ----- GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO 140 * (25-0,2) * 3,45 PREDALLES 60 * (25-0,2) * (2,15+1,60+1,60+2,15) * 0,05 VELETTE 20 * (2*(25-0,2)) * 0,09 * 1,01 | | 11.978,400 558,000 90,173 | | |
| | Totale parziale | kg | 12.626,573 | | |
| | A dedurre 12626,573 A sommare | | -12.626,573 | | |
| | ----- CALCOLO ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE 1 * 12626,573 | | 12.626,573 | | |
| | Totale | kg | 12.626,573 | 1,00 | 12.626,57 |
| 5590 BA.OP.A.3 10.A | Fornitura e posa in opera di coprigiunto trasver sale impermeabile e dielettrico, per escursioni orizzontali fino a 30 mm | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI23 - VI23 - Viadotto su L.S. in corrispondenza VI02 - Singolo Binario

VI23A - da SPA a SPB + (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO | |
|------------------------|--|--------|-----------|----------|---------|----------|
| 5600 BA.OP.A.3 10.B | GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm Larghezza Impalcato La=9.70 vasca FS in asse spalla 2 * 4,50 Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre i 30 mm | Totale | m | 9,00 | 255,89 | 2.303,01 |
| | | | m | 9,00 | | |
| 5610 BA.OP.A.3 11.A | GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm Larghezza Impalcato La=9.70 vasca FS in asse spalla 2 * 4,50 * ((105+105-30)) Fornitura e posa in opera di piattabanda dielettrica per muretti laterali paraballast e marciapiedi, per escursioni fino a 30 mm | Totale | m | 1.620,00 | 1,62 | 2.624,40 |
| | | | m | 1.620,00 | | |
| 5620 BA.OP.A.3 11.B | PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse spalla muretti paraballast (2*2) * 1,50 camminamenti+cordoli (2*2) * ((1,78+0,82)) Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre 30 mm | Totale | m | 6,00 | 58,32 | 956,45 |
| | | | m | 10,40 | | |
| 5630 BA.OP.A.3 12.A | PIATTABANDA DIELETRICA MURETTI PARABALLAST IN CORRISPONDENZA DEI GIUNTI D'IMPALCATO DATI ESCURSIONE GIUNTI ± 105mm Larghezza Impalcato La=9.70 in asse spalla muretti paraballast (2*2) * 1,50 * ((105+105-30)) camminamenti+cordoli (2*2) * ((1,78+0,82)) * ((105+105-30)) Fornitura e posa in opera di scossalina , dello spessore non inferiore a 2 mm | Totale | m | 1.080,00 | 0,17 | 501,84 |
| | | | m | 1.872,00 | | |
| | | | | 2.952,00 | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI23 - VI23 - Viadotto su L.S. in corrispondenza VI02 - Singolo Binario

VI23A - da SPA a SPB + (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VIA - Soletta di completamento

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|----------------|---|------|-----------|--------|------------------|
| | 2 * 9,70 | | 19,40 | | |
| | Totale | m | 19,40 | 35,56 | 689,86 |
| | Totale VIA - Soletta di completamento Euro | | | | 39.395,17 |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI23 - VI23 - Viadotto su L.S. in corrispondenza VI02 - Singolo Binario

VI23A - da SPA a SPB + (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|------------------------|--|----------------|-----------|---------|----------|
| 5680 BA.CZ.C.1103.E | Fornitura di cunicoli per la protezione di cavi a due gole da 140 e 180 mm, di profondità interna 400 mm con fondo a spessore maggiorato, per viadotto o g | | | | |
| | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | 1 PER BINARIO AREA SEZIONE CANALETTA A=0.0841m ² | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| | 1 * 25 | | | 25,00 | |
| | Totale parziale | m | | 25,00 | |
| | A dedurre | | | -25,00 | |
| | A sommare | | | | |
| 5690 BA.CZ.C.2101.K | CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | VEDI RIF. ART. BA.CZ.C.1103.E | | | | |
| | 25 | | | 25,00 | |
| | Totale | m | | 25,00 | |
| | | | | | 31,15 |
| | | | | | 778,75 |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| 5640 BA.OP.A.3 15.A | Impermeabilizzazione di impalcato e volti a mezzo di manto impermeabile dello spessore non inferiore a 4 mm | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4 | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare = 4.60m 2 * 25 * 4,60 | | | 230,00 | |
| | Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 25 * (1,93+1,93) | | | 96,50 | |
| | Totale parziale | m ² | | 326,50 | |
| | A dedurre | | | -326,50 | |
| | A sommare | | | | |
| 5650 BA.OP.A.3 18.A | CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4 | | | | |
| | 1 * 326,5 | | | 326,50 | |
| | Totale | m ² | | 326,50 | |
| | | | | | 10,45 |
| | | | | | 3.411,93 |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| | | | | | |
| 5650 BA.OP.A.3 18.A | Strato protettivo in conglomerato bituminoso dello spessore non inferiore a 5 cm | | | | |
| | IMPERMEABILIZZAZIONE CON STRATO DI CONGLOMERATO BITUMINOSO (43mm) | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| | Larghezza vasca impalcato da impermeabilizzare = 4.60m 25 * 4,60 | | | 115,00 | |
| | Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 25 * (1,93+1,93) | | | 96,50 | |
| | Totale parziale | m ² | | 211,50 | |
| | A dedurre | | | -211,50 | |
| | | | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI23 - VI23 - Viadotto su L.S. in corrispondenza VI02 - Singolo Binario

VI23A - da SPA a SPB + (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|--|---|----------|-----------|----------|----------|
| 5710 BA.OP.A.3 20.A | A sommare | | | | |
| | ----- | | | | |
| | CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE | | | | |
| | 1 * 211,50 | | 211,50 | | |
| | Totale | m² | 211,50 | 5,92 | 1.252,08 |
| | Fornitura e posa in opera di profilati di acciaio per parapetti, mensole e simili | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| IPE 100 p=8,1 kg/m, 1 MONTANTE OGNI 1.50m PER LATO (2*8,1) * (25/1,5) * 1,05 | | 283,506 | | | |
| PIASTRA DI BASE 200x150x10 p=2,36 kg (2*2,36) * (25/1,5) | | 78,668 | | | |
| PIASTRA DI BASE CON FUNZIONE DI PARAPIEDE 200x5mm p=7,85 kg/m (2*7,85) * 25 | | 392,500 | | | |
| Totale parziale | kg | 754,674 | | | |
| 10% per bulloni, tirafondi e saldature 754,674*10% | | 75,467 | | | |
| Totale generale | kg | 830,141 | | | |
| A dedurre | | | | | |
| 830,141 | | -830,141 | | | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| PARAPETTI PER IMPALCATO | | | | | |
| 1 * 830,141 | | 830,141 | | | |
| Totale | kg | 830,141 | 1,95 | 1.618,77 | |
| 5720 BA.OP.A.3 21.A | Fornitura e posa in opera di tubi di acciaio doppiamente zincati a caldo per parapetti, mensole e simili | | | | |
| | PARAPETTO PER IMPALCATO | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | |
| | 4 TUBI D=42,4 sp 2,9 p=2,35 kg/m PER LATO (2*4*2,35) * 25 | | 470,000 | | |
| | Totale parziale | kg | 470,000 | | |
| | 10% per bulloni, e saldature 470*10% | | 47,000 | | |
| | Totale generale | kg | 517,000 | | |
| | A dedurre | | | | |
| 517 | | -517,000 | | | |
| A sommare | | | | | |
| ----- | | | | | |
| PARAPETTI PER IMPALCATO | | | | | |
| 1 * 517 | | 517,000 | | | |
| Totale | kg | 517,000 | 2,11 | 1.090,87 | |
| 5670 IT.TU.E.3002.E | Fornitura e posa in opera di tubazione in PVC -U conforme alla norma UNI EN 1401-1 - diametro esterno 250 mm. | | | | |
| | TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 | | | | |
| | ----- | | | | |
| | DATI | | | | |
| | 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI | | | | |
| Lunghezza Impalcato Lu=25m | | | | | |
| SOTTO SOLETTA - DN250 2 * 25 | | 50,00 | | | |
| DISCENDENTE SULLE PILE - DN250 2 * 10 | | 20,00 | | | |
| Totale parziale | m | 70,00 | | | |

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

VI23 - VI23 - Viadotto su L.S. in corrispondenza VI02 - Singolo Binario

VI23A - da SPA a SPB + (n.1 imp. C.A.P. 25m)

VID - Opere di finitura di Linea

| N. ARTICOLO | INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI | U.M. | QUANTITA' | PREZZO | IMPORTO |
|---------------------------------------|--|-------|-----------|--------|-----------------------|
| 5700 SS.CE.C.3102.B | A dedurre 70 A sommare ----- TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 1 * 70 | | -70,00 | | |
| | | | 70,00 | | |
| | Totale | m | 70,00 | 25,65 | 1.795,50 |
| | Fornitura e posa in opera in corrispondenza dei muretti paraballast di tubo 140x140 sp. 3 mm provvisto di griglia e rete in acciaio keller. TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT ----- DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=25m 2 * (25/3) | | | 16,66 | |
| Totale parziale | Cad | 16,66 | | | |
| 5660 VAT.RS3E.A01.0 9.0017 | A dedurre 16,66 A sommare ----- TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT 1 * 16,66 | | -16,66 | | |
| | | | 16,66 | | |
| | Totale | Cad | 16,66 | 16,14 | 268,89 |
| | Fornitura e posa in opera pluviale flangiato in PVC DN160 (L=0,50 m) grigliato metallico zincato a caldo (250x250mm) controtelaio speciale zincato costituito da: controtelaio e di manicotto flangiato - Tipo "mexicano" per innesto del pluviale PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA ----- DATI 1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m Lunghezza Impalcato Lu=25m 2 * (25/3) | | | 16,66 | |
| Totale parziale | Cad | 16,66 | | | |
| | A dedurre 16,66 A sommare ----- PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA 1 * 17 | | -16,66 | | |
| | | | 17,00 | | |
| | Totale | Cad | 17,00 | 21,54 | 366,18 |
| | Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro | | | | 10.937,97 |
| Totale C - LAVORI A CORPO Euro | | | | | 161.491.336,71 |
| Importo Lavori Euro | | | | | 161.491.336,71 |

IMPORTO COMPLESSIVO DELL'OPERA

| INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | IMPORTI PARZIALI | IMPORTI TOTALI |
|--|----------------------|----------------|
| A) LAVORI | | |
| C - LAVORI A CORPO | 161.491.336,71 | |
| BA - Presidi Antirumore | 371.956,48 | |
| BA01 - Barriere Antirumore Tipo "HS" | 371.956,48 | |
| BA01A - Barriere antirumore TIPO "H1" su viadotto VI08 | 195.727,17 | |
| BA4 - Pannelli | 78.326,53 | |
| BA5 - Opere accessorie | 117.400,64 | |
| BA01B - Barriere antirumore TIPO "H0" su viadotto VI05 | 176.229,31 | |
| BA4 - Pannelli | 60.555,15 | |
| BA5 - Opere accessorie | 115.674,16 | |
| VI - Viadotti | 161.119.380,23 | |
| VI01 - VI01 - Singolo Binario | 5.693.692,56 | |
| VI010 - Sistemazione Idraulica - VI01 | 231.096,69 | |
| VIC - Interferenze | 231.096,69 | |
| VI01A - da SPA a SPB + (n.14 imp. C.A.P. 25m) | 5.462.595,87 | |
| VI2 - Pali o pozzi | 1.976.104,99 | |
| VI3 - Fondazioni | 1.012.129,45 | |
| VI4 - Spalle | 126.414,71 | |
| VI5 - Pile | 181.309,30 | |
| VI6 - Pulvini | 290.569,57 | |
| VI7 - Apparecchi di appoggio | 479.360,00 | |
| VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo | 728.210,68 | |
| VIA - Soletta di completamento | 495.225,05 | |
| VID - Opere di finitura di Linea | 173.272,12 | |
| VI02 - VI02 - Singolo Binario | 8.526.055,48 | |
| VI02A - da SPA a SPB + (n.20 imp. C.A.P. 25m) | 8.526.055,48 | |
| VI2 - Pali o pozzi | 3.230.014,98 | |
| VI3 - Fondazioni | 1.392.816,38 | |
| VI4 - Spalle | 201.613,33 | |
| VI5 - Pile | 526.910,62 | |
| VI6 - Pulvini | 425.781,36 | |
| VI7 - Apparecchi di appoggio | 684.800,00 | |
| VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo | 1.071.096,30 | |
| VIA - Soletta di completamento | 739.163,63 | |
| VID - Opere di finitura di Linea | 253.858,88 | |
| VI03 - VI03 - Singolo Binario | 14.981.791,88 | |
| VI030 - Sistemazione Idraulica - VI03 | 19.563,70 | |
| VIC - Interferenze | 19.563,70 | |
| VI03A - da SPA a P17 + (n.18 imp. C.A.P. 25m) | 6.684.939,12 | |
| VI2 - Pali o pozzi | 2.289.199,53 | |
| VI3 - Fondazioni | 1.229.340,81 | |
| VI4 - Spalle | 98.375,84 | |
| VI5 - Pile | 284.249,39 | |
| VI6 - Pulvini | 379.489,32 | |
| VI7 - Apparecchi di appoggio | 616.320,00 | |
| VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo | 906.873,13 | |
| VIA - Soletta di completamento | 654.128,65 | |
| VID - Opere di finitura di Linea | 226.962,45 | |
| VI03B - da P18 a P21 + (n.4 imp. Acc./Cls. 40m) | 3.451.135,32 | |
| VI2 - Pali o pozzi | 835.456,28 | |
| VI3 - Fondazioni | 467.024,32 | |
| VI5 - Pile | 217.206,75 | |
| VI6 - Pulvini | 67.682,36 | |
| VI7 - Apparecchi di appoggio | 182.848,00 | |
| VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo | 34.389,45 | |
| VI9 - Travi d'impalcato in acciaio | 1.249.007,11 | |
| VIA - Soletta di completamento | 307.682,65 | |
| VID - Opere di finitura di Linea | 89.838,40 | |
| VI03C - da P22 a P23 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m) | 2.375.515,45 | |
| VI2 - Pali o pozzi | 1.193.202,22 | |
| VI3 - Fondazioni | 326.764,47 | |
| VI5 - Pile | 141.052,71 | |
| VI6 - Pulvini | 45.298,13 | |

IMPORTO COMPLESSIVO DELL'OPERA

| INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | IMPORTI PARZIALI | IMPORTI TOTALI |
|--|----------------------|----------------|
| A) LAVORI | | |
| VI7 - Apparecchi di appoggio | 64.564,80 | |
| VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo | 16.640,26 | |
| VI9 - Travi d'impalcato in acciaio | 453.476,91 | |
| VIA - Soletta di completamento | 101.602,99 | |
| VID - Opere di finitura di Linea | 32.912,96 | |
| VI03D - da P24 a SPB + (n.3 imp. Acc./Cls. 40m) | 2.450.638,29 | |
| VI2 - Pali o pozzi | 548.454,00 | |
| VI3 - Fondazioni | 314.664,61 | |
| VI4 - Spalle | 82.442,56 | |
| VI5 - Pile | 66.374,25 | |
| VI6 - Pulvini | 59.423,25 | |
| VI7 - Apparecchi di appoggio | 137.136,00 | |
| VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo | 19.226,32 | |
| VI9 - Travi d'impalcato in acciaio | 936.755,33 | |
| VIA - Soletta di completamento | 226.335,86 | |
| VID - Opere di finitura di Linea | 59.826,11 | |
| VI04 - VI04 - Singolo Binario | 2.679.477,60 | |
| VI04A - da SPA a SPB scatolare + (n.6 imp. C.A.P. 25m) | 2.679.477,60 | |
| VI2 - Pali o pozzi | 889.251,83 | |
| VI3 - Fondazioni | 520.057,40 | |
| VI4 - Spalle | 303.051,32 | |
| VI5 - Pile | 54.708,47 | |
| VI6 - Pulvini | 111.350,20 | |
| VI7 - Apparecchi di appoggio | 205.440,00 | |
| VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo | 306.273,24 | |
| VIA - Soletta di completamento | 218.682,18 | |
| VID - Opere di finitura di Linea | 70.662,96 | |
| VI05 - VI05 - Singolo Binario | 3.330.518,52 | |
| VI05A - da SPA a P1 + (n.2 imp. C.A.P. 25m) | 702.909,10 | |
| VI2 - Pali o pozzi | 165.595,21 | |
| VI3 - Fondazioni | 170.986,34 | |
| VI4 - Spalle | 67.904,99 | |
| VI5 - Pile | 6.985,88 | |
| VI6 - Pulvini | 22.203,60 | |
| VI7 - Apparecchi di appoggio | 68.480,00 | |
| VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo | 102.127,21 | |
| VIA - Soletta di completamento | 71.714,80 | |
| VID - Opere di finitura di Linea | 26.911,07 | |
| VI05B - da P2 a P3 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m) | 1.524.126,66 | |
| VI2 - Pali o pozzi | 687.367,96 | |
| VI3 - Fondazioni | 235.417,00 | |
| VI5 - Pile | 37.045,44 | |
| VI6 - Pulvini | 44.621,98 | |
| VI7 - Apparecchi di appoggio | 45.712,00 | |
| VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo | 16.534,14 | |
| VI9 - Travi d'impalcato in acciaio | 352.720,01 | |
| VIA - Soletta di completamento | 79.730,96 | |
| VID - Opere di finitura di Linea | 24.977,17 | |
| VI05C - da P4 a SPB + (n.3 imp. C.A.P. 25m) | 1.103.482,76 | |
| VI2 - Pali o pozzi | 328.806,70 | |
| VI3 - Fondazioni | 224.935,84 | |
| VI4 - Spalle | 80.581,74 | |
| VI5 - Pile | 23.350,94 | |
| VI6 - Pulvini | 44.540,09 | |
| VI7 - Apparecchi di appoggio | 102.720,00 | |
| VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo | 153.126,20 | |
| VIA - Soletta di completamento | 107.572,20 | |
| VID - Opere di finitura di Linea | 37.849,05 | |
| VI06 - VI06 - Singolo Binario | 19.519.546,37 | |
| VI060 - Sistemazione Idraulica - VI06 | 296.473,12 | |
| VIC - Interferenze | 296.473,12 | |
| VI06A - da SPA a P9 + (n.10 imp. C.A.P. 25m) | 3.637.192,68 | |
| VI2 - Pali o pozzi | 1.119.809,91 | |

IMPORTO COMPLESSIVO DELL'OPERA

| INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | IMPORTI PARZIALI | IMPORTI TOTALI |
|---|---------------------|----------------|
| A) LAVORI | | |
| VI3 - Fondazioni | 688.471,42 | |
| VI4 - Spalle | 100.560,64 | |
| VI5 - Pile | 174.804,66 | |
| VI6 - Pulvini | 201.085,05 | |
| VI7 - Apparecchi di appoggio | 342.400,00 | |
| VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo | 519.466,62 | |
| VIA - Soletta di completamento | 366.182,52 | |
| VID - Opere di finitura di Linea | 124.411,86 | |
| VI06B - da P10 a P11 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m) | 1.535.300,59 | |
| VI2 - Pali o pozzi | 312.811,34 | |
| VI3 - Fondazioni | 440.866,42 | |
| VI5 - Pile | 69.040,40 | |
| VI6 - Pulvini | 44.751,89 | |
| VI7 - Apparecchi di appoggio | 64.564,80 | |
| VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo | 19.176,51 | |
| VI9 - Travi d'impalcato in acciaio | 453.476,91 | |
| VIA - Soletta di completamento | 97.699,36 | |
| VID - Opere di finitura di Linea | 32.912,96 | |
| VI06C - da P12 a P13 + (n.3 imp. C.A.P. 25m) | 864.073,62 | |
| VI2 - Pali o pozzi | 233.848,52 | |
| VI3 - Fondazioni | 129.663,03 | |
| VI5 - Pile | 62.003,32 | |
| VI6 - Pulvini | 45.078,02 | |
| VI7 - Apparecchi di appoggio | 102.720,00 | |
| VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo | 150.673,57 | |
| VIA - Soletta di completamento | 107.295,21 | |
| VID - Opere di finitura di Linea | 32.791,95 | |
| VI06D - da P14 a 22 + (n.9 imp. Acc./Cls. 40m) | 7.301.832,13 | |
| VI2 - Pali o pozzi | 1.475.276,21 | |
| VI3 - Fondazioni | 1.074.987,23 | |
| VI5 - Pile | 371.141,77 | |
| VI6 - Pulvini | 201.480,12 | |
| VI7 - Apparecchi di appoggio | 411.408,00 | |
| VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo | 75.823,20 | |
| VI9 - Travi d'impalcato in acciaio | 2.810.265,99 | |
| VIA - Soletta di completamento | 681.830,78 | |
| VID - Opere di finitura di Linea | 199.618,83 | |
| VI06E - da P23 a P24 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m) | 1.836.858,08 | |
| VI2 - Pali o pozzi | 713.273,52 | |
| VI3 - Fondazioni | 330.641,34 | |
| VI5 - Pile | 82.834,49 | |
| VI6 - Pulvini | 44.854,95 | |
| VI7 - Apparecchi di appoggio | 64.564,80 | |
| VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo | 16.599,75 | |
| VI9 - Travi d'impalcato in acciaio | 453.476,91 | |
| VIA - Soletta di completamento | 97.699,36 | |
| VID - Opere di finitura di Linea | 32.912,96 | |
| VI06F - da P25 a SPB + (n.5 imp. Acc./Cls. 40m) | 4.047.816,15 | |
| VI2 - Pali o pozzi | 954.498,42 | |
| VI3 - Fondazioni | 541.444,65 | |
| VI4 - Spalle | 51.466,22 | |
| VI5 - Pile | 102.696,83 | |
| VI6 - Pulvini | 89.215,03 | |
| VI7 - Apparecchi di appoggio | 228.560,00 | |
| VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo | 35.744,22 | |
| VI9 - Travi d'impalcato in acciaio | 1.561.258,89 | |
| VIA - Soletta di completamento | 373.151,46 | |
| VID - Opere di finitura di Linea | 109.780,43 | |
| VI07 - VI07 - Singolo Binario | 4.541.164,38 | |
| VI070 - Sistemazione Idraulica - VI07 | 18.455,84 | |
| VIC - Interferenze | 18.455,84 | |
| VI07A - da SPA a P1 + (n.2 imp. Acc./Cls. 40m) | 1.487.781,92 | |
| VI2 - Pali o pozzi | 241.409,00 | |
| VI3 - Fondazioni | 189.726,15 | |
| VI4 - Spalle | 94.629,61 | |

IMPORTO COMPLESSIVO DELL'OPERA

| INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | IMPORTI PARZIALI | IMPORTI TOTALI |
|--|---------------------|----------------|
| A) LAVORI | | |
| VI5 - Pile | 20.685,14 | |
| VI6 - Pulvini | 16.842,50 | |
| VI7 - Apparecchi di appoggio | 91.424,00 | |
| VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo | 13.270,66 | |
| VI9 - Travi d'impalcato in acciaio | 624.503,55 | |
| VIA - Soletta di completamento | 155.407,25 | |
| VID - Opere di finitura di Linea | 39.884,06 | |
| VI07B - da P2 a P3 + (n.1 imp. Acc./Cls. 50m) | 2.067.431,46 | |
| VI2 - Pali o pozzi | 1.032.340,09 | |
| VI3 - Fondazioni | 245.484,03 | |
| VI5 - Pile | 79.686,89 | |
| VI6 - Pulvini | 44.666,67 | |
| VI7 - Apparecchi di appoggio | 64.564,80 | |
| VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo | 16.599,75 | |
| VI9 - Travi d'impalcato in acciaio | 453.476,91 | |
| VIA - Soletta di completamento | 97.699,36 | |
| VID - Opere di finitura di Linea | 32.912,96 | |
| VI07C - SPB + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m) | 967.495,16 | |
| VI2 - Pali o pozzi | 315.164,88 | |
| VI3 - Fondazioni | 98.488,99 | |
| VI4 - Spalle | 94.207,90 | |
| VI7 - Apparecchi di appoggio | 45.712,00 | |
| VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo | 5.028,12 | |
| VI9 - Travi d'impalcato in acciaio | 312.251,78 | |
| VIA - Soletta di completamento | 76.699,45 | |
| VID - Opere di finitura di Linea | 19.942,04 | |
| VI08 - VI08 - Singolo Binario | 8.207.655,03 | |
| VI08A - da SPA a P3 + (n.4 imp. C.A.P. 25m) | 1.505.143,48 | |
| VI2 - Pali o pozzi | 498.802,97 | |
| VI3 - Fondazioni | 292.170,53 | |
| VI4 - Spalle | 63.976,11 | |
| VI5 - Pile | 57.491,35 | |
| VI6 - Pulvini | 51.636,86 | |
| VI7 - Apparecchi di appoggio | 136.960,00 | |
| VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo | 200.221,40 | |
| VIA - Soletta di completamento | 155.126,53 | |
| VID - Opere di finitura di Linea | 48.757,73 | |
| VI08B - da P4 a P5 + (n.1 imp. Reticolare 55m) | 2.972.119,51 | |
| VI2 - Pali o pozzi | 392.293,50 | |
| VI3 - Fondazioni | 327.330,04 | |
| VI5 - Pile | 47.536,66 | |
| VI6 - Pulvini | 34.424,58 | |
| VI7 - Apparecchi di appoggio | 34.374,50 | |
| VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo | 9.156,31 | |
| VI9 - Travi d'impalcato in acciaio | 1.787.832,53 | |
| VIA - Soletta di completamento | 308.490,11 | |
| VID - Opere di finitura di Linea | 30.681,28 | |
| VI08C - da P6 a SPB + (n.10 imp. C.A.P. 25m) | 3.730.392,04 | |
| VI2 - Pali o pozzi | 1.153.774,30 | |
| VI3 - Fondazioni | 682.128,31 | |
| VI4 - Spalle | 84.592,38 | |
| VI5 - Pile | 302.110,31 | |
| VI6 - Pulvini | 154.910,59 | |
| VI7 - Apparecchi di appoggio | 342.400,00 | |
| VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo | 518.794,83 | |
| VIA - Soletta di completamento | 367.269,46 | |
| VID - Opere di finitura di Linea | 124.411,86 | |
| VI09 - VI09 - Singolo Binario | 4.533.299,68 | |
| VI09A - da SPA a SPB + (n.11 imp. C.A.P. 25m) | 4.533.299,68 | |
| VI2 - Pali o pozzi | 1.605.706,71 | |
| VI3 - Fondazioni | 876.334,44 | |
| VI4 - Spalle | 150.798,39 | |
| VI5 - Pile | 241.759,07 | |
| VI6 - Pulvini | 172.122,89 | |

IMPORTO COMPLESSIVO DELL'OPERA

| INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | IMPORTI PARZIALI | IMPORTI TOTALI |
|---|----------------------|----------------|
| A) LAVORI | | |
| VI7 - Apparecchi di appoggio | 376.640,00 | |
| VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo | 572.323,14 | |
| VIA - Soletta di completamento | 397.156,83 | |
| VID - Opere di finitura di Linea | 140.458,21 | |
| VI10 - VI10 (ex VI02) - Doppio Binario | 3.152.836,60 | |
| VI10A - SPA+ (n.1 imp. C.A.P. 25m) | 533.987,38 | |
| VI2 - Pali o pozzi | 140.391,42 | |
| VI3 - Fondazioni | 126.930,50 | |
| VI4 - Spalle | 65.164,39 | |
| VI7 - Apparecchi di appoggio | 47.518,40 | |
| VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo | 89.004,73 | |
| VIA - Soletta di completamento | 48.935,05 | |
| VID - Opere di finitura di Linea | 16.042,89 | |
| VI10B - da P1 a P2 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m) | 2.097.106,48 | |
| VI2 - Pali o pozzi | 804.575,74 | |
| VI3 - Fondazioni | 314.543,14 | |
| VI5 - Pile | 32.068,05 | |
| VI6 - Pulvini | 113.561,63 | |
| VI7 - Apparecchi di appoggio | 88.784,00 | |
| VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo | 19.087,61 | |
| VI9 - Travi d'impalcato in acciaio | 585.647,87 | |
| VIA - Soletta di completamento | 108.858,50 | |
| VID - Opere di finitura di Linea | 29.979,94 | |
| VI10C - SPB+ (n.1 imp. C.A.P. 25m) | 521.742,74 | |
| VI2 - Pali o pozzi | 140.391,42 | |
| VI3 - Fondazioni | 125.117,75 | |
| VI4 - Spalle | 53.768,91 | |
| VI7 - Apparecchi di appoggio | 47.518,40 | |
| VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo | 89.004,73 | |
| VIA - Soletta di completamento | 49.898,64 | |
| VID - Opere di finitura di Linea | 16.042,89 | |
| VI11 - VI11 (ex VI03) - Singolo Binario | 1.941.206,71 | |
| VI11A - da SPA a SPB + (n.4 imp. C.A.P. 25m) | 1.941.206,71 | |
| VI2 - Pali o pozzi | 613.818,80 | |
| VI3 - Fondazioni | 502.560,96 | |
| VI4 - Spalle | 166.832,96 | |
| VI5 - Pile | 63.466,63 | |
| VI6 - Pulvini | 55.190,34 | |
| VI7 - Apparecchi di appoggio | 136.960,00 | |
| VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo | 205.704,61 | |
| VIA - Soletta di completamento | 147.885,39 | |
| VID - Opere di finitura di Linea | 48.787,02 | |
| VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario | 47.876.864,56 | |
| VI120 - Sistemazione Idraulica - VI12 | 1.998.827,63 | |
| VIC - Interferenze | 1.998.827,63 | |
| VI12A - da SPA a P27 + (n.28 imp. Acc./Cls. 40m) | 24.494.568,40 | |
| VI2 - Pali o pozzi | 5.310.123,17 | |
| VI3 - Fondazioni | 3.796.696,80 | |
| VI4 - Spalle | 58.738,73 | |
| VI5 - Pile | 1.626.815,10 | |
| VI6 - Pulvini | 669.804,08 | |
| VI7 - Apparecchi di appoggio | 1.279.936,00 | |
| VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo | 229.411,86 | |
| VI9 - Travi d'impalcato in acciaio | 8.743.049,76 | |
| VIA - Soletta di completamento | 2.146.088,97 | |
| VID - Opere di finitura di Linea | 633.903,93 | |
| VI12B - da P28 a P31 + (imp. 3 Acc./Cls. 50m) | 4.704.009,20 | |
| VI2 - Pali o pozzi | 1.634.540,91 | |
| VI3 - Fondazioni | 672.698,47 | |
| VI5 - Pile | 317.087,65 | |
| VI6 - Pulvini | 110.941,79 | |
| VI7 - Apparecchi di appoggio | 193.694,40 | |
| VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo | 33.280,52 | |

IMPORTO COMPLESSIVO DELL'OPERA

| INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | IMPORTI PARZIALI | IMPORTI TOTALI |
|--|---------------------|----------------|
| A) LAVORI | | |
| VI9 - Travi d'impalcato in acciaio | 1.360.430,71 | |
| VIA - Soletta di completamento | 296.865,01 | |
| VID - Opere di finitura di Linea | 84.469,74 | |
| VI12C - da P32 a P34 + (n.4 imp. Acc./Cls. 40m) | 3.187.508,51 | |
| VI2 - Pali o pozzi | 691.460,92 | |
| VI3 - Fondazioni | 367.936,31 | |
| VI5 - Pile | 203.475,49 | |
| VI6 - Pulvini | 74.271,23 | |
| VI7 - Apparecchi di appoggio | 182.848,00 | |
| VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo | 24.960,38 | |
| VI9 - Travi d'impalcato in acciaio | 1.249.007,11 | |
| VIA - Soletta di completamento | 303.710,67 | |
| VID - Opere di finitura di Linea | 89.838,40 | |
| VI12D - da P35 a P36 + (n.1 imp. Reticolare 70m) | 3.963.536,48 | |
| VI2 - Pali o pozzi | 532.305,17 | |
| VI3 - Fondazioni | 323.419,96 | |
| VI5 - Pile | 80.844,73 | |
| VI6 - Pulvini | 54.529,96 | |
| VI7 - Apparecchi di appoggio | 65.550,00 | |
| VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo | 15.463,08 | |
| VI9 - Travi d'impalcato in acciaio | 2.543.884,16 | |
| VIA - Soletta di completamento | 308.490,11 | |
| VID - Opere di finitura di Linea | 39.049,31 | |
| VI12E - da P37 a SPB + (n.12 imp. Acc./Cls. 40m) | 9.528.414,34 | |
| VI2 - Pali o pozzi | 1.900.711,76 | |
| VI3 - Fondazioni | 1.425.113,61 | |
| VI4 - Spalle | 68.292,82 | |
| VI5 - Pile | 385.693,89 | |
| VI6 - Pulvini | 199.412,67 | |
| VI7 - Apparecchi di appoggio | 548.544,00 | |
| VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo | 95.949,64 | |
| VI9 - Travi d'impalcato in acciaio | 3.747.021,33 | |
| VIA - Soletta di completamento | 888.159,42 | |
| VID - Opere di finitura di Linea | 269.515,20 | |
| VI13 - VI13 (ex VI05) - Singolo Binario | 2.384.552,62 | |
| VI13A - SPA + (n.1 imp. C.A.P. 25m) | 471.480,51 | |
| VI2 - Pali o pozzi | 144.778,65 | |
| VI3 - Fondazioni | 111.996,96 | |
| VI4 - Spalle | 86.687,04 | |
| VI7 - Apparecchi di appoggio | 34.240,00 | |
| VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo | 46.982,50 | |
| VIA - Soletta di completamento | 35.857,39 | |
| VID - Opere di finitura di Linea | 10.937,97 | |
| VI13B - da P1 a P2 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m) | 1.494.674,58 | |
| VI2 - Pali o pozzi | 664.811,39 | |
| VI3 - Fondazioni | 236.718,15 | |
| VI5 - Pile | 55.007,31 | |
| VI6 - Pulvini | 36.016,84 | |
| VI7 - Apparecchi di appoggio | 45.712,00 | |
| VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo | 19.087,61 | |
| VI9 - Travi d'impalcato in acciaio | 332.613,15 | |
| VIA - Soletta di completamento | 79.730,96 | |
| VID - Opere di finitura di Linea | 24.977,17 | |
| VI13C - SPB+ (n.1 imp. C.A.P. 25m) | 418.397,53 | |
| VI2 - Pali o pozzi | 144.778,65 | |
| VI3 - Fondazioni | 93.913,41 | |
| VI4 - Spalle | 52.499,95 | |
| VI7 - Apparecchi di appoggio | 34.240,00 | |
| VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo | 46.982,50 | |
| VIA - Soletta di completamento | 35.045,05 | |
| VID - Opere di finitura di Linea | 10.937,97 | |
| VI14 - VI14 (ex VI06) - Singolo Binario | 3.411.676,94 | |
| VI14A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Reticolare 55m) | 3.411.676,94 | |
| VI2 - Pali o pozzi | 861.375,63 | |

IMPORTO COMPLESSIVO DELL'OPERA

| INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | IMPORTI PARZIALI | IMPORTI TOTALI |
|--|----------------------|----------------|
| A) LAVORI | | |
| VI3 - Fondazioni | 211.414,94 | |
| VI4 - Spalle | 168.351,64 | |
| VI7 - Apparecchi di appoggio | 34.374,50 | |
| VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo | 9.156,31 | |
| VI9 - Travi d'impalcato in acciaio | 1.787.832,53 | |
| VIA - Soletta di completamento | 308.490,11 | |
| VID - Opere di finitura di Linea | 30.681,28 | |
| VI15 - VI15 (ex VI07) - Singolo Binario | 12.681.112,43 | |
| VI15A - da SPA a SPB + (n.32 imp. C.A.P. 25m) | 12.681.112,43 | |
| VI2 - Pali o pozzi | 3.538.891,17 | |
| VI3 - Fondazioni | 3.340.564,11 | |
| VI4 - Spalle | 110.810,96 | |
| VI5 - Pile | 808.606,96 | |
| VI6 - Pulvini | 538.126,39 | |
| VI7 - Apparecchi di appoggio | 1.095.680,00 | |
| VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo | 1.649.216,48 | |
| VIA - Soletta di completamento | 1.152.625,96 | |
| VID - Opere di finitura di Linea | 446.590,40 | |
| VI16 - VI16 (ex VI08) - Singolo Binario | 6.230.734,19 | |
| VI16A - da SPA a SPB + (n.2 imp. Reticolare 55m) | 6.230.734,19 | |
| VI2 - Pali o pozzi | 1.412.507,82 | |
| VI3 - Fondazioni | 317.581,39 | |
| VI4 - Spalle | 265.702,12 | |
| VI5 - Pile | 29.697,78 | |
| VI6 - Pulvini | 17.988,70 | |
| VI7 - Apparecchi di appoggio | 68.749,00 | |
| VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo | 18.744,57 | |
| VI9 - Travi d'impalcato in acciaio | 3.575.665,09 | |
| VIA - Soletta di completamento | 462.735,17 | |
| VID - Opere di finitura di Linea | 61.362,55 | |
| VI17 - VI17 (ex VI09) - Singolo Binario | 2.320.624,85 | |
| VI17A - da SPA a P1 + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m) | 1.600.989,50 | |
| VI2 - Pali o pozzi | 731.988,02 | |
| VI3 - Fondazioni | 228.990,82 | |
| VI4 - Spalle | 106.295,61 | |
| VI5 - Pile | 26.418,45 | |
| VI6 - Pulvini | 17.861,15 | |
| VI7 - Apparecchi di appoggio | 45.712,00 | |
| VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo | 13.318,44 | |
| VI9 - Travi d'impalcato in acciaio | 332.613,15 | |
| VIA - Soletta di completamento | 77.849,82 | |
| VID - Opere di finitura di Linea | 19.942,04 | |
| VI17B - SPB + (n.1 imp. C.A.P. 25m) | 719.635,35 | |
| VI2 - Pali o pozzi | 374.325,64 | |
| VI3 - Fondazioni | 110.244,17 | |
| VI4 - Spalle | 105.439,81 | |
| VI7 - Apparecchi di appoggio | 34.240,00 | |
| VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo | 48.590,37 | |
| VIA - Soletta di completamento | 35.857,39 | |
| VID - Opere di finitura di Linea | 10.937,97 | |
| VI18 - VI18 (ex VI10) - Doppio Binario | 2.434.801,55 | |
| VI18A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m) | 2.434.801,55 | |
| VI2 - Pali o pozzi | 1.113.384,38 | |
| VI3 - Fondazioni | 295.183,81 | |
| VI4 - Spalle | 210.335,74 | |
| VI7 - Apparecchi di appoggio | 88.784,00 | |
| VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo | 10.056,25 | |
| VI9 - Travi d'impalcato in acciaio | 585.647,87 | |
| VIA - Soletta di completamento | 106.754,70 | |
| VID - Opere di finitura di Linea | 24.654,80 | |
| VI19 - VI19 (ex VI11) - Doppio Binario | 1.364.396,61 | |
| VI19A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Travi Incorp. 17.90m) | 1.364.396,61 | |
| VI2 - Pali o pozzi | 641.472,55 | |

IMPORTO COMPLESSIVO DELL'OPERA

| INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE | IMPORTI PARZIALI | IMPORTI TOTALI |
|--|---------------------|-----------------------|
| A) LAVORI | | |
| VI3 - Fondazioni | 197.297,88 | |
| VI4 - Spalle | 210.107,97 | |
| VI7 - Apparecchi di appoggio | 15.036,00 | |
| VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo | 20.606,16 | |
| VI9 - Travi d'impalcato in acciaio | 215.494,22 | |
| VIA - Soletta di completamento | 52.591,28 | |
| VID - Opere di finitura di Linea | 11.790,55 | |
| VI20 - VI20 (ex VI12) - Doppio Binario | 1.187.898,89 | |
| VI20A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Travi Incorp. 17.90m) | 1.187.898,89 | |
| VI2 - Pali o pozzi | 541.198,86 | |
| VI3 - Fondazioni | 196.326,65 | |
| VI4 - Spalle | 145.158,25 | |
| VI7 - Apparecchi di appoggio | 15.036,00 | |
| VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo | 10.303,08 | |
| VI9 - Travi d'impalcato in acciaio | 215.494,22 | |
| VIA - Soletta di completamento | 52.591,28 | |
| VID - Opere di finitura di Linea | 11.790,55 | |
| VI21 - VI21 (ex VI13) - Ponte Provvisorio | 1.718.548,29 | |
| VI21A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Acc./Cls. 40m) | 1.718.548,29 | |
| VI2 - Pali o pozzi | 789.252,87 | |
| VI3 - Fondazioni | 228.755,08 | |
| VI4 - Spalle | 214.367,08 | |
| VI7 - Apparecchi di appoggio | 45.712,00 | |
| VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo | 10.056,25 | |
| VI9 - Travi d'impalcato in acciaio | 332.613,15 | |
| VIA - Soletta di completamento | 77.849,82 | |
| VID - Opere di finitura di Linea | 19.942,04 | |
| VI22 - VI22 (ex VI14) - Viadotto su L.S. in corrispondenza VI17 - Singolo Binario | 1.267.431,09 | |
| VI22A - da SPA a SPB + (n.1 imp. Travi Incorp. 17.90m) | 1.267.431,09 | |
| VI2 - Pali o pozzi | 920.000,57 | |
| VI3 - Fondazioni | 88.410,08 | |
| VI4 - Spalle | 66.195,71 | |
| VI7 - Apparecchi di appoggio | 12.462,00 | |
| VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo | 10.340,14 | |
| VI9 - Travi d'impalcato in acciaio | 124.704,98 | |
| VIA - Soletta di completamento | 35.436,65 | |
| VID - Opere di finitura di Linea | 9.880,96 | |
| VI23 - VI23 - Viadotto su L.S. in corrispondenza VI02 - Singolo Binario | 1.133.493,40 | |
| VI23A - da SPA a SPB + (n.1 imp. C.A.P. 25m) | 1.133.493,40 | |
| VI2 - Pali o pozzi | 623.005,14 | |
| VI3 - Fondazioni | 205.402,67 | |
| VI4 - Spalle | 169.234,25 | |
| VI7 - Apparecchi di appoggio | 34.240,00 | |
| VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo | 51.278,20 | |
| VIA - Soletta di completamento | 39.395,17 | |
| VID - Opere di finitura di Linea | 10.937,97 | |
| IMPORTO LAVORI Euro | | 161.491.336,71 |
| IMPORTO COMPLESSIVO DELL'OPERA Euro | | 161.491.336,71 |