

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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	503,50	126,95	63.919,33
<b>Totale BA4 - Pannelli Euro</b>					<b>78.326,53</b>

### 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
	<b>Totale BA5 - Opere accessorie Euro</b>				<b>117.400,64</b>

### 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				
			477,00		
	Totale	m <sup>2</sup>	477,00	126,95	60.555,15
	<b>Totale BA4 - Pannelli Euro</b>				<b>60.555,15</b>





## 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 <sup>2</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	4.562,80	45,34	206.877,35
<b>Totale VIC - Interferenze Euro</b>					<b>231.096,69</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)**

**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 <sup>3</sup>	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 PROVVISI	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 <sup>2</sup>	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 Puntoni diam.mm.254 s.mm.20 kg/ml 115.00 Pila 2 - 12 (4*11) * 5,66 * 115				
	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				
	Totale	kg	103.522,760	0,99	102.487,53
	<b>Totale VI2 - Pali o pozzi Euro</b>				<b>1.976.104,99</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)**

**VI3 - Fondazioni**

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	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 - 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 - Spalla B 12,40 * 12,4 * ,2				
	Totale	m <sup>3</sup>	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 - 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 - Spalla B 12 * 12 * 2				
	Totale	m <sup>3</sup>	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				
	Totale	m <sup>3</sup>	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 - 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				

### 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 <sup>2</sup>	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 <sup>3</sup>	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
	- Spalla B ((569,18+182,25)/2) * 4,52		1.698,25	1,80	11.630,03
	Totale	m³	6.461,13		
30301 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 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	m³	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 PROVVISIVE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 32 * ,22 * 1,65		11,62		
	Totale	m <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	10.854,52	0,26	2.822,18
<b>Totale VI3 - Fondazioni Euro</b>					<b>1.012.129,45</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
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  <div style="text-align: right;">Totale</div>	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  <div style="text-align: right;">Totale</div>	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  <div style="text-align: right;">Totale</div>	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
	<b>Totale VI4 - Spalle Euro</b>				<b>126.414,71</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)**

**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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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)				

### 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
	<b>Totale VI5 - Pile Euro</b>				<b>181.309,30</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)**

**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		909,48		
	Totale	m <sup>3</sup>	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		909,48		
	Totale	m <sup>3</sup>	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		149,16		
	Totale	m <sup>2</sup>	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		497,20		
	Totale	m <sup>2</sup>	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		163.706,400		
	Totale	kg	163.706,400	1,00	163.706,40
	<b>Totale VI6 - Pulvini Euro</b>				<b>290.569,57</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)**

**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				
	Totale	kN	70.000,00 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				
	Totale	Cad	28,00 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				
	Totale	Cad	14,00 14,00	9.900,00	138.600,00
<b>Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro</b>					<b>479.360,00</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)**

**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 <sup>2</sup> /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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	3,08 -0,53 2,20 -0,20 4,55		
	----- Totale generale	m <sup>3</sup>	36,87		
	a dedurre il calcolo -36,87 ----- CALCOLO TRAVI PER IMPALCATO $(2*14) * 36,87$ ----- Totale	m <sup>3</sup>	-36,87 1.032,36 1.032,36		
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 <sup>3</sup>	76,44 76,44	148,32	153.119,64
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 <sup>3</sup>	1.032,36 1.032,36	5,39	412,01
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 <sup>3</sup>	7,58 7,58	5,39	5.564,42
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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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					
	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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		22.932,000		
	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		165.177,600		
	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		1.137,000		
	SPALLA "B"				
	3,79 * 300		1.137,000		
	Totale	kg	2.274,000	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	646,80	18,64	12.056,35	
<b>Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro</b>					<b>728.210,68</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)**

**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			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						
14 * 94,86			1.328,04			
Totale		m³	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			4,51		
	Totale parziale		m³	4,51		
	A dedurre					
4,51			-4,51			
A sommare						
-----						
CALCOLO VELETTE						
14 * 4,51			63,14			
Totale		m³	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		1.391,18			
Totale		m³	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 <sup>2</sup> 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 <sup>2</sup>	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 P1-P2 1 * 381,38 P2-P3 1 * 381,38 P13-SPB 1 * 381,38 ----- Totale	m <sup>2</sup>	381,38 381,38 381,38 381,38 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 <sup>2</sup> 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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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)) in asse pila		1.872,00		
	muretti paraballast				
	(2*13) * 1,50 * ((105+105-30)) camminamenti+cordoli		7.020,00		
	(2*13) * ((1,78+0,82)) * ((105+105-30))		12.168,00		
	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	
<b>Totale VIA - Soletta di completamento Euro</b>					<b>495.225,05</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)**

**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 <sup>2</sup>					
	Lunghezza Impalcato Lu=25m					
	1 * 25			25,00		
	Totale parziale	m		25,00		
	A dedurre			-25,00		
	A sommare					
54825 BA.CZ.C.2101.K	CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO					
	-----					
	VEDI RIF. ART. BA.CZ.C.1103.E					
	350			350,00		
	Totale	m		350,00	31,15	
	-----					
	54775 BA.OP.A.3 15.A	Impерmeabilizzazione 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 <sup>2</sup>		326,50			
A dedurre			-326,50			
A sommare						
54785 BA.OP.A.3 18.A	CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4					
	14 * 326,5			4.571,00		
	Totale	m <sup>2</sup>		4.571,00	10,45	
	-----					
	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 <sup>2</sup>		211,50			
A dedurre			-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	m <sup>2</sup>	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		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 14 * 70		980,00		
	Totale	m	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		4.464,000 4.464,000	3,98	17.766,72
	Totale	kg	4.464,000		
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		4.464,000 4.464,000	0,22	982,08
	Totale	kg	4.464,000		
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)		16,66 16,66		
	Totale parziale	Cad	16,66		
	A dedurre 16,66		-16,66		
	A sommare -----				
	TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT 14 * 16,66		233,24		
	Totale	Cad	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
	<b>Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro</b>				<b>173.272,12</b>

### 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 PROVVISI	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
	<b>Totale VI2 - Pali o pozzi Euro</b>				<b>3.230.014,98</b>

### 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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	m³	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	m²	2.016,00	10,09	20.341,44
	Totale				
59735 BA.CZ.A.3 04.A	VIADOTTO VI02	m³	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	m²	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	m³	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	m²	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	m³	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	m²	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	m³	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	m²	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	m³	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	m²	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	m³	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	m²	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	m³	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	m²	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	m³	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	m²	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	m³	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	m²	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	m³	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	m²	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	m³	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	m²	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 PROVVISTE	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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)**

**VI4 - Spalle**

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
47150 BA.CZ.A.3 02.F	<p>Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2</p> <p>VIADOTTO VI02</p> <p>SPALLA A</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>- muro frontale 9,70 * 1,2 * 6</li> <li>- ringrosso muro frontale area da pln dwg (11.18 mq) 11,18 * 6</li> <li>- muri d'ala 2 * 6,65 * 1,2 * 6</li> <li>2 * 6,65 * ,8 * (4,25-,7)</li> <li>- muro opposto muro forntale 7,5 * 1,2 * 8,46</li> <li>- soletta di ripartizione 6,65 * 9,7 * ,5</li> <li>- paraghiaia 9,70 * 0,50 * (4,25-,7)</li> <li>- ringrosso paraghiaia 9,7 * ((,4+,21)/2) * ,2</li> <li>2 * (6,65+,5) * ,15</li> </ul> <p>SPALLA B</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>- muro frontale 9,70 * 1,2 * 6</li> <li>- ringrosso muro frontale area da pln dwg (11.18 mq) 11,18 * 6</li> <li>- muri d'ala 2 * 6,65 * 1,2 * 6</li> <li>2 * 6,65 * ,8 * 2,95</li> <li>- soletta di ripartizione 6,65 * 9,7 * ,5</li> <li>- paraghiaia 9,70 * 0,50 * 2,63</li> <li>- ringrosso paraghiaia 9,7 * ((,67+,5)/2) * ,17</li> <li>9,7 * ,53 * ,67</li> <li>2 * (6,65+,5) * ,15</li> </ul> <p style="text-align: right;">Totale</p>	m <sup>3</sup>	<p>69,84</p> <p>67,08</p> <p>95,76</p> <p>37,77</p> <p>76,14</p> <p>32,25</p> <p>17,22</p> <p>0,60</p> <p>2,15</p> <p>69,84</p> <p>67,08</p> <p>95,76</p> <p>31,39</p> <p>32,25</p> <p>12,76</p> <p>0,97</p> <p>3,44</p> <p>2,15</p> <p style="border-top: 1px solid black;">714,45</p>	121,28	86.648,50
47160 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>VIADOTTO VI02</p> <p>vedi quantità art BA.CZ.A.3 02.F 714,45</p> <p style="text-align: right;">Totale</p>	m <sup>3</sup>	<p>714,45</p> <p style="border-top: 1px solid black;">714,45</p>	5,39	3.850,89
47180 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>VIADOTTO VI02</p> <p>SPALLA A</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>- muro frontale 2 * (9,7+1,2) * 4</li> <li>- ringrosso muro frontale area da pln dwg (9.90 mq) 9,90 * 4</li> <li>- muri d'ala (2*2) * (6,65+1,2) * 4</li> <li>- muro opposto muro forntale 2 * (7,5+1,2) * 4</li> </ul> <p>SPALLA B</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>- muro frontale 2 * (9,7+1,2) * 4</li> <li>- ringrosso muro frontale area da pln dwg (9.90 mq) 9,9 * 4</li> <li>- muri d'ala (2*2) * (6,65+1,2) * 4</li> </ul> <p style="text-align: right;">Totale</p>	m <sup>2</sup>	<p>87,20</p> <p>39,60</p> <p>125,60</p> <p>69,60</p> <p>87,20</p> <p>39,60</p> <p>125,60</p> <p style="border-top: 1px solid black;">574,40</p>	13,46	7.731,42
47190 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>VIADOTTO VI02</p> <p>SPALLA A</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>- muro frontale 2 * (9,7+1,2) * (6-4)</li> <li>- ringrosso muro frontale area da pln dwg (9.90 mq) 9,9 * (6-2)</li> <li>- muri d'ala (2*2) * (6,65+1,2) * 4</li> <li>(2*2) * (6,65+,8) * (4,25-,7)</li> <li>- muro opposto muro forntale 2 * (7,5+1,2) * 4</li> </ul>		<p>43,60</p> <p>39,60</p> <p>125,60</p> <p>105,79</p> <p>69,60</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)**

**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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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
	<b>Totale VI4 - Spalle Euro</b>				<b>201.613,33</b>



### 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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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
	<b>Totale VI5 - Pile Euro</b>				<b>526.910,62</b>

## 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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
<b>Totale VI6 - Pulvini Euro</b>					<b>425.781,36</b>

### 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		
	Totale	kN		0,46	46.000,00
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		
	Totale	Cad		11.020,00	440.800,00
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		
	Totale	Cad		9.900,00	198.000,00
<b>Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro</b>					<b>684.800,00</b>

## 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	5,88		
A dedurre						
5,88			-5,88			
A sommare						
-----						
CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI PER PILA						
19 * 5,88			111,72			
Totale		m <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup> /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 <sup>3</sup>	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 <span style="color: red;">-0,53</span> 2,20 <span style="color: red;">-0,20</span>  4,55		
	----- Totale generale	m <sup>3</sup>	36,87		
	a dedurre il calcolo -36,87		<span style="color: red;">-36,87</span>		
	----- CALCOLO TRAVI PER IMPALCATO $(2*20) * 36,87$  Totale	m <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	14,88			
	A dedurre					
	14,88		-14,88			
	A sommare					
	-----					
	CALCOLO CASSERO BAGGIOLI E RITEGNI					
	P1					
	1 * 14,88			14,88		
Totale	m <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	74,40		18,53	1.378,63
-----						
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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	3.847,92		18,53	71.301,96	
-----						
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 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			

## 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 PROVVISIVE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Totale parziale	m <sup>2</sup>	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		
			641,32		
	Totale	m <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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		33.516,000		
	Totale	kg	33.516,000	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		235.968,000		
	Totale	kg	235.968,000	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
		dm <sup>3</sup>	2.399,40		
			12,60		
			12,60		
			30,00		
			30,00		
			1.048,80		
			1.265,40		
			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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	924,00	18,64	17.223,36	
<b>Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro</b>					<b>1.071.096,30</b>

## 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 <sup>2</sup> 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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup> 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	m <sup>2</sup>	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	m <sup>2</sup>	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	
55080 BA.OP.A.3 10.A	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
	Fornitura e posa in opera di coprigiunto trasver sale impermeabile e dielettrico, per escursioni orizzontali fino a 30 mm					
55085 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		9,00			
	in asse pila 19 * 4,50		85,50			
	Totale	m	94,50		255,89	24.181,61
	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 19 * 4,50 * ((105+105-30))		15.390,00			
	Totale	m	17.010,00		1,62	27.556,20
	Fornitura e posa in opera di piattabanda dielettrica per muretti laterali paraballast e marciapiedi, per escursioni fino a 30 mm					
	55095 BA.OP.A.3 11.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		6,00		
		camminamenti+cordoli (2*2) * ((1,78+0,82))		10,40		
in asse pila						

## 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
	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	
<b>Totale VIA - Soletta di completamento Euro</b>					<b>739.163,63</b>

## 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 <sup>2</sup>				
	Lunghezza Impalcato Lu=25m				
1 * 25	Totale parziale	m	25,00		
A dedurre					
25			-25,00		
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 <sup>2</sup>	326,50	
	A dedurre				
	326,5			-326,50	
A sommare					
-----					
CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4					
20 * 326,5			6.530,00		
	Totale	m <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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	3,98	31.091,76
	Totale	kg	7.812,000		
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	0,22	1.718,64
	Totale	kg	7.812,000		
55185 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 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
	<b>Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro</b>				<b>253.858,88</b>

## 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 <sup>2</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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
<b>Totale VIC - Interferenze Euro</b>					<b>19.563,70</b>

### 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 PROVVISI	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		324,00		
	- Pila 2 9 * 36		324,00		
	- Pila 3 9 * 36		324,00		
	- Pila 4 9 * 36		324,00		
	- Pila 5 9 * 32		288,00		
	- 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 11 9 * 32		288,00		
	- Pila 12 9 * 36		324,00		
	- Pila 13 9 * 36		324,00		
	- Pila 14 9 * 36		324,00		
	- Pila 15 9 * 36		324,00		
	- Pila 16 9 * 36		324,00		
- Pila 17 9 * 36		324,00			
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		279,00		
Totale		m	279,00	221,96	61.926,84
46340 BA.PD.A.3 16.A	Formazione di palancole con palancole tipo 'Larssen'				
	VIADOTTO VI03				
	OPERE PROVVISORIALI				
	- palancole metalliche Pu32				
	- Spalla A 49,20 * 15		738,00		
	- Pila 1 39,98 * 16		639,68		
	- Pila 2 39,98 * 16		639,68		
	- Pila 3 39,98 * 16		639,68		
	- Pila 4 39,98 * 14		559,72		
	- Pila 5 39,98 * 14		559,72		
	- Pila 17 39,98 * 14		559,72		
Totale		m <sup>2</sup>	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		7.006,000		
	- Pila 1-2-3-4-5-17 6 * 35,60 * 155		33.108,000		
	Puntoni diam.mm.254 s.mm.20 kg/ml 115.00				
	- Spalla A 4 * 5,66 * 115		2.603,600		
- Pila 1-2-3-4-5-17 (4*6) * 5,66 * 115		15.621,600			
Totale parziale		kg	58.339,200		
10% per pezzi speciali, saldature, bullonature etc etc (10%) * 58339,2			5.833,920		
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
	<b>Totale VI2 - Pali o pozzi Euro</b>				<b>2.289.199,53</b>

### 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	m³	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	m³	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	m³	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 <sup>2</sup>	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				
46400 BA.MT.A.3001.A	da Pile 6 a 17 ( media altezza 1.95) - Pile Ø 3500 -12 * ((1,75*1,75*3,1416)) * 1,95	m³	-225,11	0,90	17.221,91				
	Totale		19.135,45						
46410 BA.MT.A.3003.A	Scavo di sbancamento in terreni di qualsiasi natura e consistenza ad esclusione dei materiali litoidi	m³		1,80	34.544,16				
	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		19.191,20						
	46420 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			m³		3,27	7.033,70
			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		2.150,98							
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	m³		3,27	7.033,70				
	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	m <sup>3</sup>	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	m <sup>3</sup>		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	m <sup>3</sup>		43,81	24.823,18
	interno (escluso SubBallast e Supercompattato) 6,90 * 7,90 * (9,48-(0,3+0,12))		493,86		
	dente esterno 1su1 per rilev. h>4m (((1,00+4,00)/2)) * 9,70 * 3,00		72,75		
Totale	566,61				
46430 BA.MT.C.0101.A	Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi VIADOTTO VI03	m <sup>3</sup>		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				
<b>Totale VI3 - Fondazioni Euro</b>					<b>1.229.340,81</b>

## 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
<b>Totale VI4 - Spalle Euro</b>					<b>98.375,84</b>

**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  <p style="text-align: right;">Totale</p>	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  <p style="text-align: right;">Totale</p>	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  <p style="text-align: right;">Totale</p>	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
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
	<b>Totale VI5 - Pile Euro</b>				<b>284.249,39</b>

## 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		1.189,32		
	Totale	m <sup>3</sup>	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		1.189,32		
	Totale	m <sup>3</sup>	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)		6,78 18,08 22,60 45,20 49,72 49,72 49,72 49,72 49,72 49,72 38,42		
	Totale	m <sup>2</sup>	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		42,94 49,72 31,64 27,12 4,52 11,30 49,72 49,72 49,72 49,72 45,20		
	Totale	m <sup>2</sup>	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		4,52		
	Totale	m <sup>2</sup>	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
	<b>Totale VI6 - Pulvini Euro</b>				<b>379.489,32</b>

## 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  <div style="text-align: right;">Totale</div>	kN	90.000,00 <hr style="border: 0; border-top: 1px solid black;"/> 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  <div style="text-align: right;">Totale</div>	Cad	36,00 <hr style="border: 0; border-top: 1px solid black;"/> 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  <div style="text-align: right;">Totale</div>	Cad	18,00 <hr style="border: 0; border-top: 1px solid black;"/> 18,00	9.900,00	178.200,00
<b>Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro</b>					<b>616.320,00</b>

## 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup> /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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	4,55		
	----- Totale generale	m <sup>3</sup>	36,87		
	a dedurre il calcolo -36,87		-36,87		
	----- CALCOLO TRAVI PER IMPALCATO $(2*17) * 36,87$		1.253,58		
	Totale	m <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 $11,85m * 24,40$ )= 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 <sup>2</sup>	320,66		
	A dedurre 320,66 A sommare		-320,66		
	----- 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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	320,66		
	A dedurre			-320,66	
	320,66				
	A sommare				
	-----				
	CALCOLO CASSERO TRAVI IN C.A.P. PER IMPALCATO				
	SPA-P1		641,32		
	2 * 320,66				
	P1-P2		641,32		
	2 * 320,66				
	P2-P3		641,32		
	2 * 320,66				
	P3-P4		641,32		
	2 * 320,66				
	P4-P5		641,32		
	2 * 320,66				
	P5-P6		641,32		
	2 * 320,66				
	P6-P7		641,32		
	2 * 320,66				
	P11-P12		641,32		
	2 * 320,66				
	P12-P13		641,32		
	2 * 320,66				
	P13-P14		641,32		
	2 * 320,66				
	P14-P15		641,32		
	2 * 320,66				
	Totale	m <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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
3145 BA.CZ.A.3 05.D	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 <sup>2</sup>	148,80	18,53	2.757,26
	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 mq		31,52		
	31,52				
	Totale parziale	m <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	14,88		
	A dedurre				
	14,88		-14,88		
	A sommare				
	-----				
	CALCOLO CASSERO BAGGIOLI E RITEGNI				
	P17				
	1 * 14,88		14,88		
	Totale	m <sup>2</sup>	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 <sup>3</sup>  ----- 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 <sup>3</sup>  ----- 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 <sup>3</sup>  ----- 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 PROVVISTE	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	808,50	18,64	15.070,44
	<b>Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro</b>				<b>906.873,13</b>

### 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 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 18 * 94,86  Totale	m³	1.707,48 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  Totale parziale	m³	4,51 4,51		
	A dedurre 4,51 A sommare			-4,51	
	CALCOLO VELETTE 18 * 4,51  Totale	m³	81,18 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  Totale	m³	1.788,66 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 <sup>2</sup> 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 <sup>2</sup>	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		
	Totale	m <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup> 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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 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				

### 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 PROVVISTE	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
	<b>Totale VIA - Soletta di completamento Euro</b>				<b>654.128,65</b>

### 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 <sup>2</sup>				
	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 <sup>2</sup>		326,50	
	A dedurre				
	326,5			-326,50	
A sommare					
-----					
CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4					
18 * 326,5			5.877,00		
Totale	m <sup>2</sup>		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 <sup>2</sup>		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			-517,000			
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	
3470 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 DISCENDENTE SULLE PILE - DN250 2 * 10  Totale parziale	m	50,00			
			20,00			
			70,00			
	A dedurre					
	70			-70,00		
	A sommare					
	----- TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 18 * 70  Totale			1.260,00		
			1.260,00	25,65	32.319,00	
	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*6) * 180 * 3,10  Totale		kg	6.696,000		
	6.696,000	3,98		26.650,08		
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		6.696,000				
	6.696,000	0,22		1.473,12		
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)  Totale parziale	Cad	16,66				
		16,66				
A dedurre						
16,66				-16,66		
A sommare						
----- TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT 18 * 16,66  Totale			299,88			
		299,88	16,14	4.840,06		
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 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 18 * 16,66		299,88		
	Totale	Cad	299,88	21,54	6.459,42
	<b>Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro</b>				<b>226.962,45</b>

### 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 PROVVISI	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
	<b>Totale VI2 - Pali o pozzi Euro</b>				<b>835.456,28</b>

## 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				
	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				
	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				
	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				
	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				
	Totale	kg	241.920,000	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				
	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
	- 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 <sup>3</sup>	1.248,24	3,27	4.081,74
47460 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 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 <sup>3</sup>	1.248,24	3,76	4.693,38
53885 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 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	2.966,13	0,26	771,19
	<b>Totale VI3 - Fondazioni Euro</b>				<b>467.024,32</b>

## 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  <div style="text-align: right;">Totale</div>		182,85 189,53 197,16 208,29  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  <div style="text-align: right;">Totale</div>		700,45 700,45	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  <div style="text-align: right;">Totale</div>		56,56 56,56 56,56 56,56  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  <div style="text-align: right;">Totale</div>		56,56 56,56 56,56 56,56  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  <div style="text-align: right;">Totale</div>		49,49 55,43 56,56 56,56  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  <div style="text-align: right;">Totale</div>		11,31 31,11 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
	<b>Totale VI5 - Pile Euro</b>				<b>217.206,75</b>

### 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	m³	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	m³	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	m²	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 37.837,800		
	Totale	kg	37.837,800	1,00	37.837,80
	<b>Totale VI6 - Pulvini Euro</b>				<b>67.682,36</b>

### 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
<b>Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro</b>					<b>182.848,00</b>

### 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	184,80	18,64	3.444,67
<b>Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro</b>					<b>34.389,45</b>



## 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
	<b>Totale VI9 - Travi d'impalcato in acciaio Euro</b>				<b>1.249.007,11</b>

## 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>	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
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>	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
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>	m³	<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 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>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>				
		m²	8,50		
			119,55		
			356,66		
			175,34		
		m²	660,05		
			-660,05		
			660,05		
			660,05		
			660,05		
			660,05		
		m²	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
	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		38,80		
	Totale	m	38,80	35,56	1.379,73
	<b>Totale VIA - Soletta di completamento Euro</b>				<b>307.682,65</b>

## 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 <sup>2</sup>				
	Lunghezza Impalcato Lu=40m				
1 * 40			40,00		
	Totale parziale	m	40,00		
A dedurre					
40			-40,00		
A sommare					
-----					
CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO					
4 * 40			160,00		
	Totale	m	160,00	31,15	4.984,00
58055 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	14,20	2.272,00
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			184,00	
Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 40 * (1,93+1,93)			154,40		
	Totale parziale	m <sup>2</sup>	338,40		
A dedurre					
338,40			-338,40		
A sommare					
-----					
IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm					
4 * 338,40			1.353,60		
	Totale	m <sup>2</sup>	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			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**

**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 <sup>2</sup>	-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		
<b>Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro</b>					<b>89.838,40</b>	

## 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
	<b>Totale VI2 - Pali o pozzi Euro</b>				<b>1.193.202,22</b>

### 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 <b>Totale</b> m <sup>3</sup> 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 <b>Totale</b> m <sup>3</sup> 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 <b>Totale</b> m <sup>3</sup> 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 simili  VIADOTTO VI03 - Pila 22 2 * (16,5+12) * 3 - Pila 23 2 * (16,5+12) * 3		171,00 171,00 <b>Totale</b> m <sup>2</sup> 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 <b>Totale</b> 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 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 * 1188,00 - 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 <b>Totale</b> m <sup>3</sup> 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 <b>Totale</b> m <sup>3</sup> 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 PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
53705 BA.MT.A.3003.C	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 <sup>3</sup>	858,68	3,76	3.228,64
53715 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 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 <sup>3</sup>	858,68	5,14	4.413,62
47750 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 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	2.747,77	0,26	714,42
	<b>Totale VI3 - Fondazioni Euro</b>				<b>326.764,47</b>

### 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
<b>Totale VI5 - Pile Euro</b>					<b>141.052,71</b>

### 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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
	<b>Totale VI6 - Pulvini Euro</b>				<b>45.298,13</b>

### 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 PROVVISIVE	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
<b>Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro</b>					<b>64.564,80</b>



## 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 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  <div style="text-align: right;">Totale parziale</div> A dedurre 6,98 A sommare ----- CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI da pila 22 a pila 23 2 * 6,98  <div style="text-align: right;">Totale</div>				
		m <sup>3</sup>	2,03		
			1,41		
			3,54		
		m <sup>3</sup>	6,98		
			-6,98		
			13,96		
		m <sup>3</sup>	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  <div style="text-align: right;">Totale</div>				
		m <sup>3</sup>	13,96		
		m <sup>3</sup>	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 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  <div style="text-align: right;">Totale parziale</div> A dedurre 11,51 A sommare ----- CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI da pila 22 a pila 23 2 * 11,51  <div style="text-align: right;">Totale</div>				
		m <sup>2</sup>	2,85		
			2,10		
			0,94		
			3,54		
		m <sup>2</sup>	2,08		
		m <sup>2</sup>	11,51	-11,51	
			23,02		
		m <sup>2</sup>	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		
<b>Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro</b>						<b>16.640,26</b>

### 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 <sup>2</sup>	<p>124,63</p> <p>124,63</p> <p>-124,63</p> <p>124,63</p> <p>124,63</p>		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
<b>Totale VI9 - Travi d'impalcato in acciaio Euro</b>					<b>453.476,91</b>

### 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 <sup>2</sup> 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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>3</sup> INCIDENZA ARMATURA PREDALLES 60kg/m <sup>3</sup> INCIDENZA ARMATURA VELETTA 20kg/m <sup>3</sup> -----				
	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
	<b>Totale VIA - Soletta di completamento Euro</b>				<b>101.602,99</b>

### 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 <sup>2</sup>				
	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			230,00	
	Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 50 * (1,93+1,93)			193,00	
	Totale parziale	m <sup>2</sup>		423,00	
	A dedurre				
	423,0			-423,00	
A sommare					
-----					
IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA					
1 * 423,0			423,00		
Totale	m <sup>2</sup>		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			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

**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
	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 ----- IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm 1 * 423,0		-423,00		
	Totale	m <sup>2</sup>	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		159,600		
Totale		kg	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		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
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		1.116,000		
Totale		kg	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		1.116,000		
Totale		kg	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 PROVVISI	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 "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		
<b>Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro</b>					<b>32.912,96</b>	

### 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
	<b>Totale VI2 - Pali o pozzi Euro</b>				<b>548.454,00</b>

## 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		30,75 30,75 30,75		
Totale		m <sup>3</sup>	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		432,00 432,00 288,00		
Totale		m <sup>3</sup>	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		1.152,00		
Totale		m <sup>3</sup>	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		144,00 144,00 96,00		
Totale		m <sup>2</sup>	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		60.480,00 60.480,00 31.680,00		
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 interrata - 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		5.364,62   -92,25 -1.152,00       -20,68		
Totale		m <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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		4.109,82		
	vedi quantità art BA.MT.A.3003.A		313,70		
	vedi quantità art BA.MT.A.3003.B		313,70		
	vedi quantità art BA.MT.A.3003.C		313,70		
	vedi quantità art BA.MT.A.3003.D		313,70		
Totale		m <sup>3</sup>	5.364,62	0,26	1.394,80
<b>Totale VI3 - Fondazioni Euro</b>					<b>314.664,61</b>

## 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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
	<b>Totale VI4 - Spalle Euro</b>				<b>82.442,56</b>



### 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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
	<b>Totale VI5 - Pile Euro</b>				<b>66.374,25</b>

### 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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
	<b>Totale VI6 - Pulvini Euro</b>				<b>59.423,25</b>

### 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 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 "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 * 3 LATO MOBILE (n° app. x n° imp.) 1 * 3  <div style="text-align: right;">Totale</div>	Cad	3,00 3,00 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 "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 * 3  <div style="text-align: right;">Totale</div>	Cad	6,00 6,00	14.224,00	85.344,00
<b>Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro</b>					<b>137.136,00</b>

### 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	Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2  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 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 <sup>3</sup>	2,03  1,41  3,54 6,98		
	A dedurre 6,98 A sommare ----- CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI da pila 24 a pila 25 2 * 6,98  Totale	m <sup>3</sup>	   13,96 13,96		1.693,07
58615 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 <sup>3</sup>	  0,84 3,06  1,99 5,89		714,34
8130 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  Totale	m <sup>3</sup>	  13,96 13,96	5,39	75,24
58625 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 <sup>3</sup>	  5,89 5,89	5,39	31,75
8740 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"		  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 PROVVISIVE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
8150 BA.CZ.A.3 05.C	2 * (0,50+2,84+0,50) * 0,70	m <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>			
	CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI PER PILA da pila 24 a pila 25				
	DATI LATO ACC./CLS.				
	4 BAGGIOLI INTEGRATI		2,85		
	4 * ((1,50+1,35)) * 0,25				
	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.	m <sup>2</sup>		18,53	426,56
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		1,00	4.188,00
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	kg		1,00	1.767,00
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	dm <sup>3</sup>		0,80	194,88

### 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
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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	92,40	18,64	1.722,34
	<b>Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro</b>				

## 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	
<b>Totale VI9 - Travi d'impalcato in acciaio Euro</b>					<b>936.755,33</b>	

## 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	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						
3 * 186,60			559,80			
Totale		m³	559,80	121,28	67.892,54	
8335 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						
3 * 7,24			21,72			
Totale		m³	21,72	129,90	2.821,43	
8350 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					
	581,52			581,52		
Totale		m³	581,52	5,39	3.134,39	
8366 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

**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 <sup>2</sup> 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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup> 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 <sup>2</sup>	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	
8360 BA.CZ.A.3 05.E	A dedurre 660,05 A sommare ----- CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE P24-P25 1 * 660,05		-660,05			
	Totale	m <sup>2</sup>	660,05	21,38	14.111,87	
8340 BA.CZ.A.3 09.B	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 <sup>2</sup> 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))					
	Totale parziale	m <sup>2</sup>	660,05			
	A dedurre 660,05 A sommare ----- CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE P23-P24 1 * 660,05			-660,05		
	Totale	m <sup>2</sup>	660,05	23,14	15.273,56	
	Acciaio 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					
	Totale	m <sup>2</sup>	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 parabolast $((2)*1) * 1,50 * ((130+130-30))$ camminamento+cordoli $((2)*1) * ((1,78+0,82)) * ((130+130-30))$ in asse pila muretti parabolast $((2)*2) * 1,50 * ((130+130-30))$ 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		
<b>Totale VIA - Soletta di completamento Euro</b>					<b>226.335,86</b>

## 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 <sup>2</sup>					
	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 <sup>2</sup>		338,40		
	A dedurre					
	338,40			-338,40		
A sommare						
-----						
IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm						
3 * 338,40			1.015,20			
Totale	m <sup>2</sup>		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 PROVVISTE	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 <sup>2</sup>	-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		
Totale parziale	20,00				
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
	<b>Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro</b>				<b>59.826,11</b>



### 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 <sup>3</sup>	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		639,68		
	- Pila 3 39,98 * 16		639,68		
	Totale	m²	1.279,36	38,15	48.807,58
48350 FA.OM.A.1001.B	Acciaio in profilati, della qualità S 275, lavorato per carpenteria metallica in genere.				
	VIADOTTO VI04				
	Travi di ripartizione				
	travi HEB400 kg/ml 155.00				
	- Pila 2-3 2 * 35,60 * 155		11.036,000		
	Puntoni diam.mm.254 s.mm.20 kg/ml 115.00				
	- Pila 2-3 (4*2) * 5,66 * 115		5.207,200		
	Totale parziale	kg	16.243,200		
	10% per pezzi speciali, saldature, bullonature etc etc (10%) * 16243,2				
	Totale generale	kg	17.867,520		
Totale	kg	17.867,520	1,80	32.161,54	
59905 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 2- 3 2 * 54,20 * 155		16.802,000		
	Puntoni diam.mm.254 s.mm.20 kg/ml 115.00				
	Pila 2- 3 (4*2) * 5,66 * 115		5.207,200		
	Totale parziale	kg	22.009,200		
	10% per pezzi speciali, saldature, bullonature etc etc (10%) * 22009,2				
	Totale generale	kg	24.210,120		
Totale	kg	24.210,120	1,80	43.578,22	
48360 FA.OM.A.2001.A	Posa in opera di elementi in acciaio di cui alle voci FA.OM.A.1001 - FA.OM.A.1002				
	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					
Totale	kg	24.210,120	0,99	23.968,02	
<b>Totale VI2 - Pali o pozzi Euro</b>					<b>889.251,83</b>

## 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 PROVVISI	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	8.582,87	0,26	2.231,55
	<b>Totale VI3 - Fondazioni Euro</b>				<b>520.057,40</b>

## 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 PROVVISTE	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		139.113,600  139.113,600	1,00	139.113,60  <b>303.051,32</b>
	Totale	kg	139.113,600	1,00	139.113,60
	<b>Totale VI4 - Spalle Euro</b>				<b>303.051,32</b>

### 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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
	<b>Totale VI5 - Pile Euro</b>				<b>54.708,47</b>



### 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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
	<b>Totale VI6 - Pulvini Euro</b>				<b>111.350,20</b>

### 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				
	Totale	kN	30.000,00 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				
	Totale	Cad	12,00 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				
	Totale	Cad	6,00 6,00	9.900,00	59.400,00
<b>Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro</b>					<b>205.440,00</b>

### 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	5,88		
	A dedurre			-5,88	
	5,88				
	A sommare				
	----- CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI PER PILA 5 * 5,88				
	Totale	m <sup>3</sup>	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  CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P.  ----- DATI GENERALI H.trave=2.10m L.trave=24.40m AREA = 1.09 m <sup>2</sup> /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 <sup>3</sup>	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	m <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	3,08 <span style="color: red;">-0,53</span> 2,20 <span style="color: red;">-0,20</span>  4,55		
	----- Totale generale	m <sup>3</sup>	36,87		
	a dedurre il calcolo -36,87		<span style="color: red;">-36,87</span>		
	----- CALCOLO TRAVI PER IMPALCATO $(2*6) * 36,87$  Totale	m <sup>3</sup>	442,44  442,44	148,32	65.622,70
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 <sup>3</sup>	29,40  29,40	5,39	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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	m <sup>2</sup>	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	m <sup>2</sup>	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	m <sup>2</sup>	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	m <sup>2</sup>	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"		3,38		
	1 * 2 * 1,69		2,24		
	1 * 2 * 1,60 * 0,70				
	RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A.				
	SPALLA "A"		4,27		
	2 * (1,20+0,65+1,20) * 0,70				
	SPALLA "B"		4,27		
	2 * (1,20+0,65+1,20) * 0,70				
	Totale	m <sup>2</sup>	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		8.820,000		
	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		70.790,400		
	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		1.137,000		
	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))		23.803,200		
	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			4.824,108
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			
3690 BA.OP.A.3 06.A	PILE	Totale		0,80	555,36	
	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 <sup>3</sup>			694,20
	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					
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 PROVVISTE	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	277,20	18,64	5.167,01	
	<b>Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro</b>					<b>306.273,24</b>



### 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	<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 6 * 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>569,16</p> <p>569,16</p>	121,28	69.027,72
55375 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 6 * 4,51</p> <p style="text-align: right;">Totale</p>	m³	<p>4,51</p> <p>4,51</p> <p>-4,51</p> <p>27,06</p> <p>27,06</p>	129,90	3.515,09
55395 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 596,22</p> <p style="text-align: right;">Totale</p>	m³	<p>596,22</p> <p>596,22</p>	5,39	3.213,63
55405 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

**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
<b>Totale VIA - Soletta di completamento Euro</b>					<b>218.682,18</b>

### 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 <sup>2</sup>				
	Lunghezza Impalcato Lu=25m				
	1 * 25			25,00	
	Totale parziale	m		25,00	
	A dedurre				
	25			-25,00	
A sommare					
-----					
CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO					
6 * 25			150,00		
Totale	m		150,00	31,15	4.672,50
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	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			230,00	
	Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 25 * (1,93+1,93)			96,50	
	Totale parziale	m <sup>2</sup>		326,50	
	A dedurre				
	326,5			-326,50	
A sommare					
-----					
CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4					
6 * 326,5			1.959,00		
Totale	m <sup>2</sup>		1.959,00	10,45	20.471,55
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			115,00		
Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 25 * (1,93+1,93)			96,50		
Totale parziale	m <sup>2</sup>		211,50		
A dedurre					
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 <sup>2</sup>	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		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 6 * 70		420,00		
	Totale	m	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		1.116,000 1.116,000	3,98	4.441,68
	Totale	kg	1.116,000		
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		1.116,000 1.116,000	0,22	245,52
	Totale	kg	1.116,000		
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)		16,66 16,66		
	Totale parziale	Cad	16,66		
	A dedurre 16,66		-16,66		
	A sommare -----				
	TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT 6 * 16,66		99,96		
	Totale	Cad	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 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 6 * 17		102,00		
	Totale	Cad	102,00	21,54	2.197,08
	<b>Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro</b>				<b>70.662,96</b>



### 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
	<b>Totale VI2 - Pali o pozzi Euro</b>				<b>165.595,21</b>

## 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 PROVVISTE	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	3.731,41	0,26	970,17
	<b>Totale VI3 - Fondazioni Euro</b>				<b>170.986,34</b>

## 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
<b>Totale VI4 - Spalle Euro</b>					<b>67.904,99</b>

### 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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
	<b>Totale VI5 - Pile Euro</b>				<b>6.985,88</b>

### 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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
	<b>Totale VI6 - Pulvini Euro</b>				<b>22.203,60</b>

## 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 "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 * 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 "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 * 2  <div style="text-align: right;">Totale</div>	Cad	2,00 <hr/> 2,00	9.900,00	19.800,00
<b>Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro</b>					<b>68.480,00</b>





## 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	4,55		
	-----				
	Totale generale	m <sup>3</sup>	36,87		
	a dedurre il calcolo -36,87		-36,87		
	-----				
	CALCOLO TRAVI PER IMPALCATO				
	$(2*2) * 36,87$		147,48		
	Totale	m <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	92,40	18,64	1.722,34
	<b>Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro</b>				<b>102.127,21</b>

## 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	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						
2 * 94,86			189,72			
Totale		m³	189,72	121,28	23.009,24	
55695 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						
2 * 4,51			9,02			
Totale		m³	9,02	129,90	1.171,70	
55715 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					
	198,74			198,74		
Totale		m³	198,74	5,39	1.071,21	
55725 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**

**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 PROVVISTE	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
<b>Totale VIA - Soletta di completamento Euro</b>					<b>71.714,80</b>

### 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 <sup>2</sup>				
	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 <sup>2</sup>		326,50	
	A dedurre				
	326,5			-326,50	
A sommare					
-----					
CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4					
2 * 326,5			653,00		
Totale	m <sup>2</sup>		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 <sup>2</sup>		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		-517,000			
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						
-----						
	TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250					
	2 * 70					
	Totale	m	140,00	25,65	3.591,00	
	Fornitura e posa in opera di scala in ferro					
55875 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*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 paraballast di tubo 140x140 sp. 3 mm provvisto di griglia e rete in acciaio keller.					
55795 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					
	2 * 16,66					
	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 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 2 * 17		34,00		
	Totale	Cad	34,00	21,54	732,36
	<b>Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro</b>				<b>26.911,07</b>

### 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 PROVVISIVE	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	m <sup>3</sup>	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
		<b>Totale VI2 - Pali o pozzi Euro</b>				<b>687.367,96</b>

## 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 PROVVISI	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	292,60		
49020 BA.MT.C.0101.A	VIADOTTO VI05		87,78	5,92	519,66
	Totale	m <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	1.550,78		
<b>Totale VI3 - Fondazioni Euro</b>					<b>235.417,00</b>

## 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  Totale	m <sup>3</sup>	76,00 76,00 152,00	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  Totale	m <sup>3</sup>	152,00 152,00	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  Totale	m <sup>2</sup>	44,00 44,00 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  Totale	m <sup>2</sup>	42,90 42,90 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  Totale	kg	15.200,000 15.200,000	1,00	15.200,00
<b>Totale VI5 - Pile Euro</b>					<b>37.045,44</b>

### 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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
	<b>Totale VI6 - Pulvini Euro</b>				<b>44.621,98</b>



## 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> <hr style="border-top: 1px dashed black;"/> <p>CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI da pila 2 a pila 3 2 * 6,98</p> <p style="text-align: right;">Totale</p>	m <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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> <hr style="border-top: 1px dashed black;"/> <p>CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI da pila 2 a pila 3 2 * 11,51</p> <p style="text-align: right;">Totale</p>	m <sup>2</sup>	11,51		
			2,85		
			2,10		
			0,94		
			3,54		
			2,08		
			-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>				

### 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	dm³	110,40	0,80	194,88
			dm³	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	kg	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	dm³	637,420	62,14	5.741,74
			dm³	46,20		
		Totale	dm³	46,20		
		Totale	dm³	92,40	18,64	1.722,34
		Totale	dm³	92,40		
	<b>Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro</b>					<b>16.534,14</b>

### 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>				
	Totale parziale	m²	99,63		
	A dedurre				
	99,63			-99,63	
	A sommare				
	-----				
	CALCOLO GRIGLIATO IMPALCATI RETICOLARI				
	1 * 99,63		99,63		
	Totale	m²	99,63	109,44	10.903,51
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>				
	Totale parziale	kg	144.226,368		
	A dedurre				
	144226,368			-144.226,368	
	A sommare				
	-----				
	CALCOLO TRAVATA				
	1 * 144226,368		144.226,368		
	Totale	kg	144.226,368	2,22	320.182,54
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>				
	Totale	kg	144.226,368	0,15	21.633,96
	<b>Totale VI9 - Travi d'impalcato in acciaio Euro</b>				<b>352.720,01</b>

### 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
	<b>Totale VIA - Soletta di completamento Euro</b>				<b>79.730,96</b>

### 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 <sup>2</sup>				
	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 <sup>2</sup>		338,40	
	A dedurre				
	338,40			-338,40	
A sommare					
-----					
IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA					
1 * 338,40			338,40		
Totale	m <sup>2</sup>		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 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
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 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	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
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		
	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

**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		-338,40		
	Totale	m²	338,40	3,84	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		159,600		
	Totale	kg	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		80,00 20,00		
	Totale parziale	m	100,00		
	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
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		1.116,000		
	Totale	kg	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		1.116,000		
	Totale	kg	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 PROVVISTE	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		
<b>Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro</b>					<b>24.977,17</b>	

### 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 <b>178.022,880</b>	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 <sup>3</sup>	615,96 325,44 325,44 <b>1.266,84</b>	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 <b>576,00</b>	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 <b>261,00</b>	221,96	57.931,56
	<b>Totale VI2 - Pali o pozzi Euro</b>				<b>328.806,70</b>



**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	m <sup>3</sup>	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	m <sup>3</sup>	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		748,80			
		Totale	m <sup>3</sup>	748,80	5,39	4.036,03
49360 BA.CZ.A.3 04.A	Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in fondazione cordoli, cunette, muretti e simili  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	m <sup>2</sup>	288,00	10,09	2.905,92
49350 BA.CZ.A.3 09.B	Acciaio 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 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 interrante - 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	m <sup>3</sup>	4.265,41	0,90	3.838,87
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 PROVVISTE	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	4.358,55	0,26	1.133,22
<b>Totale VI3 - Fondazioni Euro</b>					<b>224.935,84</b>

## 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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
	<b>Totale VI4 - Spalle Euro</b>				<b>80.581,74</b>

### 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 <sup>3</sup>	52,91 43,29 <u>96,20</u>	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 <sup>3</sup>	96,20 <u>96,20</u>	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 <sup>2</sup>	44,00 44,00 <u>88,00</u>	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 <sup>2</sup>	16,50 5,50 <u>22,00</u>	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 <u>9.620,000</u>	1,00	9.620,00
	<b>Totale VI5 - Pile Euro</b>				<b>23.350,94</b>

### 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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
	<b>Totale VI6 - Pulvini Euro</b>				<b>44.540,09</b>

## 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		15.000,00		
	Totale	kN	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		6,00		
	Totale	Cad	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		3,00		
	Totale	Cad	3,00	9.900,00	29.700,00
<b>Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro</b>					<b>102.720,00</b>

### 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	5,88		
	A dedurre			-5,88	
	A sommare				
CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI PER PILA 2 * 5,88			11,76		
Totale	m <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup> /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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	4,55		
	-----				
	Totale generale	m <sup>3</sup>	36,87		
	a dedurre il calcolo -36,87		-36,87		
	-----				
	CALCOLO TRAVI PER IMPALCATO $(2*3) * 36,87$		221,22		
	Totale	m <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>		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 <sup>2</sup>		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 <sup>2</sup>		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 PROVVISI	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> <p style="text-align: right;">Totale</p>	kg	35.395,200 <hr/> 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> <p style="text-align: right;">Totale</p>	kg	1.137,000 <hr/> 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> <p style="text-align: right;">Totale</p>	kg	3.528,000 <hr/> 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> <p style="text-align: right;">Totale</p>	kg	11.901,600 <hr/> 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> <p style="text-align: right;">Totale</p>	kg	1.356,780 1.055,274 <hr/> 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> <p style="text-align: right;">Totale</p>	kg	12,60	2,12	5.113,55

### 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	
	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	138,60	18,64	2.583,50	
<b>Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro</b>					<b>153.126,20</b>

## 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			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+VELETTE						
3 * 94,86			284,58			
Totale		m³	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			4,51		
	Totale parziale		m³	4,51		
	A dedurre					
4,51			-4,51			
A sommare						
-----						
CALCOLO VELETTE						
3 * 4,51			13,53			
Totale		m³	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			298,11		
Totale		m³	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 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))</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 381,38 A sommare</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE</p> <p>P3-P4 1 * 381,38 P4-P5 1 * 381,38 P5-SPB 1 * 381,38</p> <p style="text-align: right;">Totale</p>				
		m²	6,90		
			69,44		
			195,92		
			109,12		
		m²	381,38		
			-381,38		
			381,38		
			381,38		
			381,38		
		m²	1.144,14	18,53	21.200,91
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 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</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 12626,573 A sommare</p> <p>-----</p>				
		kg	11.978,400		
			558,000		
			90,173		
		kg	12.626,573		
			-12.626,573		

## 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	Totale	kg	37.879,719	1,00	37.879,72
			kg	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		4,50			
	in asse pila 2 * 4,50		9,00			
	Totale	m	13,50	255,89	3.454,52	
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))		810,00			
	in asse pila 2 * 4,50 * ((105+105-30))		1.620,00			
	Totale	m	2.430,00	1,62	3.936,60	
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		3,00			
	camminamenti+cordoli (2*1) * ((1,78+0,82))		5,20			
	in asse pila muretti paraballast (2*2) * 1,50		6,00			
	camminamenti+cordoli (2*2) * ((1,78+0,82))		10,40			
	Totale	m	24,60	58,32	1.434,67	
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 PROVVISI	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	
	<b>Totale VIA - Soletta di completamento Euro</b>					<b>107.572,20</b>



## 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 <sup>2</sup>				
	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 <sup>2</sup>		326,50	
	A dedurre				
	326,5			-326,50	
A sommare					
-----					
CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4					
3 * 326,5			979,50		
Totale	m <sup>2</sup>		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 <sup>2</sup>		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 PROVVISI	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 DISCENDENTE SULLE PILE - DN250 2 * 10  Totale parziale	m	50,00			
			20,00			
			70,00			
	A dedurre					
	70			-70,00		
	A sommare					
	----- TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 3 * 70  Totale			210,00		
				210,00	25,65	5.386,50
	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		
56275 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		
56235 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			
	16,66					
A sommare						
----- TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT 3 * 16,66  Totale	Cad	49,98				
		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
	<b>Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro</b>				<b>37.849,05</b>

## 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 <sup>2</sup>	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 materrassi 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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.  materrassi 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 <sup>2</sup>	5.853,60	45,34	265.402,22
<b>Totale VIC - Interferenze Euro</b>					<b>296.473,12</b>

### 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
<b>Totale VI2 - Pali o pozzi Euro</b>					<b>1.119.809,91</b>

## 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		30,75 20,00 20,00 20,00 20,00 20,00 20,00 20,00 20,00 20,00			
	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		288,00 230,40 230,40 230,40 230,40 230,40 230,40 230,40 230,40 230,40			
	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		2.361,60			
	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		540,00 96,00 96,00 96,00 96,00 96,00 96,00 96,00 96,77 96,00			
	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 PROVVISI	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
	<b>Totale VI3 - Fondazioni Euro</b>				<b>688.471,42</b>

## 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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
	<b>Totale VI4 - Spalle Euro</b>				<b>100.560,64</b>

### 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  Totale	m³	60,61 64,45 64,45 71,19 75,04 73,11 75,04 76,96 78,88  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  Totale	m³	639,73 639,73	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  Totale	m²	44,00 44,00 44,00 44,00 44,00 44,00 44,00 44,00 44,00 44,00 396,00	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  Totale	m²	25,30 29,70 29,70 37,40 41,80 39,60 41,80 44,00 44,00 333,30	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  Totale	m²	2,20 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
	<b>Totale VI5 - Pile Euro</b>				<b>174.804,66</b>

### 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				
	Totale	m <sup>3</sup>	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				
	Totale	m <sup>3</sup>	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				
	Totale	m <sup>2</sup>	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				
	Totale	m <sup>2</sup>	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				
	Totale	kg	113.335,200	1,00	113.335,20
	<b>Totale VI6 - Pulvini Euro</b>				<b>201.085,05</b>

### 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 "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 * 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 "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 * 10				
	Totale	Cad	10,00		
			10,00	9.900,00	99.000,00
<b>Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro</b>					<b>342.400,00</b>



### 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 CASSONCIONO 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 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
	2 * 320,66		641,32		
	Totale	m <sup>2</sup>	641,32	16,40	10.517,65
56415 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 <sup>2</sup>	9,89	16,40	162,20
5010 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 <sup>2</sup>	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	m <sup>2</sup>	133,92	18,53	2.481,54
56385	Casseforme per strutture in conglomerato cementizio in elevazione con armatura di sostegno di				

## 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 <sup>2</sup>	<p>289,14</p> <p>31,52</p> <p>320,66</p> <p style="color: red;">-320,66</p> <p>641,32</p> <p>641,32</p> <p>641,32</p> <p>641,32</p> <p>641,32</p> <p>641,32</p> <p>641,32</p> <p>641,32</p> <p>641,32</p> <p>641,32</p> <p>641,32</p> <p>641,32</p> <p>641,32</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)	dm <sup>3</sup>	12,60	0,80	959,76
	Totale		33,30		
	Fornitura e posa in opera dei dispositivi di ancoraggio dei ritegni antisismici LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO PER RITEGNO RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. SPALLA "A"		1.199,70		

### 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	438,90	18,64	8.181,10
<b>Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro</b>					<b>519.466,62</b>

### 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	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
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	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
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 <sup>2</sup> 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 <sup>2</sup>	381,38		
	A dedurre			-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				
	Totale	m <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup> 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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 PROVVISTE	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))		810,00		
	in asse pila 9 * 4,50 * ((105+105-30))		7.290,00		
Totale	m	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		3,00		
	camminamenti+cordoli (2*1) * ((1,78+0,82))		5,20		
56545 BA.OP.A.3 11.B	in asse pila muretti paraballast (2*9) * 1,50		27,00		
	camminamenti+cordoli (2*9) * ((1,78+0,82))		46,80		
	Totale	m	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))		540,00		
	camminamenti+cordoli (2*1) * ((1,78+0,82)) * ((105+105-30))		936,00		
56545 BA.OP.A.3 11.B	in asse pila muretti paraballast (2*9) * 1,50 * ((105+105-30))		4.860,00		
	Totale				



### 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				
<b>Totale VIA - Soletta di completamento Euro</b>					<b>366.182,52</b>

## 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 <sup>2</sup>				
	Lunghezza Impalcato Lu=25m				
	1 * 25			25,00	
	Totale parziale	m		25,00	
	A dedurre			-25,00	
	25				
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 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 <sup>2</sup>		326,50	
	A dedurre			-326,50	
	326,5				
A sommare					
-----					
CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4					
10 * 326,5			3.265,00		
Totale	m <sup>2</sup>		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 <sup>2</sup>		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	13.325,04
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	736,56
56625 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.					
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
	<b>Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro</b>				<b>124.411,86</b>

### 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
	<b>Totale VI2 - Pali o pozzi Euro</b>				<b>312.811,34</b>

### 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	3.714,20	0,26	965,69
	<b>Totale VI3 - Fondazioni Euro</b>				<b>440.866,42</b>



## 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	126,72 142,66 <hr/> 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 <hr/> 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	56,56 56,56 <hr/> 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	55,85 56,56 <hr/> 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 <hr/> 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	17.068,968 14.234,080 <hr/> 31.303,048	1,00	31.303,05
<b>Totale VI5 - Pile Euro</b>					<b>69.040,40</b>

## 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				
	Totale	m <sup>3</sup>	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				
	Totale	m <sup>3</sup>	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				
	Totale	m <sup>2</sup>	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				
	Totale	kg	25.185,600	1,00	25.185,60
	<b>Totale VI6 - Pulvini Euro</b>				<b>44.751,89</b>

### 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 PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
9140 BA.OP.A.3106.A	<p>Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio di tipo multidirezionale in acciaio teflon, per ogni KN di carico nominale verticale</p> <p>APPOGGI MULTIDIREZIONALI</p> <p>DATI</p> <p>CARICO VERTICALE - V = 10200kN</p> <p>-----</p> <p>LATO MOBILE (n° app. x n° imp. x kN)</p> <p>2 * 1 * 10200</p> <p style="text-align: right;">Totale</p>	kN	20.400,00 <hr/> 20.400,00	0,46	9.384,00
9120 VAT.RS3E.A01.0 9.0015	<p>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"</p> <p>IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=50m</p> <p>DISPOSITIVO MECCANICO</p> <p>DATI</p> <p>CARICO ORIZZONTALE TRASVERSALE - HT = 5200kN</p> <p>-----</p> <p>LATO FISSO (n° app. x n° imp.)</p> <p>1 * 1</p> <p>LATO MOBILE (n° app. x n° imp.)</p> <p>1 * 1</p> <p style="text-align: right;">Totale</p>	Cad	1,00 <hr/> 1,00 <hr/> 2,00	6.864,00	13.728,00
9130 VAT.RS3E.A01.0 9.0016	<p>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 "</p> <p>IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=50m</p> <p>APPOGGI UNIDIREZIONALI</p> <p>DATI</p> <p>CARICO VERTICALE - V =10200kN</p> <p>CARICO ORIZZONTALE TRASVERSALE- H =5200kN</p> <p>-----</p> <p>LATO FISSO (n° app. x n° imp.)</p> <p>2 * 1</p> <p style="text-align: right;">Totale</p>	Cad	2,00 <hr/> 2,00	20.726,40	41.452,80
<b>Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro</b>					<b>64.564,80</b>

### 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	92,40	18,64	1.722,34
	Totale		92,40		
<b>Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro</b>					<b>19.176,51</b>

## 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>		<p>124,63</p> <hr/> <p>124,63</p> <p style="color: red;">-124,63</p> <hr/> <p>124,63</p> <hr/> <p>124,63</p>		<p>109,44</p>	<p>13.639,51</p>
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>		<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>185.585,400</p> <hr/> <p>185.585,400</p>		<p>2,22</p>	<p>411.999,59</p>
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>		<p>185.585,400</p> <hr/> <p>185.585,400</p>		<p>0,15</p>	<p>27.837,81</p>
<b>Totale VI9 - Travi d'impalcato in acciaio Euro</b>					<b>453.476,91</b>	

## 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
	<b>DATI GENERALI</b> 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 <sup>2</sup> 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 -----				
	<b>CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO</b> <b>FRONTALI</b> 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 <sup>2</sup>	823,55		
	A dedurre			-823,55	
	823,55				
	A sommare				
	-----				
	<b>CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE</b> <b>P22-P23</b> 1 * 823,55 -----		823,55		
	Totale	m <sup>2</sup>	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 -----				
	<b>DATI GENERALI</b> INCIDENZA ARMATURA SOLETTA 200kg/m3 INCIDENZA ARMATURA PREDALLES 60kg/m3 INCIDENZA ARMATURA VELETTA 20kg/m3 -----				
	<b>GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO</b> 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				
	-----				
	<b>CALCOLO ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE</b> 1 * 41354,863 -----		41.354,863		
	Totale	kg	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	9,00	255,89
9310	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
9320	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		
			10,40		
		Totale	m	16,40	58,32
9330	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		
			2.392,00		
		Totale	m	3.772,00	0,17
9340	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**

**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
	<b>Totale VIA - Soletta di completamento Euro</b>				<b>97.699,36</b>

### 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 <sup>2</sup>				
	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 <sup>2</sup>		423,00	
	A dedurre				
	423,0			-423,00	
A sommare					
-----					
IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA					
1 * 423,0			423,00		
Totale	m <sup>2</sup>		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
9500 BA.PS.A.3 33.A	A dedurre 423,0 A sommare ----- IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm 1 * 423,0	m <sup>2</sup>	-423,00	3,84	1.624,32
	Totale		423,00 423,00		
9420 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		
9480 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		
9490 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		
9450 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		
9450 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		
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	kg		0,22	245,52
	Totale				

### 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		
<b>Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro</b>					<b>32.912,96</b>	

### 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
<b>Totale VI2 - Pali o pozzi Euro</b>					<b>233.848,52</b>

## 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	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	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	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	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	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	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	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	m <sup>3</sup>	2.521,22	0,26	655,52
	<b>Totale VI3 - Fondazioni Euro</b>				<b>129.663,03</b>

## 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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
	<b>Totale VI5 - Pile Euro</b>				<b>62.003,32</b>

### 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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
	<b>Totale VI6 - Pulvini Euro</b>				<b>45.078,02</b>

### 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
<b>Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro</b>					<b>102.720,00</b>

## 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup> /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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	4,55		
	Totale generale	m <sup>3</sup>	36,87		
	a dedurre il calcolo -36,87		-36,87		
	CALCOLO TRAVI PER IMPALCATO (2*3) * 36,87		221,22		
	Totale	m <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	14,88		
	A dedurre				
	14,88				
	A sommare				
	Totale	m <sup>2</sup>	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		14,88		
			14,88		
	Totale	m <sup>2</sup>	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 ----- 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		-320,66		
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	m <sup>2</sup>	641,32 641,32 641,32 <u>1.923,96</u>	18,53	35.650,98
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	3.528,000 <u>3.528,000</u>	1,00	3.528,00
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	35.395,200 <u>35.395,200</u>	1,00	35.395,20
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	11.901,600 <u>11.901,600</u>	1,97	23.446,15
5480 BA.CZ.A.3 16.A	Fornitura e posa in opera di malte reoplastiche INGHISAGGIO	kg	1.356,780 1.055,274 <u>2.412,054</u>	2,12	5.113,55

### 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	92,40	18,64	1.722,34
	<b>Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro</b>				<b>150.673,57</b>

### 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 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 <sup>2</sup> 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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>3</sup> INCIDENZA ARMATURA PREDALLES 60kg/m <sup>3</sup> INCIDENZA ARMATURA VELETTA 20kg/m <sup>3</sup>				
	----- 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
	<b>Totale VIA - Soletta di completamento Euro</b>				<b>107.295,21</b>

### 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 <sup>2</sup>				
	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 <sup>2</sup>		326,50	
	A dedurre				
	326,5			-326,50	
A sommare					
-----					
CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4					
3 * 326,5			979,50		
Totale	m <sup>2</sup>		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 <sup>2</sup>		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
	<b>Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro</b>				<b>32.791,95</b>



### 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 <sup>2</sup>	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
	<b>Totale VI2 - Pali o pozzi Euro</b>				<b>1.475.276,21</b>

## 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	15.901,08		
	<b>Totale VI3 - Fondazioni Euro</b>				<b>1.074.987,23</b>

## 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 PROVVISI	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
<b>Totale VI5 - Pile Euro</b>					<b>371.141,77</b>

## 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 PROVVISTE	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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
	<b>Totale VI6 - Pulvini Euro</b>				<b>201.480,12</b>



### 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 <hr/> 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 <hr/> 9,00 <hr/> 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 <hr/> 18,00	14.224,00	256.032,00
<b>Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro</b>					<b>411.408,00</b>

## 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	6,98		
	A dedurre				
	6,98				
	A sommare				
	-----				
	CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI da pila 15 a pila 23				
	8 * 6,98		55,84		
	Totale	m <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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				
	Totale	kg	19.653,000 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) RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*9) * 0,50 * 1,11 * (1000*0,03)				
	Totale	dm <sup>3</sup>	496,80 599,40 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) RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*9) * 0,50 * 1,11 * (7850*0,01)				
	Totale	kg	1.299,960 1.568,430 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) RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. ((2+2)*9) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03)				
	Totale	dm <sup>3</sup>	207,90 207,90 415,80	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		415,80		
	Totale	dm <sup>3</sup>	415,80	18,64	7.750,51
	<b>Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro</b>				<b>75.823,20</b>

### 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 <sup>2</sup>	<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>	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
<b>Totale VI9 - Travi d'impalcato in acciaio Euro</b>					<b>2.810.265,99</b>

### 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 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 m<sup>2</sup>            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</p> <p>FRONTALI            2 * 4,25 <span style="float: right;">8,50</span></p> <p>MURETTI PARABALLAST            2 * 39,85 * (2*0,75) <span style="float: right;">119,55</span></p> <p>PREDALLES            1 * 39,85 * ((2,80+3,05+2,80)+(6*0,05)) <span style="float: right;">356,66</span></p> <p>VELETTE            2 * 39,85 * (2*(0,09+1,01)) <span style="float: right;">175,34</span></p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre            660,05 <span style="float: right; color: red;">-660,05</span></p> <p>A sommare</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE</p> <p>P14-P15            1 * 660,05 <span style="float: right;">660,05</span></p> <p>P15-P16            1 * 660,05 <span style="float: right;">660,05</span></p> <p>P16-P17            1 * 660,05 <span style="float: right;">660,05</span></p> <p>P17-P18            1 * 660,05 <span style="float: right;">660,05</span></p> <p>P18-P19            1 * 660,05 <span style="float: right;">660,05</span></p> <p>P19-P120            1 * 660,05 <span style="float: right;">660,05</span></p> <p>P20-P21            1 * 660,05 <span style="float: right;">660,05</span></p> <p>P21-P22            1 * 660,05 <span style="float: right;">660,05</span></p> <p>P22-P23            1 * 660,05 <span style="float: right;">660,05</span></p> <p style="text-align: right;">Totale</p>				
		m <sup>2</sup>	660,05		
			-660,05		
			175,34		
			119,55		
			8,50		
		m <sup>2</sup>	660,05		
			660,05		
			660,05		
			660,05		
			660,05		
			660,05		
			660,05		
			660,05		
			660,05		
			660,05		
			660,05		
		m <sup>2</sup>	5.940,45	21,38	127.006,82
9660 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            INCIDENZA ARMATURA SOLETTA 200kg/m3            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		27,00		
	camminamento+cordoli				
	((2)*9) * ((1,78+0,82))		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
<b>Totale VIA - Soletta di completamento Euro</b>					<b>681.830,78</b>

## 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 <sup>2</sup>					
	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 <sup>2</sup>		338,40		
	A dedurre			-338,40		
	338,40					
A sommare						
-----						
IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA						
9 * 338,40			3.045,60			
Totale	m <sup>2</sup>		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 PROVVISTE	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 P22 + ( 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	m <sup>2</sup>	-338,40	3,84	11.695,10
	Totale		3.045,60		
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	kg	638,400	2,18	1.391,71
	Totale		638,400		
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	m	80,00 20,00	25,65	23.085,00
	Totale parziale		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	m	-100,00  900,00	0,22	982,08
	Totale		900,00		
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	kg	4.464,000	3,98	17.766,72
	Totale		4.464,000		
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	kg	4.464,000	0,22	982,08
	Totale		4.464,000		
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 -----	kg		0,22	982,08
	Totale				

### 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		
<b>Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro</b>					<b>199.618,83</b>	

### 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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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
	<b>Totale VI2 - Pali o pozzi Euro</b>		112.525,490		<b>713.273,52</b>



### 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		41,91 41,91		
	Totale	m <sup>3</sup>	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		594,00 594,00		
	Totale	m <sup>3</sup>	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		1.188,00		
	Totale	m <sup>3</sup>	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		171,00 171,00		
	Totale	m <sup>2</sup>	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		83.160,000 83.160,000		
	Totale	kg	166.320,000	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		3.289,85  -83,82 -1.188,00   -74,73		
	Totale	m <sup>3</sup>	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		403,50 19,36 403,50 19,36		
	Totale	m <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	845,72 845,72 845,72 752,69 <u>3.289,85</u>	0,26	855,36
<b>Totale VI3 - Fondazioni Euro</b>					<b>330.641,34</b>

## 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
	<b>Totale VI5 - Pile Euro</b>				<b>82.834,49</b>

## 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		139,92		
	Totale	m <sup>3</sup>	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		139,92		
	Totale	m <sup>3</sup>	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		49,72		
			13,56		
	Totale	m <sup>2</sup>	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)		36,16		
	Totale	m <sup>2</sup>	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		25.185,600		
	Totale	kg	25.185,600	1,00	25.185,60
	<b>Totale VI6 - Pulvini Euro</b>				<b>44.854,95</b>

## 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  <span style="float: right;">Totale</span>	kN	20.400,00 <u>20.400,00</u>	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  <span style="float: right;">Totale</span>	Cad	1,00  1,00 <u>2,00</u>	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  <span style="float: right;">Totale</span>	Cad	2,00 <u>2,00</u>	20.726,40	41.452,80
<b>Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro</b>					<b>64.564,80</b>

## 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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		
<b>Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro</b>				18,64	<b>1.722,34</b>
					<b>16.599,75</b>

### 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 <sup>2</sup>	<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
<b>Totale VI9 - Travi d'impalcato in acciaio Euro</b>					<b>453.476,91</b>



### 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 <sup>2</sup> 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 <sup>2</sup>	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	m <sup>2</sup>	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
	<b>Totale VIA - Soletta di completamento Euro</b>				<b>97.699,36</b>

## 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 <sup>2</sup>					
	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	
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 <sup>2</sup>		423,00		
	A dedurre					
	423,0			-423,00		
A sommare						
-----						
IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA						
1 * 423,0			423,00			
Totale	m <sup>2</sup>		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 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
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
	A dedurre 423,0 A sommare -----		-423,00		
	IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm 1 * 423,0  <span style="float: right;">Totale</span>	m <sup>2</sup>	423,00 423,00	3,84	1.624,32
10220 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  <span style="float: right;">Totale</span>	kg	159,600 159,600	2,18	347,93
10140 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  <span style="float: right;">Totale parziale</span>	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  <span style="float: right;">Totale</span>	m	240,00 240,00	25,65	6.156,00
10200 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  <span style="float: right;">Totale</span>	kg	1.116,000 1.116,000	3,98	4.441,68
10210 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  <span style="float: right;">Totale</span>	kg	1.116,000 1.116,000	0,22	245,52
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				

### 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		
<b>Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro</b>					<b>32.912,96</b>	



### 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 PROVVISTE	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
	<b>Totale VI2 - Pali o pozzi Euro</b>				<b>954.498,42</b>

## 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 interrata - 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		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 <sup>3</sup>	3.593,77	0,26	934,38
	<b>Totale VI3 - Fondazioni Euro</b>				<b>541.444,65</b>

## 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  <div style="text-align: right;">Totale</div>	m³	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  <div style="text-align: right;">Totale</div>	m³	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  <div style="text-align: right;">Totale</div>	m²	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  <div style="text-align: right;">Totale</div>	m²	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  <div style="text-align: right;">Totale</div>	kg	333,740	1,00	333,74
<b>Totale VI4 - Spalle Euro</b>					<b>51.466,22</b>

## 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 PROVVISI	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
	<b>Totale VI5 - Pile Euro</b>				<b>102.696,83</b>

### 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				
	Totale	m <sup>3</sup>	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				
	Totale	m <sup>3</sup>	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				
	Totale	m <sup>2</sup>	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				
	Totale	m <sup>2</sup>	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)				
	Totale	m <sup>2</sup>	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				
	Totale	kg	50.371,200	1,00	50.371,20
	<b>Totale VI6 - Pulvini Euro</b>				<b>89.215,03</b>



## 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 PROVVISTE	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	0,46	32.200,00
			70.000,00		
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 "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 * 5 LATO MOBILE (n° app. x n° imp.) 1 * 5  <div style="text-align: right;">Totale</div>	Cad	5,00	5.412,00	54.120,00
			5,00		
			10,00		
			10,00		
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 "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 * 5  <div style="text-align: right;">Totale</div>	Cad	10,00	14.224,00	142.240,00
			10,00		
<b>Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro</b>					<b>228.560,00</b>

### 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 <sup>3</sup>	<p>2,03</p> <p>1,41</p> <p>3,54</p> <p>6,98</p> <p>-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 <sup>3</sup>	<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 <sup>3</sup>	<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 <sup>3</sup>	<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 <sup>2</sup>	11,51			
	A dedurre 11,51		-11,51			
	A sommare					
	-----					
	CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI P27-P28 2 * 11,51		23,02			
	Totale	m <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	11,51			
	A dedurre 11,51		-11,51			
	A sommare					
	-----					
	CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI P26 1 * 11,51		11,51			
	Totale	m <sup>2</sup>	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 * ((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		2,10 0,94 3,54 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				
	Totale	kg	8.376,000 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				
	Totale	kg	1.767,000 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) RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*4) * 0,50 * 1,11 * (1000*0,03)					
Totale	dm³	220,80 266,40 487,20		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) RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO ((2+2)*4) * 0,50 * 1,11 * (7850*0,01)					
Totale	kg	577,760 697,080 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	184,80	18,64	3.444,67
<b>Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro</b>					<b>35.744,22</b>

### 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 <sup>2</sup>	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;"><b>Totale VI9 - Travi d'impalcato in acciaio Euro</b></p>	kg	130.521,600		
			5.220,864		
			135.742,464		
			678.712,320		
			678.712,320	2,22	1.506.741,35
					<b>1.561.258,89</b>

### 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>	m³	<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>	m³	<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>	m³	<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 <sup>2</sup> 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 <sup>2</sup>	660,05		
	A dedurre		-660,05		
	660,05				
	A sommare				
	-----				
	CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE P26-P27 1 * 660,05 P27-P28 1 * 660,05 P28-SPB 1 * 660,05		660,05		
			660,05		
			660,05		
	Totale	m <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup> 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		8,50		
			119,55		



## 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	
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	m <sup>2</sup>	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		
	1 * 660,05			660,05		
Totale	m <sup>2</sup>	1.320,10		21,38	28.223,74	
10410 BA.CZ.A.3 09.B	Acciaio 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						
5 * 33059,003			165.295,015			
Totale	kg	165.295,015		1,00	165.295,02	
10440 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			4,50			
in asse pila						
4 * 4,50			18,00			
Totale	m	22,50		255,89	5.757,53	
10450	Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre i 30 mm					

## 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
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
	<b>Totale VIA - Soletta di completamento Euro</b>				<b>373.151,46</b>

## 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 <sup>2</sup>					
	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 <sup>2</sup>		338,40		
	A dedurre			-338,40		
	338,40					
A sommare						
-----						
IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA						
5 * 338,40			1.692,00			
Totale	m <sup>2</sup>		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)		184,00 154,40		
	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)		184,00 154,40		
	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
	A dedurre 338,40 A sommare ----- IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm 5 * 338,40		-338,40		
	Totale	m <sup>2</sup>	1.692,00	3,84	6.497,28
10610 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		319,200		
	Totale	kg	319,200	2,18	695,86
10530 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		80,00 20,00		
	Totale parziale	m	100,00		
	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
10590 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		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 -----				

### 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		
<b>Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro</b>					<b>109.780,43</b>	

### 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 <sup>2</sup>	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 <sup>3</sup>	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
<b>Totale VIC - Interferenze Euro</b>					<b>18.455,84</b>



### 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 <b>115.296,750</b>	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 <sup>3</sup>	493,83 509,76 <b>1.003,59</b>	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 <b>567,00</b>	221,96	125.851,32
	<b>Totale VI2 - Pali o pozzi Euro</b>				<b>241.409,00</b>

### 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				
			30,75		
			30,75		
	Totale	m <sup>3</sup>	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				
			288,00		
			432,00		
	Totale	m <sup>3</sup>	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				
			720,00		
	Totale	m <sup>3</sup>	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				
			96,00		
			144,00		
	Totale	m <sup>2</sup>	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				
			31.680,000		
			60.480,000		
	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				
			2.730,91		
			-61,50		
			-720,00		
			-63,18		
			-20,68		
	Totale	m <sup>3</sup>	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				
			926,92		
			1.803,99		
	Totale	m <sup>3</sup>	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	m³	2.730,91	0,26	710,04
	<b>Totale VI3 - Fondazioni Euro</b>				<b>189.726,15</b>

### 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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
<b>Totale VI4 - Spalle Euro</b>					<b>94.629,61</b>

## 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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
	<b>Totale VI5 - Pile Euro</b>				<b>20.685,14</b>

### 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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
	<b>Totale VI6 - Pulvini Euro</b>				<b>16.842,50</b>

## 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	28.000,00 <hr/> <b>28.000,00</b>	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	2,00 <hr/> <b>2,00</b> <hr/> <b>4,00</b>	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	4,00 <hr/> <b>4,00</b>	14.224,00	56.896,00
<b>Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro</b>					<b>91.424,00</b>

### 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 PROVVISI	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	69,30	18,64	1.291,75
<b>Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro</b>					<b>13.270,66</b>

### 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 <sup>2</sup>	<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;"><b>Totale VI9 - Travi d'impalcato in acciaio Euro</b></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
					<b>624.503,55</b>

## 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 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 <sup>2</sup> 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 <sup>2</sup>	660,05		
	A dedurre			-660,05	
	660,05				
	A sommare				
	CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE SPA-P1 1 * 660,05 P1-P2 1 * 660,05		660,05 660,05		
	Totale	m <sup>2</sup>	1.320,10	18,53	24.461,45
10800 BA.CZ.A.3 09.B	Acciaio 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 <sup>3</sup> INCIDENZA ARMATURA PREDALLES 60kg/m <sup>3</sup> INCIDENZA ARMATURA VELETTA 20kg/m <sup>3</sup>				
	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			-33.059,003	
	33059,003				
	A sommare				
	CALCOLO ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE				

### 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	kg	66.118,006	1,00	66.118,01
			Totale		
		Totale	m	9,00	255,89
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))	m	1.035,00	1,62	3.353,40
			Totale		
		Totale	m	2.070,00	58,32
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))	m	27,00	58,32	8.608,03
			Totale		
		Totale	m	147,60	58,32
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	m			
			Totale		

### 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
	<b>Totale VIA - Soletta di completamento Euro</b>				<b>155.407,25</b>

## 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 <sup>2</sup>				
	Lunghezza Impalcato Lu=40m				
1 * 40	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 <sup>2</sup>	338,40		
A dedurre					
338,40			-338,40		
A sommare					
-----					
IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA					
2 * 338,40			676,80		
	Totale	m <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	-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 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=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
	<b>Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro</b>				<b>39.884,06</b>

## 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
	<b>Totale VI2 - Pali o pozzi Euro</b>				<b>1.032.340,09</b>

## 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>		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				
<b>Totale VI3 - Fondazioni Euro</b>					<b>245.484,03</b>

## 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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	
	<b>Totale VI5 - Pile Euro</b>				<b>79.686,89</b>	



### 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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
	<b>Totale VI6 - Pulvini Euro</b>				<b>44.666,67</b>

### 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				
	Totale	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				
	Totale	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				
	Totale	Cad	2,00	20.726,40	41.452,80
<b>Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro</b>					<b>64.564,80</b>

### 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 <sup>3</sup>	<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 <sup>3</sup>	<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 <sup>2</sup>	<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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	92,40	18,64	1.722,34
	<b>Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro</b>					<b>16.599,75</b>

### 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>-----</p> <p>CALCOLO GRIGLIATO IMPALCATI RETICOLARI</p> <p>1 * 124,63</p> <p style="text-align: right;">Totale</p>	m <sup>2</sup>	<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>-----</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
<b>Totale VI9 - Travi d'impalcato in acciaio Euro</b>					<b>453.476,91</b>

## 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 <sup>2</sup> 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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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/m <sup>3</sup> INCIDENZA ARMATURA PREDALLES 60kg/m <sup>3</sup> INCIDENZA ARMATURA VELETTA 20kg/m <sup>3</sup>				
	----- 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	255,89	2.303,01
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	1,62	3.353,40
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		
		Totale	m	58,32	956,45
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		
		Totale	m	0,17	641,24
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		3.772,00		



### COMPUTO METRICO ESTIMATIVO

C - LAVORI A CORPO

VI - Viadotti

**VI07 - VI07 - Singolo Binario**

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

**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
	<b>Totale VIA - Soletta di completamento Euro</b>				<b>97.699,36</b>

### 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 <sup>2</sup>				
	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 <sup>2</sup>		423,00	
	A dedurre				
	423,0			-423,00	
A sommare					
-----					
IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA					
1 * 423,0			423,00		
Totale	m <sup>2</sup>		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 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
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
59005 BA.PS.A.3 33.A	A dedurre 423,0 A sommare ----- IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm 1 * 423,0	m <sup>2</sup>	-423,00	3,84	1.624,32
	Totale		423,00 423,00		
11350 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		
11410 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		
58995 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		
58975 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		
	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		
<b>Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro</b>					<b>32.912,96</b>	

### 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
	<b>Totale VI2 - Pali o pozzi Euro</b>				<b>315.164,88</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 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 <sup>3</sup>	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		310,50		
	vedi quantità art BA.MT.A.3003.B 293,42		293,42		
	Totale	m <sup>3</sup>	603,92	0,26	157,02
	<b>Totale VI3 - Fondazioni Euro</b>				<b>98.488,99</b>



## 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	
	<b>Totale VI4 - Spalle Euro</b>				<b>94.207,90</b>	

### 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 PROVVISI	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  Totale	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  Totale	Cad	1,00  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  Totale	Cad	2,00 <hr/> 2,00	14.224,00	28.448,00
<b>Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro</b>					<b>45.712,00</b>

## 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>3</sup>	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		
	Totale	dm³	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	dm³	23,10	18,64	430,58	
<b>Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro</b>					<b>5.028,12</b>

### 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 <sup>2</sup>	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>	kg	130.521,600		
			5.220,864		
			135.742,464		
			-135.742,464		
			135.742,464		
			135.742,464	2,22	301.348,27
	<b>Totale VI9 - Travi d'impalcato in acciaio Euro</b>				<b>312.251,78</b>

### 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	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				
			169,36		
			17,24		
		m³	186,60		
				-186,60	
			186,60		
		m³	186,60	121,28	22.630,85
59125 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 2 * 7,24  Totale				
			7,24		
		m³	7,24		
				-7,24	
			14,48		
		m³	14,48	129,90	1.880,95
59145 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				
			193,84		
		m³	193,84	5,39	1.044,80
59155 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

**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
	<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<sup>2</sup> 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 P3-SPB 1 * 660,05</p> <p style="text-align: right;">Totale</p>				
		m <sup>2</sup>	8,50		
			119,55		
			356,66		
			175,34		
		m <sup>2</sup>	660,05		
			-660,05		
			660,05		
		m <sup>2</sup>	660,05	21,38	14.111,87
59135 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

**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		
	Totale	m	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))				
	Totale	m	690,00		
	Totale	m	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
	<b>Totale VIA - Soletta di completamento Euro</b>				<b>76.699,45</b>

## 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 <sup>2</sup>				
	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
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 <sup>2</sup>		338,40	
	A dedurre				
	338,40			-338,40	
A sommare					
-----					
IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA					
1 * 338,40			338,40		
Totale	m <sup>2</sup>		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 <sup>2</sup>	-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		
	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	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		
	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 "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)	Cad	26,66	16,14	430,29
	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
	<b>Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro</b>				<b>19.942,04</b>

## 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				
	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				
	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))				
	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				
	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				
	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				
	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				
	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 PROVVISTE	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
	<b>Totale VI2 - Pali o pozzi Euro</b>				<b>498.802,97</b>

### 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>3</sup>	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 $((521,82+134,56)/2) * 4,7$		1.300,87 1.550,41 1.542,49		
	Totale	m <sup>3</sup>	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		189,00 14,08		
	Totale	m <sup>3</sup>	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		189,00 14,08		
	Totale	m <sup>3</sup>	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		56,70 4,22		
	Totale	m <sup>3</sup>	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 $((1,00+4,00)/2) * 9,70 * 3,00$		357,04 72,75		
	Totale	m <sup>3</sup>	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		4.393,77 203,08 203,08 60,92		
	Totale	m <sup>3</sup>	4.860,85	0,26	1.263,82
	<b>Totale VI3 - Fondazioni Euro</b>				<b>292.170,53</b>

## 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				
	Totale	m <sup>3</sup>	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				
	Totale	m <sup>3</sup>	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				
	Totale	m <sup>2</sup>	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				
	Totale	m <sup>2</sup>	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				
	Totale	kg	28.274,400	1,00	28.274,40
	<b>Totale VI4 - Spalle Euro</b>				<b>63.976,11</b>

## 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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
	<b>Totale VI5 - Pile Euro</b>				<b>57.491,35</b>

## 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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
	<b>Totale VI6 - Pulvini Euro</b>				<b>51.636,86</b>

## 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  <div style="text-align: right;">Totale</div>	kN	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  <div style="text-align: right;">Totale</div>	Cad	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  <div style="text-align: right;">Totale</div>	Cad	4,00 <hr/> 4,00	9.900,00	39.600,00
<b>Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro</b>					<b>136.960,00</b>

## 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	m <sup>3</sup>	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	m <sup>3</sup>	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	m <sup>3</sup>	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	m <sup>3</sup>	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 cassetatura travi (perimetro x lunghezza travi $11.85m * 24.40$ ) = 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	m²	320,66		
	A dedurre 320,66 A sommare		-320,66		
	----- 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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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		
			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 <sup>3</sup>	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.C	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	161,70	18,64	3.014,09	
<b>Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro</b>					<b>200.221,40</b>

### 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>	m³	<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>	m³	<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>	m³	<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 <sup>2</sup> 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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup> 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 PROVVISIVE	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	m²	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	m²	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 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						
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))	m	810,00	1,62	5.248,80
	Totale		2.430,00 3.240,00		
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))	m	3,00 5,20 9,00 15,60	58,32	1.912,90
	Totale		32,80		
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))	m	540,00 936,00 1.620,00 2.808,00	0,17	1.003,68
	Totale		5.904,00		
57185 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

**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
	<b>Totale VIA - Soletta di completamento Euro</b>				<b>155.126,53</b>

## 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 <sup>2</sup>				
	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
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			100,00		
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 <sup>2</sup>		326,50	
	A dedurre				
	326,5			-326,50	
A sommare					
-----					
CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4					
4 * 326,5			1.306,00		
Totale	m <sup>2</sup>		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 <sup>2</sup>		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	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	
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		-517,000			
A sommare					
-----					
PARAPETTI PER IMPALCATO					
4 * 517		2.068,000			
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
	Sovrapprezzo alla voce quando anziché la verniciatura è richiesta la zincatura				
57215 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 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 "mexicano" 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
	<b>Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro</b>				<b>48.757,73</b>

## 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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup> , 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 <sup>2</sup>	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
	<b>Totale VI2 - Pali o pozzi Euro</b>				<b>392.293,50</b>

## 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 interrata - 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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
<b>Totale VI3 - Fondazioni Euro</b>					<b>327.330,04</b>

## 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		57,38 80,80 <b>Totale</b>		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		138,18 <b>Totale</b>	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		88,92 88,92 <b>Totale</b>	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		20,01 64,47 <b>Totale</b>	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		26.254,200 <b>Totale</b>	1,00	26.254,20	
<b>Totale VI5 - Pile Euro</b>					<b>47.536,66</b>	



## 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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
	<b>Totale VI6 - Pulvini Euro</b>				<b>34.424,58</b>

## 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	<p>Fornitura e posa in opera di apparecchi di appoggio di tipo multidirezionale in acciaio teflon, per ogni KN di carico nominale verticale</p> <p>APPOGGI MULTIDIREZIONALI DATI CARICO VERTICALE - V = 7100kN</p> <p>-----</p> <p>LATO MOBILE 1 * 1 * 7100</p> <p style="text-align: right;">Totale</p>	kN	7.100,00 <u>7.100,00</u>	0,46	3.266,00
1750 VAT.RS3E.A01.0 9.0012	<p>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"</p> <p>APPOGGI FISSI DATI CARICO VERTICALE - V = 7100kN CARICO ORIZZONTALE LONGITUDINALE - H = 4800kN</p> <p>-----</p> <p>LATO FISSO 1 * 1</p> <p style="text-align: right;">Totale</p>	Cad	1,00 <u>1,00</u>	14.535,00	14.535,00
57895 VAT.RS3E.A01.0 9.0013	<p>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"</p> <p>APPOGGI UNIDIREZIONALI-UT DATI CARICO VERTICALE - V = 7100kN CARICO ORIZZONTALE TRASVERSALE - Ht = 4800kN</p> <p>-----</p> <p>LATO FISSO 1 * 1</p> <p style="text-align: right;">Totale</p>	Cad	1,00 <u>1,00</u>	1.333,50	1.333,50
57905 VAT.RS3E.A01.0 9.0014	<p>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"</p> <p>APPOGGI UNIDIREZIONALI-UL DATI CARICO VERTICALE - V = 7100kN CARICO ORIZZONTALE TRASVERSALE - HI = 4800kN</p> <p>-----</p> <p>LATO MOBILE 1 * 1</p> <p style="text-align: right;">Totale</p>	Cad	1,00 <u>1,00</u>	15.240,00	15.240,00
<b>Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro</b>					<b>34.374,50</b>

### 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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	2.544,000 2.544,000	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 <sup>3</sup>	55,20 66,60 121,80	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	144,440 174,270 318,710	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 <sup>3</sup>	23,10 23,10 46,20	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 <sup>3</sup>	46,20 46,20	18,64 861,17
<b>Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro</b>					<b>9.156,31</b>

### 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 <sup>2</sup>	<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
	<b>Totale VI9 - Travi d'impalcato in acciaio Euro</b>				<b>1.787.832,53</b>

### 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
<b>Totale VIA - Soletta di completamento Euro</b>					<b>308.490,11</b>

### 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	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					
			10,00			
			-10,00			
			10,00			
	Totale	m <sup>3</sup>	10,00	129,90	1.299,00	
57785 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					
			10,00			
	Totale	m <sup>3</sup>	10,00	2,62	26,20	
57765 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					
			242,00			
			-242,00			
			242,00			
	Totale	m <sup>2</sup>	242,00	18,53	4.484,26	
57775 BA.CZ.A.3 09.B	Acciaio 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					
			200,000			
	Totale	kg	200,000	1,00	200,00	
57715 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

**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**

**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
	Totale	m	110,00	11,01	1.211,10
57745 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		110,00		
			-110,00		
			110,00		
	Totale	m	110,00	7,01	771,10
	<b>Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro</b>				<b>30.681,28</b>

## 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	<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>VIADOTTO VI08</p> <p>- Spalla B - incidenza 140 Kg/mc 9 * 32 * ((,75*,75*3,1416)) * 140</p> <p>- Pila 6 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 37 * ((,6*,6*3,1416)) * 160</p> <p>- Pila 7 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 37 * ((,6*,6*3,1416)) * 160</p> <p>- Pila 8 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 37 * ((,6*,6*3,1416)) * 160</p> <p>- Pila 9 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 37 * ((,6*,6*3,1416)) * 160</p> <p>- Pila 10 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 37 * ((,6*,6*3,1416)) * 160</p> <p>- Pila 11 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 37 * ((,6*,6*3,1416)) * 160</p> <p>- Pila 12 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 37 * ((,6*,6*3,1416)) * 160</p> <p>- Pila 13 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 37 * ((,6*,6*3,1416)) * 160</p> <p>- Pila 14 - incidenza 160 Kg/mc 9 * 35 * ((,6*,6*3,1416)) * 160</p>				
	Totale	kg	610.325,280	1,00	610.325,28
60865 BA.MT.C.0101.A	<p>Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi</p> <p>VIADOTTO VI08</p> <p>- Spalla B - 9 * 32 * ((,75*,75*3,1416))</p> <p>- Pila 6 - 9 * 37 * ((,6*,6*3,1416))</p> <p>- Pila 7 - 9 * 37 * ((,6*,6*3,1416))</p> <p>- Pila 8 - 9 * 37 * ((,6*,6*3,1416))</p> <p>- Pila 9 - 9 * 37 * ((,6*,6*3,1416))</p> <p>- Pila 10 - 9 * 37 * ((,6*,6*3,1416))</p> <p>- Pila 11 - 9 * 37 * ((,6*,6*3,1416))</p> <p>- Pila 12 - 9 * 37 * ((,6*,6*3,1416))</p> <p>- Pila 13 - 9 * 37 * ((,6*,6*3,1416))</p> <p>- Pila 14 - 9 * 35 * ((,6*,6*3,1416))</p>				
	Totale	m³	3.876,03	0,26	1.007,77
52900 BA.PD.A.3 05.C	<p>Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro, del diametro non inferiore a 1200 mm</p> <p>VIADOTTO VI08</p> <p>- Pila 6 9 * 37</p> <p>- Pila 7 9 * 37</p> <p>- Pila 8 9 * 37</p> <p>- Pila 9 9 * 37</p> <p>- Pila 10 9 * 37</p> <p>- Pila 11 9 * 37</p> <p>- Pila 12 9 * 37</p> <p>- Pila 13 9 * 37</p> <p>- Pila 14 9 * 35</p>				
	Totale	m	2.979,00	160,63	478.516,77
52830 BA.PD.A.3 05.D	<p>Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm2, scavati per il sostegno del foro, del diametro non inferiore a 1500 mm</p> <p>VIADOTTO VI08</p> <p>- Spalla B pali 9 * 32</p>				
	Totale	m	288,00	221,96	63.924,48
<b>Totale VI2 - Pali o pozzi Euro</b>					<b>1.153.774,30</b>

## 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 simili  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 <sup>2</sup>	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 PROVVISTE	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	
<b>Totale VI3 - Fondazioni Euro</b>					<b>682.128,31</b>

## 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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
<b>Totale VI4 - Spalle Euro</b>					<b>84.592,38</b>	

## 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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	
	<b>Totale VI5 - Pile Euro</b>				<b>302.110,31</b>

## 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	m³	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	m³	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	m²	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
	<b>Totale VI6 - Pulvini Euro</b>				<b>154.910,59</b>

## 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		50.000,00		
	Totale	kN	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		20,00		
	Totale	Cad	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		10,00		
	Totale	Cad	10,00	9.900,00	99.000,00
<b>Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro</b>					<b>342.400,00</b>

### 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	5,88		
	A dedurre				
	5,88			-5,88	
	A sommare				
	-----				
	CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI PER PILA				
	da pila 6 a pila 14 9 * 5,88				
	Totale	m <sup>3</sup>	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 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 <sup>3</sup>	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	m <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	4,55		
	----- Totale generale	m <sup>3</sup>	36,87		
	a dedurre il calcolo -36,87		-36,87		
	----- CALCOLO TRAVI PER IMPALCATO $(2*10) * 36,87$		737,40		
	Totale	m <sup>3</sup>	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	m <sup>3</sup>	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	m <sup>3</sup>	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	m <sup>3</sup>	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	m <sup>2</sup>	320,66		
	A dedurre 320,66		-320,66		
	A sommare				
	----- 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
	2 * 320,66		641,32		
	Totale	m <sup>2</sup>	641,32	16,40	10.517,65
57385 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		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 <sup>2</sup>	9,89	16,40	162,20
57345 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		
	31,52				
	Totale parziale	m <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 PROVVISTE	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 PROVVISI	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)	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)	kg	4.522,600	2,12	17.045,18
	Totale		8.040,180		
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	12,60	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		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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	438,90	18,64	8.181,10
<b>Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro</b>					<b>518.794,83</b>

### 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  A dedurre 94,86 A sommare ----- CALCOLO GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES 10 * 94,86				
	Totale parziale	m³	85,56 9,30 94,86		
				-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  A dedurre 4,51 A sommare ----- CALCOLO VELETTE 10 * 4,51				
	Totale parziale	m³	4,51 4,51		
				-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 <sup>2</sup> 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 <sup>2</sup>		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 <sup>2</sup>		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 <sup>2</sup> 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 <sup>2</sup>		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	m <sup>2</sup>	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				
	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))		5,20		
Totale	m	46,80			
Totale	m	82,00	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 PROVVISI	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		97,00			
	<b>Totale VIA - Soletta di completamento Euro</b>					<b>367.269,46</b>

### 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 <sup>2</sup>				
	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 <sup>2</sup>		326,50	
	A dedurre				
	326,5			-326,50	
A sommare					
-----					
CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4					
10 * 326,5			3.265,00		
Totale	m <sup>2</sup>		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 <sup>2</sup>		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	<p>diametro esterno 250 mm.</p> <p>TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250</p> <p>-----</p> <p>DATI</p> <p>1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI</p> <p>Lunghezza Impalcato Lu=25m</p> <p>SOTTO SOLETTA - DN250 2 * 25</p> <p>DISCENDENTE SULLE PILE - DN250 2 * 10</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre</p> <p>70</p> <p>A sommare</p> <p>-----</p> <p>TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250</p> <p>10 * 70</p> <p style="text-align: right;">Totale</p>	m	<p>50,00</p> <p>20,00</p> <p>70,00</p> <p>-70,00</p> <p>700,00</p> <p>700,00</p>	25,65	17.955,00
6510 OM.ME.C.3 25.A	<p>Fornitura e posa in opera di scala in ferro</p> <p>ISPEZIONABILITA' SU PULVINO</p> <p>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</p> <p>(2*3) * 180 * 3,10</p> <p style="text-align: right;">Totale</p>	kg	<p>3.348,000</p> <p>3.348,000</p>	3,98	13.325,04
6520 OM.ME.C.3 25.B	<p>Sovrapprezzo alla voce quando anziché la verniciatura è richiesta la zincatura</p> <p>ISPEZIONABILITA' SU PULVINO</p> <p>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</p> <p>(2*3) * 180 * 3,10</p> <p style="text-align: right;">Totale</p>	kg	<p>3.348,000</p> <p>3.348,000</p>	0,22	736,56
57635 SS.CE.C.3102.B	<p>Fornitura e posa in opera in corrispondenza dei muretti paraballast di tubo 140x140 sp. 3 mm provvisto di griglia e rete in acciaio keller.</p> <p>TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT</p> <p>-----</p> <p>DATI</p> <p>1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m</p> <p>Lunghezza Impalcato Lu=25m</p> <p>2 * (25/3)</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre</p> <p>16,66</p> <p>A sommare</p> <p>-----</p> <p>TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT</p> <p>10 * 16,66</p> <p style="text-align: right;">Totale</p>	Cad	<p>16,66</p> <p>16,66</p> <p>-16,66</p> <p>166,60</p> <p>166,60</p>	16,14	2.688,92
57595 VAT.RS3E.A01.0 9.0017	<p>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 "mессicano" per innesto del pluviale</p> <p>PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA</p> <p>-----</p>				

### 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
	<b>Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro</b>				<b>124.411,86</b>

### 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		

## 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 <sup>2</sup>	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 <sup>3</sup>	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
	<b>Totale VI2 - Pali o pozzi Euro</b>				<b>1.605.706,71</b>

## 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 30,75		
	Totale	m <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	10.413,99	0,26	2.707,64
	<b>Totale VI3 - Fondazioni Euro</b>				<b>876.334,44</b>

## 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	<p>Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2</p> <p>VIADOTTO VI09</p> <p>SPALLA A</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>- muro frontale 9,70 * 1,2 * 4,5</li> <li>- ringrosso muro frontale area da dwg 11,15 * 4,5</li> <li>- muri d'ala 2 * 6,65 * 1,2 * 4,5</li> <li>2 * 6,65 * ,8 * (9,47-4,5)</li> <li>- soletta di ripartizione 6,65 * 9,7 * ,5</li> <li>- paraghiaia 9,70 * 0,50 * 2,52</li> <li>- ringrosso paraghiaia (area da sez. dwg) 9,7 * ,51</li> <li>2 * 6,65 * ,17</li> </ul> <p>SPALLA B</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>- muro frontale 9,70 * 1,2 * 5</li> <li>- ringrosso muro frontale area da dwg 11,15 * 5</li> <li>- muri d'ala 2 * 6,65 * 1,2 * 5</li> <li>2 * 6,65 * ,8 * (7,71-5)</li> <li>- soletta di ripartizione 6,65 * 9,7 * ,5</li> <li>- paraghiaia 9,70 * 0,50 * 2,52</li> <li>- ringrosso paraghiaia (area da sez. dwg) 9,7 * ,51</li> <li>2 * 6,65 * ,17</li> </ul> <p style="text-align: right;">Totale</p>	m <sup>3</sup>	553,20	121,28	67.092,10					
53350 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>VIADOTTO VI09</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>- quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 553,2</li> </ul> <p style="text-align: right;">Totale</p>	m <sup>3</sup>	553,20	5,39	2.981,75					
53370 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>VIADOTTO VI09</p> <p>SPALLA A</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>- muro frontale 2 * (9,7+1,2) * 4</li> <li>- ringrosso muro frontale perim. da dwg 9,56 * 4</li> <li>- muri d'ala (2*2) * (6,65+1,2) * 4</li> </ul> <p>SPALLA B</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>- muro frontale 2 * (9,7+1,2) * 4</li> <li>- ringrosso muro frontale perimda dwg 9,56 * 4</li> <li>- muri d'ala (2*2) * (6,65+1,2) * 4</li> </ul> <p style="text-align: right;">Totale</p>	m <sup>2</sup>	502,08	13,46	6.758,00					
53380 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>VIADOTTO VI09</p> <p>SPALLA A</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>- muro frontale 2 * (9,7+1,2) * ,5</li> <li>- ringrosso muro frontale perim. da dwg 9,56 * ,5</li> <li>- muri d'ala (2*2) * (6,65+1,2) * ,5</li> <li>(2*2) * (6,65+,8) * (9,47-4,5)</li> <li>- soletta di ripartizione 2 * (6,65+9,7) * ,5</li> <li>- paraghiaia 2 * (9,7+,5) * 2,52</li> <li>- ringrosso paraghiaia perim.da sez. dwg) 1,85 * ,51</li> <li>2 * 2,85 * ,17</li> </ul>		10,90	4,78	15,70	148,11	16,35	51,41	0,94	0,97



### 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
	<b>Totale VI4 - Spalle Euro</b>				<b>150.798,39</b>

### 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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
	<b>Totale VI5 - Pile Euro</b>				<b>241.759,07</b>

### 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		53,44		
	- Pila 2 26,72 * 2		53,44		
	- Pila 3 26,72 * 2		53,44		
	- Pila 4 26,72 * 2		53,44		
	- Pila 5 26,72 * 2		53,44		
	- Pila 6 26,72 * 2		53,44		
	- Pila 7 26,72 * 2		53,44		
	- Pila 8 26,72 * 2		53,44		
	- Pila 9 26,72 * 2		53,44		
- Pila 10 26,72 * 2		53,44			
	Totale	m <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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		44,46		
	- Pila 2 22,23 * 2		44,46		
	- Pila 3 22,23 * 2		44,46		
	- Pila 4 22,23 * 2		44,46		
	- Pila 5 22,23 * 2		44,46		
	- Pila 6 22,23 * 2		44,46		
	- Pila 7 22,23 * 2		44,46		
	- Pila 8 22,23 * 2		44,46		
	- Pila 9 22,23 * 2		44,46		
- Pila 10 22,23 * 2		44,46			
	Totale	m <sup>2</sup>	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
<b>Totale VI6 - Pulvini Euro</b>					<b>172.122,89</b>

### 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
<b>Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro</b>					<b>376.640,00</b>

## 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		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 <sup>3</sup>	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		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 <sup>3</sup>	5,88		
A dedurre						
5,88			-5,88			
A sommare						
-----						
CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI PER PILA						
10 * 5,88			58,80			
Totale		m <sup>3</sup>	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					
	CASSONCIONE FERROVIARIO IN C.A.P.					
	-----					
	DATI GENERALI					
	H.trave=2.10m					
	L.trave=24.40m					
	AREA = 1.09 m <sup>2</sup> /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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	3,08 <span style="color: red;">-0,53</span> 2,20 <span style="color: red;">-0,20</span>  4,55		
	----- Totale generale	m <sup>3</sup>	36,87		
	a dedurre il calcolo -36,87		<span style="color: red;">-36,87</span>		
	----- CALCOLO TRAVI PER IMPALCATO $(2*11) * 36,87$  Totale	m <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	289,14 31,52  320,66		
	A dedurre		<span style="color: red;">-320,66</span>		
	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 <sup>2</sup>	1.923,96	16,40	31.552,94
6670 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 <sup>2</sup>	19,78	16,40	324,39
6710 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 <sup>2</sup>	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 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		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 <sup>2</sup>	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		129.782,400		
	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		1.137,000		
			1.137,000		
	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		17.640,000		
	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))		43.639,200		
	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		
	Fornitura e posa in opera di malte reoplastiche	kg	8.844,198		
6730 BA.OP.A.3 06.A	INGHISAGGIO	Totale		0,80	1.042,56
	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				
	Fornitura e posa in opera dei dispositivi di ancoraggio dei ritegni antisismici	dm <sup>3</sup>	1.303,20		
6750 BA.OP.A.3 07.A	LAMIERINO ACCIAIO ZINCATO PER RITEGNO	Totale		3,91	13.210,48
	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				
	Fornitura e posa in opera di cuscinetti di appoggio elastomerici armati	kg	3.378,640		
6750 BA.OP.A.3 07.A	CUSCINETTI NEOPRENE ARMATO	Totale		3,91	13.210,48
	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	508,20	18,64	9.472,85	
	<b>Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro</b>					<b>572.323,14</b>

## 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			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						
11 * 94,86			1.043,46			
Totale		m³	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			4,51		
	Totale parziale		m³	4,51		
	A dedurre					
4,51			-4,51			
A sommare						
-----						
CALCOLO VELETTE						
11 * 4,51			49,61			
Totale		m³	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		1.093,07			
Totale		m³	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 PROVVISIVE	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 <sup>2</sup> 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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup> 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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 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				
	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 PROVVISIVE	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
<b>Totale VIA - Soletta di completamento Euro</b>					<b>397.156,83</b>

### 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 <sup>2</sup>				
	Lunghezza Impalcato Lu=25m				
	1 * 25			25,00	
	Totale parziale	m		25,00	
	A dedurre				
	25			-25,00	
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 <sup>2</sup>		326,50	
	A dedurre				
	326,5			-326,50	
A sommare					
-----					
CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4					
11 * 326,5			3.591,50		
Totale	m <sup>2</sup>		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 <sup>2</sup>		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	<p>diametro esterno 250 mm.</p> <p>TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250</p> <p>-----</p> <p>DATI</p> <p>1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI</p> <p>Lunghezza Impalcato Lu=25m</p> <p>SOTTO SOLETTA - DN250 2 * 25</p> <p>DISCENDENTE SULLE PILE - DN250 2 * 10</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre</p> <p>70</p> <p>A sommare</p> <p>-----</p> <p>TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250</p> <p>11 * 70</p> <p style="text-align: right;">Totale</p>	m	<p>50,00</p> <p>20,00</p> <p>70,00</p> <p>-70,00</p> <p>770,00</p> <p>770,00</p>	25,65	19.750,50
6960 OM.ME.C.3 25.A	<p>Fornitura e posa in opera di scala in ferro</p> <p>ISPEZIONABILITA' SU PULVINO</p> <p>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</p> <p>(2*4) * 180 * 3,10</p> <p style="text-align: right;">Totale</p>	kg	<p>4.464,000</p> <p>4.464,000</p>	3,98	17.766,72
6970 OM.ME.C.3 25.B	<p>Sovrapprezzo alla voce quando anziché la verniciatura è richiesta la zincatura</p> <p>ISPEZIONABILITA' SU PULVINO</p> <p>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</p> <p>(2*4) * 180 * 3,10</p> <p style="text-align: right;">Totale</p>	kg	<p>4.464,000</p> <p>4.464,000</p>	0,22	982,08
6930 SS.CE.C.3102.B	<p>Fornitura e posa in opera in corrispondenza dei muretti paraballast di tubo 140x140 sp. 3 mm provvisto di griglia e rete in acciaio keller.</p> <p>TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT</p> <p>-----</p> <p>DATI</p> <p>1 PER LATO D' IMPALCATO OGNI 3m</p> <p>Lunghezza Impalcato Lu=25m</p> <p>2 * (25/3)</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre</p> <p>16,66</p> <p>A sommare</p> <p>-----</p> <p>TUBO QUADRO 140X140 INTEGRATO NEL MURETTO PARABALLSAT</p> <p>11 * 16,66</p> <p style="text-align: right;">Totale</p>	Cad	<p>16,66</p> <p>16,66</p> <p>-16,66</p> <p>183,26</p> <p>183,26</p>	16,14	2.957,82
6890 VAT.RS3E.A01.0 9.0017	<p>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</p> <p>PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA</p> <p>-----</p>				

### 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
	<b>Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro</b>				<b>140.458,21</b>

### 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
	<b>Totale VI2 - Pali o pozzi Euro</b>				<b>140.391,42</b>

## 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 -41,91 -396,00 -47,85		
	Totale	m <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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		515,97 102,75		
	Totale	m <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	1.438,88	0,26	374,11
<b>Totale VI3 - Fondazioni Euro</b>					<b>126.930,50</b>

## 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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
<b>Totale VI4 - Spalle Euro</b>					<b>65.164,39</b>



### 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				
	Totale	kN	24.000,00 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 "impalcati 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
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 "impalcati 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
<b>Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro</b>					<b>47.518,40</b>

## 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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup> /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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	4,55				
Totale generale	m <sup>3</sup>	34,28				
a dedurre il calcolo -34,28			-34,28			
----- CALCOLO TRAVI PER IMPALCATO (4*1) * 34,28			137,12			
Totale	m <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	289,14	16,40	21.035,30
	Totale parziale		320,66		
	A dedurre		-320,66		
	A sommare				
	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 <sup>2</sup>	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		
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. ARMATURE BAGGIOLI E RITEGNI SPALLA - INCIDENZA 300kg/m3	kg		1,00	21.939,20
	SPALLA "A"				

### 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	kg	2.373,000	1,00	2.373,00
	Totale		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))	kg	7.934,400	1,97	15.630,77
	Totale		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))	kg	904,520	2,12	3.409,04
	Totale		1.608,036		
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)	dm <sup>3</sup>	12,60	0,80	34,08
	Totale		42,60		
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)	kg	32,970	3,91	374,46
	Totale		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)	kg	11,55		
	Totale		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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	23,10	18,64	430,58
	<b>Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro</b>				<b>89.004,73</b>

## 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 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
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  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
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  Totale	m³	136,35 136,35	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	m <sup>2</sup>	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	m <sup>2</sup>	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
	<b>Totale VIA - Soletta di completamento Euro</b>				<b>48.935,05</b>

## 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 <sup>2</sup>				
	Lunghezza Impalcato Lu=25m				
	2 * 25			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
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 <sup>2</sup>		527,50	
	A dedurre				
	527,50			-527,50	
A sommare					
-----					
CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4					
1 * 527,50			527,50		
Totale	m <sup>2</sup>		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 <sup>2</sup>		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
<b>Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro</b>					<b>16.042,89</b>

## 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	m³	5,82 5,82 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	m³	18,62 18,62 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	m³	18,62 18,62 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	m²	46,56 46,56 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 39.137,280 254.691,840	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 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 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	m³	1.359,36 614,40 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/mm <sup>2</sup> , 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	55,88	171.663,36
			1.536,00		
			3.072,00		
			Totale		
31280 BA.PD.A.3 05.D	Pali in conglomerato cementizio, classe di resistenza C25/30 N/mm <sup>2</sup> , scavati per il sostegno del foro, del diametro non inferiore a 1500 mm  PILA 1 12 * 32 PILA 2 12 * 32		384,00	221,96	170.465,28
			384,00		
			768,00		
			Totale		
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	41,11	130.236,48
			1.584,00		
			3.168,00		
			Totale		
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	1,80	42.841,66
			8.215,000		
			2.603,600		
			2.603,600		
			21.637,200		
			2.163,720		
			23.800,920		
			23.800,920		
			Totale parziale		
			10% per pezzi speciali, saldature, bullonature etc etc (10%) * 21637,20		
Totale generale					
Totale					
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	0,99	23.562,91
			23.800,920		
			Totale		
			Totale VI2 - Pali o pozzi Euro		
					<b>804.575,74</b>

## 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 interrato 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 interrato -1 * 112  Totale	m <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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	m <sup>3</sup>	2.532,50	0,26	658,45
	<b>Totale VI3 - Fondazioni Euro</b>				<b>314.543,14</b>



### 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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
<b>Totale VI5 - Pile Euro</b>					<b>32.068,05</b>

## 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		
			<b>Totale VI6 - Pulvini Euro</b>					<b>113.561,63</b>

### 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  Totale	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 "impalcati 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
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 "impalcati 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  Totale	Cad	4,00 <hr/> 4,00	14.224,00	56.896,00
<b>Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro</b>					<b>88.784,00</b>

## 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	92,40	18,64	1.722,34
	Totale		92,40		
<b>Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro</b>					<b>19.087,61</b>

### 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>	m <sup>2</sup>	<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
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>	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
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>	kg	<p>233.307,360</p> <p>233.307,360</p>	0,15	34.996,10
<b>Totale VI9 - Travi d'impalcato in acciaio Euro</b>					<b>585.647,87</b>

## 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			229,14			
PREDALLES						
1 * 39,85 * (2,30+2,10+2,10+2,10+2,30) * 0,05			21,72			
Totale parziale		m³	250,86			
A dedurre						
250,86			-250,86			
A sommare						
-----						
CALCOLO GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE						
1 * 250,86			250,86			
Totale		m³	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			7,24		
	Totale parziale		m³	7,24		
	A dedurre					
7,24			-7,24			
A sommare						
-----						
VELETTE						
1 * 7,24			7,24			
Totale		m³	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			258,10		
Totale		m³	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 <sup>2</sup> 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 <sup>2</sup>		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 <sup>2</sup>		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 <sup>3</sup> INCIDENZA ARMATURA PREDALLES 60kg/m <sup>3</sup> INCIDENZA ARMATURA VELETTA 20kg/m <sup>3</sup>					
	-----					
	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
	<b>Totale VIA - Soletta di completamento Euro</b>				<b>108.858,50</b>

### 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 <sup>2</sup>				
	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 <sup>2</sup>		504,00	
	A dedurre				
	504,0			-504,00	
A sommare					
-----					
IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA					
1 * 504,0			504,00		
Totale	m <sup>2</sup>		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 <sup>2</sup>	-540,00  540,00 504,00		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	
<b>Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro</b>					<b>29.979,94</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)**

**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
	<b>Totale VI2 - Pali o pozzi Euro</b>				<b>140.391,42</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)**

**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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	102,75		
	Totale	m <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	1.746,84	0,26	454,18
	<b>Totale VI3 - Fondazioni Euro</b>				<b>125.117,75</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)**

**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	m <sup>3</sup>	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	m <sup>3</sup>	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	m <sup>2</sup>	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	m <sup>2</sup>	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
	<b>Totale VI4 - Spalle Euro</b>				<b>53.768,91</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)**

**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
<b>Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro</b>					<b>47.518,40</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 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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup> /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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	4,55				
-----						
Totale generale	m <sup>3</sup>	34,28				
a dedurre il calcolo -34,28		-34,28				
-----						
CALCOLO TRAVI PER IMPALCATO						
(4*1) * 34,28		137,12				
Totale	m <sup>3</sup>	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	m <sup>3</sup>	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	m <sup>3</sup>	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	m <sup>2</sup>	289,14	16,40	21.035,30
	Totale parziale		320,66		
	A dedurre		-320,66		
	A sommare				
2740 BA.CZ.A.3 05.B	CALCOLO CASSERO TRAVI IN C.A.P. PER IMPALCATO P2-SPB 4 * 320,66	m <sup>2</sup>	1.282,64	16,40	21.035,30
	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	m <sup>2</sup>	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		
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. ARMATURE BAGGIOLI E RITEGNI SPALLA - INCIDENZA 300kg/m3	kg		1,00	21.939,20
	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 PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO	
2670 BA.CZ.A.3 11.A	7,91 * 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)  ----- (4*1) * ((72*1,102*25))	Totale	kg	2.373,000 2.373,000	1,00	2.373,00
		Totale	kg	7.934,400 7.934,400	1,97	15.630,77
2680 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)  ----- (4*1) * (4*(9*1,102*5,70)) (4*1) * (4*(7*1,102*5,70))	Totale	kg	904,520 703,516 1.608,036	2,12	3.409,04
		Totale	kg	1.608,036	2,12	3.409,04
2810 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 <sup>3</sup>	12,60 30,00 42,60	0,80	34,08
		Totale	dm <sup>3</sup>	42,60	0,80	34,08
2800 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
		Totale	kg	95,770	3,91	374,46
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)	Totale	kg	11,55 11,55		
		Totale	kg	11,55 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	23,10	18,64	430,58
	<b>Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro</b>				<b>89.004,73</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)**

**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			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	
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			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	
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			136,35		
Totale		m³	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 PROVVISIVE	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 <sup>2</sup> 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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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/m <sup>3</sup> INCIDENZA ARMATURA PREDALLES 60kg/m <sup>3</sup> INCIDENZA ARMATURA VELETTA 20kg/m <sup>3</sup>				
	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
	<b>Totale VIA - Soletta di completamento Euro</b>				<b>49.898,64</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)**

**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 <sup>2</sup>					
	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 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 = 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 <sup>2</sup>		527,50		
	A dedurre			-527,50		
	A sommare					
-----						
CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4						
1 * 527,50			527,50			
Totale	m <sup>2</sup>		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 <sup>2</sup>		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
	<b>Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro</b>				<b>16.042,89</b>

### 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
	<b>Totale VI2 - Pali o pozzi Euro</b>				<b>613.818,80</b>

## 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	m³	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	m³	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	m³	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	m²	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 interrante				
	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 interrante -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 PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Totale	m <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	8.116,54	0,26	2.110,30
	<b>Totale VI3 - Fondazioni Euro</b>				<b>502.560,96</b>



## 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		m <sup>3</sup>	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		m <sup>3</sup>	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		m <sup>2</sup>	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 PROVVISI	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
	<b>Totale VI4 - Spalle Euro</b>				<b>166.832,96</b>

### 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	m <sup>3</sup>	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	m <sup>3</sup>	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	m <sup>2</sup>	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	m <sup>2</sup>	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
<b>Totale VI5 - Pile Euro</b>					<b>63.466,63</b>

### 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 <sup>3</sup>	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				
	Totale	m <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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				
	Totale	kg	30.385,800	1,00	30.385,80
	<b>Totale VI6 - Pulvini Euro</b>				<b>55.190,34</b>

## 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 "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  <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 "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  <div style="text-align: right;">Totale</div>	Cad	4,00 <hr/> 4,00	9.900,00	39.600,00
<b>Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro</b>					<b>136.960,00</b>

## 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	<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>SPALLA "B"</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>SPALLA "B"</p> <p>2 * 1,20 * 0,65 * 0,70</p> <p style="text-align: right;">Totale</p>		2,70		
			2,70		
			1,09		
			1,09		
		m <sup>3</sup>	7,58	121,28	919,30
5900 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 style="border-top: 1px dashed black;"/> <p>CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI PER PILA</p> <p>3 * 5,88</p> <p style="text-align: right;">Totale</p>		1,60		
			2,80		
			1,48		
		m <sup>3</sup>	5,88		
			-5,88		
			17,64		
		m <sup>3</sup>	17,64	121,28	2.139,38
5790 BA.CZ.A.3 02.I	<p>Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C45/55 N/mm2</p> <p>CASSONCIONE FERROVIARIO IN C.A.P.</p> <hr style="border-top: 1px dashed black;"/> <p>DATI GENERALI</p> <p>H.trave=2.10m</p> <p>L.trave=24.40m</p> <p>AREA = 1.09 m<sup>2</sup>/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 style="border-top: 1px dashed black;"/> <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>		7,94		
			15,91		
			1,20		
			0,94		
			0,89		
		m <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	3,08 <span style="color: red;">-0,53</span> 2,20 <span style="color: red;">-0,20</span>  4,55		
	----- Totale generale	m <sup>3</sup>	36,87		
	a dedurre il calcolo -36,87		<span style="color: red;">-36,87</span>		
	----- CALCOLO TRAVI PER IMPALCATO $(2*4) * 36,87$  Totale	m <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	289,14 31,52  320,66		
	A dedurre		<span style="color: red;">-320,66</span>		

## 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	m²	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	m²	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	m²	14,88		
	A dedurre				
	14,88		-14,88		
	A sommare				
	-----				
	CALCOLO CASSERO BAGGIOLI E RITEGNI				
	P3				
	1 * 14,88		14,88		
	Totale	m²	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 cassetatura 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 PROVVISI	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	m <sup>2</sup>	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	m <sup>2</sup>	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	m <sup>2</sup>	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	m <sup>2</sup>	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		3.216,072		
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)	dm³	12,60	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	184,80	18,64	3.444,67
	<b>Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro</b>				<b>205.704,61</b>

### 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  A dedurre 94,86 A sommare ----- CALCOLO GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES 4 * 94,86				
	Totale parziale	m³	85,56 9,30 94,86		
	Totale	m³	379,44 379,44	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  A dedurre 4,51 A sommare ----- VELETTE 4 * 4,51				
	Totale parziale	m³	4,51 4,51		
	Totale	m³	18,04 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				
	Totale	m³	397,48 397,48	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 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 P2-P3 1 * 381,38 P3-SPB 1 * 381,38		381,38 381,38 381,38 381,38		
	Totale	m²	1.525,52	18,53	28.267,89
6040 BA.CZ.A.3 09.B	Acciaio 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	

### 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  Fornitura e posa in opera di coprigiunto trasver sale impermeabile e dielettrico, per escursioni orizzontali fino a 30 mm	Totale	50.506,292	1,00	50.506,29
			kg		
6090 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 in asse pila 3 * 4,50  Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre i 30 mm	Totale	9,00	255,89	5.757,53
			m		
6100 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)) in asse pila 3 * 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	22,50	1,62	6.561,00
			m		
6110 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))  in asse pila muretti paraballast (2*3) * 1,50 camminamenti+cordoli (2*3) * ((1,78+0,82))  Sovrapprezzo per ogni millimetro in più di escursione orizzontale oltre 30 mm	Totale	4.050,00	58,32	2.391,12
			m		

### 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 PROVVISTE	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	
	<b>Totale VIA - Soletta di completamento Euro</b>					<b>147.885,39</b>

## 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 <sup>2</sup> Lunghezza Impalcato Lu=25m 1 * 25			25,00		
	Totale parziale	m	25,00			
	A dedurre 25			-25,00		
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			
					31,15	3.115,00
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 Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 25 * (1,93+1,93)			230,00		
	Totale parziale	m <sup>2</sup>	326,50			
	A dedurre 326,5			-326,50		
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 Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 25 * (1,93+1,93)			115,00		
	Totale parziale	m <sup>2</sup>	211,50			
	A dedurre 211,50			-211,50		
				14,20	1.420,00	
				10,45	13.647,70	



### 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
	<b>Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro</b>				<b>48.787,02</b>

## 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
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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>3</sup>	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	
	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	
	54235 BA.MT.C.0101.A	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 PROVVISTE	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>3</sup>	10.447,00	5,84	61.010,48
	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> <p style="text-align: right;">Totale</p>				
			92,50		
			454,79		
			95,00		
			372,08		
		Totale	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> <p style="text-align: right;">Totale</p>				
			13.117,50		
			715,00		
			825,00		
			-23,50		
		Totale	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&lt;H&lt;=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 <sup>2</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	3.246,86		
	Totale	m <sup>3</sup>	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.				
	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	
54345	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
	<b>Totale VIC - Interferenze Euro</b>				<b>1.998.827,63</b>

## 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				80,31	1.214,29
				5,04		
				5,04		
				5,04		
			Totale	15,12		
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				109,75	5.307,51
				16,12		
				16,12		
				16,12		
			Totale	48,36		
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				5,39	260,66
				48,36		
			Totale	48,36		
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				10,09	1.220,18
				40,31		
				40,31		
				40,31		
			Totale	120,93		
32750 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.  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		
				72.358,650		
				72.358,650		
				72.358,650		
				72.358,650		
				72.358,650		
				72.358,650		
				72.358,650		
				72.358,650		
				72.358,650		
				72.358,650		
				72.358,650		
				72.358,650		
				72.358,650		
				72.358,650		
				72.358,650		
				72.358,650		
				72.358,650		
				72.358,650		
				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 PROVVISTE	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 PILA 2 100 * 50,39 * ,8 * ,4 PILA 23 100 * 50,39 * ,8 * ,4		1.612,480 1.612,480 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) vedi quantità art BA.PD.A.3 03.B 4032 * (0,25^2*3,1416)		15.372,45 806,40		
	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 P3 (21*4) * 15 P23 (21*4) * 18		1.260,00 1.260,00 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 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 PILA 10 9 * 35 PILA 11 9 * 35 PILA 12 9 * 35		180,00 315,00 315,00 315,00 315,00 315,00 315,00 315,00 315,00 315,00 315,00 315,00 315,00		

## 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 <sup>3</sup>	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
	<b>Totale VI2 - Pali o pozzi Euro</b>				<b>5.310.123,17</b>

## 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 PROVVISI	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 interrante quantità art BA.CZ.A.3 01.A -1 * 861 quantità art BA.CZ.A.3 01.E -1 * 11952 a dedurre volume elevazioni interrante -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 PROVVISTE	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	7.467,93	5,14	38.385,16
32794 BA.MT.A.3003.D	Scavo a sezione obbligatoria 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	11.781,00	38,15	449.445,15
	<b>Totale VI3 - Fondazioni Euro</b>				<b>3.796.696,80</b>

## 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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
	<b>Totale VI4 - Spalle Euro</b>				<b>58.738,73</b>

## 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
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
	<b>Totale VI5 - Pile Euro</b>				<b>1.626.815,10</b>

## 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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
	<b>Totale VI6 - Pulvini Euro</b>				<b>669.804,08</b>

## 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  <span style="float: right;">Totale</span>	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 "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 * 28 LATO MOBILE (n° app. x n° imp.) 1 * 28  <span style="float: right;">Totale</span>	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 "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 * 28  <span style="float: right;">Totale</span>	Cad	56,00 <hr/> 56,00	14.224,00	796.544,00
<b>Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro</b>					<b>1.279.936,00</b>

## 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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		
	Totale parziale	m <sup>2</sup>	11,51		
	A dedurre		11,51	-11,51	
	A sommare				
	-----				
	CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI P1 e P2 2 * 11,51		23,02		
	Totale	m <sup>2</sup>	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		
	Totale parziale	m <sup>2</sup>	11,51		
	A dedurre		11,51	-11,51	
	A sommare				
	-----				
	CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI P3 a P8 6 * 11,51		69,06		
	Totale	m <sup>2</sup>	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.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		
	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	1.270,50	18,64	23.682,12
<b>Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro</b>					<b>229.411,86</b>



### 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 <sup>2</sup>	<p>99,63</p> <p>99,63</p> <p style="color: red;">-99,63</p> <p>2.789,64</p> <p>2.789,64</p>	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;"><b>Totale VI9 - Travi d'impalcato in acciaio Euro</b></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>3.800.788,99 2</p> <p>3.800.788,99 2</p>	2,22	8.437.751,56
					<b>8.743.049,76</b>

### 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 <sup>2</sup> 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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup> 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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup> 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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 PROVVISIVE	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
<b>Totale VIA - Soletta di completamento Euro</b>					<b>2.146.088,97</b>

## 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 <sup>2</sup> Lunghezza Impalcato Lu=40m 1 * 40  Totale parziale	m	40,00 40,00		
	A dedurre 40 A sommare -----		-40,00		
	CANALETTA PORTACAVI DA VIADOTTO 28 * 40  Totale	m	1.120,00 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  Totale	m	1.120,00 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 Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 40 * (1,93+1,93)  Totale parziale	m <sup>2</sup>	184,00 154,40 338,40		
	A dedurre 338,40 A sommare -----		-338,40		
	IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 28 * 338,40  Totale	m <sup>2</sup>	9.475,20 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 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  Totale parziale	kg	453,606 125,868 628,000 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 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 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 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 28 * 338,40		9.475,20		
	Totale	m²	9.475,20	20,45	193.767,84



## 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
11310 BA.PS.A.3 33.A	A dedurre 338,40 A sommare ----- IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm 28 * 338,40	m <sup>2</sup>	-338,40	3,84	36.384,77
	Totale		9.475,20 9.475,20		
11230 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*15) * 1,90 * 1,20 * 35	kg	2.394,000	2,18	5.218,92
	Totale		2.394,000		
11290 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	71.820,00
	Totale parziale		100,00		
11260 SS.CE.C.3102.B	A dedurre 100 A sommare ----- TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 28 * 100	m	-100,00 2.800,00	0,22	3.682,80
	Totale		2.800,00		
11300 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*15) * 180 * 3,10	kg	16.740,000	3,98	66.625,20
	Totale		16.740,000		
11260 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*15) * 180 * 3,10	kg	16.740,000	0,22	3.682,80
	Totale		16.740,000		
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 PROVVISI	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		
<b>Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro</b>					<b>633.903,93</b>	

## 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	m³	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	m³	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	m³	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	m²	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 PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
50815 BA.PD.A.3 03.B	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
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 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	
50935 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				
	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	
50895 BA.PD.A.3 21.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	
50905 FA.OM.A.1001.B	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
50915 FA.OM.A.2001.A	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					
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	
<b>Totale VI2 - Pali o pozzi Euro</b>					<b>1.634.540,91</b>

## 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  <span style="float: right;">Totale</span>		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  <span style="float: right;">Totale</span>		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  <span style="float: right;">Totale</span>		  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  <span style="float: right;">Totale</span>		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  <span style="float: right;">Totale</span>		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  <span style="float: right;">Totale</span>		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  <span style="float: right;">Totale</span>		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 PROVVISTE	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	m <sup>3</sup>	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	m <sup>3</sup>	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	m <sup>3</sup>	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	m <sup>3</sup>	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	m <sup>2</sup>	570,00	38,15	21.745,50
<b>Totale VI3 - Fondazioni Euro</b>					<b>672.698,47</b>

## 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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
	<b>Totale VI5 - Pile Euro</b>				<b>317.087,65</b>



## 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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
	<b>Totale VI6 - Pulvini Euro</b>				<b>110.941,79</b>

### 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 PROVVISI	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		
			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		
			3,00		
			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		
			6,00	20.726,40	124.358,40
<b>Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro</b>					<b>193.694,40</b>

### 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 <sup>3</sup>	<p>2,03</p> <p>1,41</p> <p>3,54</p> <p>6,98</p> <p>-6,98</p> <p>27,92</p> <p>27,92</p>	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 <sup>3</sup>	<p>27,92</p> <p>27,92</p>	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 <sup>2</sup>	<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>46,04</p> <p>46,04</p>	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	Totale	kg	8.376,000	1,00	8.376,00
			kg	8.376,000		
8700 BA.OP.A.3 06.A	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	dm³	220,80	0,80	389,76
			dm³	266,40		
8720 BA.OP.A.3 07.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	487,20	3,91	4.984,62
			kg	697,080		
8730 BA.OP.A.3 07.C	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	dm³	1.274,840	62,14	11.483,47
			dm³	92,40		
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	184,80	18,64	3.444,67
			dm³	184,80		
<b>Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro</b>						<b>33.280,52</b>

## 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>	m <sup>2</sup>	124,63 <hr/> 124,63  <span style="color: red;">-124,63</span>  <hr/> 373,89 <hr/> 373,89	109,44	40.918,52
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>	kg	178.447,500  7.137,900 <hr/> 185.585,400  <span style="color: red;">-185.585,400</span>  <hr/> 556.756,200 <hr/> 556.756,200	2,22	1.235.998,76
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>	kg	556.756,200 <hr/> 556.756,200	0,15	83.513,43
<b>Totale VI9 - Travi d'impalcato in acciaio Euro</b>					<b>1.360.430,71</b>

## 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	<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 3 * 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>700,26</p> <p>700,26</p>	121,28	84.927,53
8245 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 3 * 9,06</p> <p style="text-align: right;">Totale</p>	m³	<p>9,06</p> <p>9,06</p> <p>-9,06</p> <p>27,18</p> <p>27,18</p>	129,90	3.530,68
8260 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 727,44</p> <p style="text-align: right;">Totale</p>	m³	<p>727,44</p> <p>727,44</p>	5,39	3.920,90
8270 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> <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)**

**VIA - Soletta di completamento**

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	<b>DATI GENERALI</b> 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 <sup>2</sup> 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 ----- <b>CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO</b> <b>FRONTALI</b> 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>				
	A dedurre 823,55 A sommare ----- <b>CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE</b> <b>P28-P31</b> 3 * 823,55 <div style="text-align: right;">Totale</div>	m <sup>2</sup>	823,55		
			-823,55		
			219,34		
			149,55		
			446,16		
			219,34		
			823,55		
			-823,55		
			2.470,65		
			2.470,65	26,12	64.533,38
8250 BA.CZ.A.3 09.B	Acciaio in barre ad aderenza migliorata per strutture in conglomerato cementizio del tipo B 450 C, di cui alla sottovoce BA.ME.A.102.C. <b>IMPALCATO IN ACCIAIO A DOPPIA TRAVE L=50.00</b> <b>ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE</b> ----- <b>DATI GENERALI</b> INCIDENZA ARMATURA SOLETTA 200kg/m <sup>3</sup> INCIDENZA ARMATURA PREDALLES 60kg/m <sup>3</sup> INCIDENZA ARMATURA VELETTA 20kg/m <sup>3</sup> ----- <b>GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO</b> 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>				
	A dedurre 41354,863 A sommare ----- <b>CALCOLO ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE</b> 3 * 41354,863 <div style="text-align: right;">Totale</div>	kg	39.880,000		
			1.293,608		
			181,255		
			41.354,863		
			-41.354,863		
			124.064,589		
			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	m	18,00	255,89
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	m	4.140,00	1,62
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	m	32,80	58,32
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	m	7.544,00	0,17
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
	<b>Totale VIA - Soletta di completamento Euro</b>				<b>296.865,01</b>

## 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 <sup>2</sup>					
	Lunghezza Impalcato Lu=50m					
	1 * 50			50,00		
	Totale parziale	m		50,00		
	A dedurre					
	50			-50,00		
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 <sup>2</sup>		423,00		
	A dedurre					
	423,0			-423,00		
A sommare						
-----						
IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA						
3 * 423,0			1.269,00			
Totale	m <sup>2</sup>		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 ----- IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm 3 * 423,0		-423,00		
	Totale	m <sup>2</sup>	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		319,200		
	Totale	kg	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		100,00 20,00		
	Totale parziale	m	120,00		
	A dedurre 120 A sommare ----- TUBO DI SCARICO ACQUE DI PIATTAFORMA SOTTO SOLETTA - DN250 3 * 120		-120,00		
	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		2.232,000		
	Totale	kg	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		2.232,000		
	Totale	kg	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 PROVVISTE	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	
<b>Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro</b>					<b>84.469,74</b>	

## 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		5,05		
	Totale	m³	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		16,17		
	Totale	m³	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		16,17		
	Totale	m³	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		40,43		
	Totale	m²	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		72.358,650 72.358,650 72.358,650 51.367,680		
	Totale	kg	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		1.617,000		
	Totale	kg	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		10.697,660		
	Totale	kg	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)		1.672,65 403,20		
	Totale	m³	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		2.016,00		
	Totale	m	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
	<b>Totale VI2 - Pali o pozzi Euro</b>				<b>691.460,92</b>

## 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 interraste 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 interraste -1 * 456,89  Totale	m <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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	m³	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	m³	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	m³	5.963,44	0,26	1.550,49
	<b>Totale VI3 - Fondazioni Euro</b>				<b>367.936,31</b>

## 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  <span style="float: right;">Totale</span>	m <sup>3</sup>	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  <span style="float: right;">Totale</span>	m <sup>3</sup>	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  <span style="float: right;">Totale</span>	m <sup>2</sup>	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  <span style="float: right;">Totale</span>	m <sup>2</sup>	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)  <span style="float: right;">Totale</span>	m <sup>2</sup>	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  <span style="float: right;">Totale</span>	m <sup>2</sup>	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  <span style="float: right;">Totale</span>	kg	113.936,256	1,00	113.936,26
<b>Totale VI5 - Pile Euro</b>					<b>203.475,49</b>

### 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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
	<b>Totale VI6 - Pulvini Euro</b>				<b>74.271,23</b>

## 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		
<b>Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro</b>					<b>182.848,00</b>

## 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	11,51		
A dedurre					
11,51				-11,51	
A sommare					
-----					
	CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI P32 e P34				
	3 * 11,51			34,53	
Totale		m <sup>2</sup>	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	
			kg			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	
			dm³			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	
			kg			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	
			dm³			69,30
						138,60
		Totale	138,60	18,64	2.583,50	
	<b>Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro</b>				<b>24.960,38</b>	

### 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>	m <sup>2</sup>	99,63 99,63  398,52 398,52	    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>	kg	130.521,600 5.220,864 135.742,464  542.969,856 542.969,856	    2,22	    1.205.393,08
<b>Totale VI9 - Travi d'impalcato in acciaio Euro</b>					<b>1.249.007,11</b>

### 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
	<b>DATI GENERALI</b> 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 <sup>2</sup> 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 -----				
	<b>CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO</b> <b>FRONTALI</b> 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 <sup>2</sup>	660,05		
	A dedurre			-660,05	
	A sommare				
	----- <b>CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE</b> P31-P35 4 * 660,05 -----		2.640,20		
	Totale	m <sup>2</sup>	2.640,20	23,14	61.094,23
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 -----				
	<b>DATI GENERALI</b> INCIDENZA ARMATURA SOLETTA 200kg/m <sup>3</sup> INCIDENZA ARMATURA PREDALLES 60kg/m <sup>3</sup> INCIDENZA ARMATURA VELETTA 20kg/m <sup>3</sup> -----				
	<b>GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO</b> 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			-33.059,003	
	A sommare				
	----- <b>CALCOLO ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE</b> 4 * 33059,003 -----		132.236,012		
	Totale	kg	132.236,012	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		13,50	255,89	3.454,52
			Totale		
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))		3.105,00	1,62	5.030,10
			Totale		
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))		9,00	58,32	1.434,67
			Totale		
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))		2.070,00	0,17	961,86
			Totale		
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
	<b>Totale VIA - Soletta di completamento Euro</b>				<b>303.710,67</b>

## 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 <sup>2</sup> 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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	-338,40  1.353,60 1.353,60	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	319,200 319,200	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 20,00 100,00		
	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
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 2.232,000	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 2.232,000	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		
<b>Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro</b>					<b>89.838,40</b>	

## 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
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	m³	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	m³	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	m³	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	m²	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	m³	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 PROVVISTE	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
	<b>Totale VI2 - Pali o pozzi Euro</b>				<b>532.305,17</b>

## 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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
	<b>Totale VI3 - Fondazioni Euro</b>				<b>323.419,96</b>

### 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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
<b>Totale VI5 - Pile Euro</b>					<b>80.844,73</b>

### 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		93,28 8,61 66,05			
	Totale	m <sup>3</sup>	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		167,94			
	Totale	m <sup>3</sup>	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		58,52 9,15 42,40 <b>-15,53</b> 53,86 15,00			
	Totale	m <sup>2</sup>	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		30.229,200			
	Totale	kg	30.229,200	1,00	30.229,20	
<b>Totale VI6 - Pulvini Euro</b>					<b>54.529,96</b>	

### 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   ----- Totale	kN	9.500,00  9.500,00	0,46	4.370,00
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   ----- Totale	Cad	1,00  1,00	20.482,00	20.482,00
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   ----- Totale	Cad	1,00  1,00	21.479,50	21.479,50
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   ----- Totale	Cad	1,00  1,00	19.218,50	19.218,50
<b>Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro</b>					<b>65.550,00</b>

### 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	46,20	18,64	861,17
	<b>Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro</b>				<b>15.463,08</b>

### 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 1 * 70 * 1,08 1 * 70 * 0,88 1 * 70 * 1,08  A dedurre 274,40 A sommare ----- CALCOLO GRIGLIATO IMPALCATI RETICOLARI 1 * 274,40				
	Totale parziale	m²	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 incremento per saldature e bullonature 4% 785169,0*4%  A dedurre 816575,760 A sommare ----- CALCOLO TRAVATA 1 * 816575,760				
	Totale parziale	kg	816.575,760		
				-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 A dedurre 5200 A sommare ----- CALCOLO RITEGNI IMPALCATO RETICOLARE 1 * 5200				
	Totale	kg	5.200,000		
				-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
	<b>Totale VI9 - Travi d'impalcato in acciaio Euro</b>				<b>2.543.884,16</b>

### 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
<b>Totale VIA - Soletta di completamento Euro</b>					<b>308.490,11</b>

## 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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	
7405 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

**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			-140,00		
A sommare						
-----						
	CALCOLO POSA DELLE SECONDE CANALETTE PER IMPALCATO RETICOLARE					
	1 * 140		140,00			
	Totale	m	140,00	7,01	981,40	
	<b>Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro</b>				<b>39.049,31</b>	



## 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  <div style="text-align: right;">Totale</div>		5,04 5,04 5,04 <hr/> 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  <div style="text-align: right;">Totale</div>		16,12 16,12 16,12 <hr/> 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  <div style="text-align: right;">Totale</div>		48,36 <hr/> 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  <div style="text-align: right;">Totale</div>		40,95 40,95 40,95 <hr/> 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  <div style="text-align: right;">Totale</div>		57.886,920 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 47.709,000  36.385,440 36.385,440 34.245,120 <hr/> 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
	<b>Totale VI2 - Pali o pozzi Euro</b>				<b>1.900.711,76</b>

## 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 a dedurre volume fondazioni interrante quantità art BA.CZ.A.3 01.A -1 * 368,51 quantità art BA.CZ.A.3 01.E -1 * 5040 a dedurre volume elevazioni interrante -1 * 475,99		18.934,27		
	Totale	m³	-368,51 -5.040,00 -475,99 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	18.934,27	0,26	4.922,91
	<b>Totale VI3 - Fondazioni Euro</b>				<b>1.425.113,61</b>

## 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		161,70							
			46,38							
			0,30							
			33,09							
			Totale							
			m <sup>3</sup> 241,47							
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		161,70							
			46,38							
			0,30							
			33,09							
			Totale							
			m <sup>3</sup> 241,47							
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)		24,35							
			Totale							
			m <sup>2</sup> 24,35							
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		197,56							
			Totale							
			m <sup>2</sup> 197,56							
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 sponde laterali 2 * 7,3 * 0,54 Sponde frontali 2 * 4,43		9,88							
			15,99							
			21,92							
			2,19							
			0,06							
			91,54							
			49,64							
			7,88							
			8,86							
			Totale							
			m <sup>2</sup> 207,96							
			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		
								Totale		
m <sup>2</sup> 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
	<b>Totale VI4 - Spalle Euro</b>				<b>68.292,82</b>



## 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 PROVVISTE	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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
	<b>Totale VI5 - Pile Euro</b>				<b>385.693,89</b>

## 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	68,86		
	A dedurre			-68,86		
	68,86					
A sommare						
-----						
PILA 43-44			137,72			
2 * 68,86						
Totale		m <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	68,86		
	A dedurre			-68,86		
	68,86					
A sommare						
-----						
PILA 37-42			413,16			
6 * 68,86						
PILA 45-47			206,58			
3 * 68,86						
Totale		m <sup>2</sup>	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
	<b>Totale VI6 - Pulvini Euro</b>				<b>199.412,67</b>

### 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
<b>Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro</b>					<b>548.544,00</b>

## 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		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 <sup>3</sup>	6,98		
A dedurre			-6,98		
6,98					
A sommare					
-----					
	CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI da pila 37 a pila 47				
	11 * 6,98		76,78		
Totale	m <sup>3</sup>	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"		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 "B"		1,99			
2 * 2,84 * 0,50 * 0,70					
Totale	m <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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		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

**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 PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO	
	2 * 3,40 * 0,65 * 0,80		3,54			
	4 * 0,65 * 0,80		2,08			
	Totale parziale	m <sup>2</sup>	11,51			
	A dedurre					
	11,51		-11,51			
	A sommare					
	-----					
	CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI					
	P43 a P44					
	2 * 11,51		23,02			
Totale	m <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	11,51			
	A dedurre					
	11,51			-11,51		
A sommare						
-----						
	CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI					
	P45					
	1 * 11,51		11,51			
	Totale	m <sup>2</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	531,30	18,64	9.903,43	
<b>Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro</b>					<b>95.949,64</b>

### 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 <sup>2</sup>	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
	<b>Totale VI9 - Travi d'impalcato in acciaio Euro</b>				<b>3.747.021,33</b>

### 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 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 <sup>2</sup> 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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup> 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		
	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		

### 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
	<b>Totale VIA - Soletta di completamento Euro</b>				<b>888.159,42</b>

## 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 <sup>2</sup>					
	Lunghezza Impalcato Lu=40m					
	1 * 40			40,00		
	Totale parziale	m		40,00		
	A dedurre			-40,00		
	40					
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 <sup>2</sup>		338,40		
	A dedurre			-338,40		
	338,40					
A sommare						
-----						
IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA						
12 * 338,40			4.060,80			
Totale	m <sup>2</sup>		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		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				
	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		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**

**VI12E - da P37 a SPB + ( n.12 imp. Acc./Cls. 40m)**

**VID - Opere di finitura di Linea**

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISIVE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	A dedurre 338,40 A sommare ----- IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm 12 * 338,40  Totale	m <sup>2</sup>	-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 PROVVISI	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 "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				
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		
<b>Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro</b>					<b>269.515,20</b>	

### 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
	<b>Totale VI2 - Pali o pozzi Euro</b>				<b>144.778,65</b>

## 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 simili SPALLA A 2 * (12+12) * 2		96,00		
	Totale	m <sup>2</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	72,75	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 <sup>3</sup>	4.276,90	0,26	1.111,99
<b>Totale VI3 - Fondazioni Euro</b>					<b>111.996,96</b>

## 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				
	Totale	m <sup>3</sup>	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				
	Totale	m <sup>3</sup>	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				
	Totale	m <sup>2</sup>	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				
	Totale	m <sup>2</sup>	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				
	Totale	m <sup>2</sup>	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 PROVVISTE	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
	<b>Totale VI4 - Spalle Euro</b>				<b>86.687,04</b>

## 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	Totale	5,000,00 <hr/> 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 "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
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 "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
<b>Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro</b>					<b>34.240,00</b>



## 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			1,07 0,94  1,33		
	Totale	m <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup> /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			7,94 15,91 1,20 0,94 0,89		
	Totale parziale	m <sup>3</sup>	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)			1,66 1,51 1,19 1,08		
	Totale parziale	m <sup>3</sup>	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)			3,08 -0,53 2,20 -0,20		
	Totale parziale	m <sup>3</sup>	4,55			
	Totale generale	m <sup>3</sup>	36,87			
a dedurre il calcolo -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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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		1.002,000 1.002,000	1,00	1.002,00
	Totale	kg			
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))		3.967,200 3.967,200	1,97	7.815,38
	Totale	kg			
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))		452,260 351,758 804,018	2,12	1.704,52
	Totale	kg			
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)		12,60 30,00 42,60	0,80	34,08
	Totale	dm <sup>3</sup>			
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)		32,970 62,800 95,770	3,91	374,46
	Totale	kg			
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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	23,10	18,64	430,58	
<b>Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro</b>					<b>46.982,50</b>

### 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	<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 1 * 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>94,86</p> <p>94,86</p>	121,28	11.504,62
3745 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 1 * 4,51</p> <p style="text-align: right;">Totale</p>	m³	<p>4,51</p> <p>4,51</p> <p>-4,51</p> <p>4,51</p> <p>4,51</p>	129,90	585,85
3760 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 99,37</p> <p style="text-align: right;">Totale</p>	m³	<p>99,37</p> <p>99,37</p>	5,39	535,60
3770 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

**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
	<b>DATI GENERALI</b> 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 <sup>2</sup> 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 ----- <b>CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO</b> <b>FRONTALI</b> 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 A sommare ----- <b>CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE</b> <b>SPA-P1</b> 1 * 381,38 <div style="text-align: right;">Totale</div>	m <sup>2</sup>	6,90 69,44 195,92 109,12 <b>381,38</b>	<b>-381,38</b>	
			<b>381,38</b>	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. <b>ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE</b> ----- <b>DATI GENERALI</b> INCIDENZA ARMATURA SOLETTA 140kg/m <sup>3</sup> INCIDENZA ARMATURA PREDALLES 60kg/m <sup>3</sup> INCIDENZA ARMATURA VELETTA 20kg/m <sup>3</sup> ----- <b>GETTO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO</b> 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 <div style="text-align: right;">Totale parziale</div>				
	A dedurre 12626,573 A sommare ----- <b>CALCOLO ARMATURA DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE</b> 1 * 12626,573 <div style="text-align: right;">Totale</div>	kg	11.978,400 558,000 90,173 <b>12.626,573</b>	<b>-12.626,573</b>	
			<b>12.626,573</b>	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		
	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

**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
	<b>Totale VIA - Soletta di completamento Euro</b>				<b>35.857,39</b>



### 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 <sup>2</sup>				
	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 <sup>2</sup>		326,50	
	A dedurre				
	326,5			-326,50	
A sommare					
-----					
CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4					
1 * 326,5			326,50		
Totale	m <sup>2</sup>		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 <sup>2</sup>		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	m <sup>2</sup>	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 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 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 DISCENDENTE SULLE PILE - DN250 2 * 10			50,00		
					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
<b>Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro</b>					<b>10.937,97</b>

## 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	m³	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	m³	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	m³	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	m²	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	m³	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
<b>Totale VI2 - Pali o pozzi Euro</b>					<b>664.811,39</b>

## 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 interrare 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 interrare -1 * 426,23  Totale	m <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	1.935,11	0,26	503,13
	<b>Totale VI3 - Fondazioni Euro</b>				<b>236.718,15</b>

### 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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		
	Totale	m <sup>2</sup>	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
	<b>Totale VI5 - Pile Euro</b>				<b>55.007,31</b>



## 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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
<b>Totale VI6 - Pulvini Euro</b>					<b>36.016,84</b>

## 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 PROVVISI	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  <div style="text-align: right;">Totale</div>	kN	14.000,00 <hr/> 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  <div style="text-align: right;">Totale</div>	Cad	1,00 <hr/> 1,00 <hr/> 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  <div style="text-align: right;">Totale</div>	Cad	2,00 <hr/> 2,00	14.224,00	28.448,00
<b>Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro</b>					<b>45.712,00</b>

## 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	92,40	18,64	1.722,34
	Totale		92,40		
<b>Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro</b>					<b>19.087,61</b>

## 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>		<p>99,63</p> <hr/> <p>99,63</p> <p style="color: red;">-99,63</p> <hr/> <p>99,63</p> <hr/> <p>99,63</p>		<p>109,44</p>	<p>10.903,51</p>
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>		<p>130.521,600</p> <hr/> <p>5.220,864</p> <hr/> <p>135.742,464</p> <hr/> <p style="color: red;">-135.742,464</p> <hr/> <p>135.742,464</p> <hr/> <p>135.742,464</p>		<p>2,22</p>	<p>301.348,27</p>
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>		<p>135.742,464</p> <hr/> <p>135.742,464</p>		<p>0,15</p>	<p>20.361,37</p>
<b>Totale VI9 - Travi d'impalcato in acciaio Euro</b>					<b>332.613,15</b>	

## 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 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 P1-P2 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 adherenza 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> <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
	<b>Totale VIA - Soletta di completamento Euro</b>				<b>79.730,96</b>

## 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 <sup>2</sup>				
	Lunghezza Impalcato Lu=40m				
1 * 40	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 <sup>2</sup>	338,40		
A dedurre					
338,40			-338,40		
A sommare					
-----					
IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm					
1 * 338,40			338,40		
	Totale	m <sup>2</sup>	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 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
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	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
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	338,40		

### 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 <sup>2</sup>	-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	-100,00 100,00	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				
	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		
<b>Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro</b>					<b>24.977,17</b>	

### 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
	<b>Totale VI2 - Pali o pozzi Euro</b>				<b>144.778,65</b>

### 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	m³	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	m³	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	m³	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	m²	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	m³	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	m³	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	m³	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	m³	2.041,03	0,26	530,67
<b>Totale VI3 - Fondazioni Euro</b>					<b>93.913,41</b>

### 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  Totale	m <sup>3</sup>	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  Totale	m <sup>3</sup>	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  Totale	m <sup>2</sup>	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  Totale	m <sup>2</sup>	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  Totale	kg	22.792,800	1,00	22.792,80
<b>Totale VI4 - Spalle Euro</b>					<b>52.499,95</b>



### 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
<b>Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro</b>					<b>34.240,00</b>

## 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			1,07 0,94  1,33		
	Totale	m <sup>3</sup>	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					
	CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P.					
	----- DATI GENERALI H.trave=2.10m L.trave=24.40m AREA = 1.09 m <sup>2</sup> /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			7,94 15,91 1,20 0,94 0,89		
	Totale parziale	m <sup>3</sup>	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)			1,66 1,51 1,19 1,08		
	Totale parziale	m <sup>3</sup>	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)			3,08 -0,53 2,20 -0,20		
	Totale parziale	m <sup>3</sup>	4,55			
	Totale generale	m <sup>3</sup>	36,87	-36,87		
a dedurre il calcolo -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**

**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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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		1.002,000 1.002,000	1,00	1.002,00
	Totale	kg			
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))		3.967,200 3.967,200	1,97	7.815,38
	Totale	kg			
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))		452,260 351,758 804,018	2,12	1.704,52
	Totale	kg			
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)		12,60 30,00 42,60	0,80	34,08
	Totale	dm <sup>3</sup>			
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)		32,970 62,800 95,770	3,91	374,46
	Totale	kg			
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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	23,10	18,64	430,58	
<b>Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro</b>					<b>46.982,50</b>

## 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			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	
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			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	
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		99,37			
Totale		m³	99,37	5,39	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					

### 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	m²	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	m²	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/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
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		
	Totale	m	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
	<b>Totale VIA - Soletta di completamento Euro</b>				<b>35.045,05</b>

## 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 <sup>2</sup>					
	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 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 <sup>2</sup>		326,50		
	A dedurre			-326,50		
	326,5					
A sommare						
-----						
CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4						
1 * 326,5			326,50			
Totale	m <sup>2</sup>		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 <sup>2</sup>		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 ----- 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			
4310 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
<b>Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro</b>					<b>10.937,97</b>

## 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>3</sup>	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		
	<b>Totale VI2 - Pali o pozzi Euro</b>				<b>861.375,63</b>

## 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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	31.680,000 31.680,000 63.360,000	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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
	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 <sup>3</sup>	596,00	3,76	2.240,96
41850 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 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		
	incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 39 * 0,25 * 2		19,50		
Totale	m <sup>3</sup>	596,00	5,14	3.063,44	
41851 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 139,25 * 3		417,75		
	incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 39 * 0,25 * 3		29,25		
	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 <sup>3</sup>	998,31	5,92	5.910,00	
54425 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 * (8,80-(0,3+0,12))		451,01		
	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 * (8,85-(0,3+0,12))		453,70		
	dente esterno 1su1 h>4m (((1,00+4,00)/2)) * 9,70 * 3,00		72,75		
Totale	m <sup>3</sup>	1.050,21	43,81	46.009,70	
41860 BA.MT.C.0101.A	Sovrapprezzo per assistenza archeologica (tecnico-scientifica) agli scavi				
	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 <sup>3</sup>	5.754,96	0,26	1.496,29
<b>Totale VI3 - Fondazioni Euro</b>					<b>211.414,94</b>



## 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	307,18			
Totale	m <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 parballast - sponde 2 * (6,80+0,67) * (0,19+0,72+0,72)		24,35		
	Spalla B				
Soletta copertura muri d'ala					
Marciapiedi e parballast - sponde 2 * (6,80+0,67) * (0,19+0,72+0,72)		24,35			
Totale	m <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	85,72			
	Totale	m <sup>2</sup>	194,40			
				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 <sup>2</sup>	49,64			
	Totale	m <sup>2</sup>	7,17			
34570 BA.CZ.A.3 09.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		7,58			
	Totale parziale	m <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	49,64			
	Totale	m <sup>2</sup>	7,17			
				69,15	18,53	2.748,00
	Acciaio 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
<b>Totale VI4 - Spalle Euro</b>					<b>168.351,64</b>	

**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   Totale	kn	7.100,00 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   Totale	Cad	1,00 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   Totale	Cad	1,00 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   Totale	Cad	1,00 1,00	15.240,00	15.240,00
<b>Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro</b>					<b>34.374,50</b>

## 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				
	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 <sup>3</sup>	4,24		
A dedurre					
4,24			-4,24		
A sommare					
-----					
	CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI PER PILA				
	SPALLA 2 * 4,24		8,48		
	Totale	m <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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				
	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	46,20 46,20	18,64 861,17
<b>Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro</b>					<b>9.156,31</b>

## 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			-215,60		
	215,6					
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			-571.603,032		
571603,032						
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			-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	
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 PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	----- CALCOLO TRAVATA RETICOLARE 1 * 571603,032				
	Totale	kg	571.603,032	0,15	85.740,45
	<b>Totale VI9 - Travi d'impalcato in acciaio Euro</b>				<b>1.787.832,53</b>

### 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
<b>Totale VIA - Soletta di completamento Euro</b>					<b>308.490,11</b>



## 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	<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>		10,00		
			-10,00		
			10,00		
	Totale	m³	10,00	129,90	1.299,00
12790 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>		10,00		
	Totale	m³	10,00	2,62	26,20
12770 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>		242,00		
			-242,00		
			242,00		
	Totale	m²	242,00	18,53	4.484,26
12780 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>		200,000		
	Totale	kg	200,000	1,00	200,00
12720 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

**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	m <sup>2</sup>	511,50	20,45	10.460,18
	Totale parziale		511,50		
	A dedurre 511,50		-511,50		
	A sommare				
	----- IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm 1 * 511,50		511,50		
	Totale	m <sup>2</sup>	511,50		
	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	m <sup>2</sup>	511,50		
	Totale parziale		511,50		
A dedurre 511,50		-511,50			
A sommare					
----- IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm 1 * 511,50		511,50			
Totale	m <sup>2</sup>	511,50			
12730 SS.CE.L.1 03.A	FORNITURA CANALETTE IN ACCIAIO ZINCATO, DI QUALSIASI FORMA			3,84	1.964,16
	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 PROVVISSE	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
	<b>Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro</b>				<b>30.681,28</b>

### 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 PROVVISI	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 <sup>3</sup>	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
	<b>Totale VI2 - Pali o pozzi Euro</b>				<b>3.538.891,17</b>

## 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 PROVVISTE	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 <sup>2</sup>	5.581,00	10,09	56.312,29
	42150	Acciaio 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	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 interrante 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 interrante -1 * 745,78		47.036,14  -1.009,89 -11.689,00 -745,78		
	Totale	m <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	47.036,14	0,26	12.229,40
	<b>Totale VI3 - Fondazioni Euro</b>				<b>3.340.564,11</b>

### 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				
	Marciapiedi e paraballast - sponde 2 * (6,55+0,6) * (0,19+0,72+0,72)		23,31		
	Spalla B				
Soletta copertura muri d'ala					
Marciapiedi 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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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
	<b>Totale VI4 - Spalle Euro</b>				<b>110.810,96</b>

## 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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				



### 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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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
	<b>Totale VI5 - Pile Euro</b>				<b>808.606,96</b>

## 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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	m²	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
	<b>Totale VI6 - Pulvini Euro</b>				<b>538.126,39</b>

### 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 ----- 160.000,00		
	Totale	kN		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 ----- 64,00		
	Totale	Cad		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 ----- 32,00		
	Totale	Cad		9.900,00	316.800,00
<b>Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro</b>					<b>1.095.680,00</b>

### 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	5,88		
	A dedurre				
	5,88			-5,88	
	A sommare				
	-----				
	CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI PER PILA				
	31 * 5,88		182,28		
	Totale	m <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup> /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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	4,55		
	-----				
	Totale generale	m <sup>3</sup>	36,87		
	a dedurre il calcolo -36,87		-36,87		
	-----				
	CALCOLO TRAVI PER IMPALCATO				
	$(2*32) * 36,87$		2.359,68		
	Totale	m <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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	Totale parziale	m <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 PROVVISTE	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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		

## 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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	133,92	18,53	2.481,54
	Acciaio 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		1.002,000		
	SPALLA "B"				
	3,34 * 300		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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	1.478,40	18,64	27.557,38	
	<b>Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro</b>					<b>1.649.216,48</b>



### 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	<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 32 * 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>3.035,52</p> <p>3.035,52</p>	121,28	368.147,87
4645 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 32 * 4,51</p> <p style="text-align: right;">Totale</p>	m³	<p>4,51</p> <p>4,51</p> <p>-4,51</p> <p>144,32</p> <p>144,32</p>	129,90	18.747,17
4660 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 3179,84</p> <p style="text-align: right;">Totale</p>	m³	<p>3.179,84</p> <p>3.179,84</p>	5,39	17.139,34
4670 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

**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 <sup>2</sup> 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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup> 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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	381,38		
	Totale	m <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup> 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 PROVVISTE	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	381,38		
		m <sup>2</sup>	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 in asse pila 31 * 4,50				
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)) in asse pila 31 * 4,50 * ((105+105-30))					
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 camminamenti+cordoli (2*2) * ((1,78+0,82)) in asse pila					
			6,00			
			10,40			

### 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 PROVVISIVE	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)) camminamenti+cordoli (2*2) * ((1,78+0,82)) * ((105+105-30))		1.080,00 1.872,00		
	Totale	m	29.016,00 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 in asse pila 31 * 9,70		19,40 300,70		
	Totale	m	320,10	35,56	11.382,76
<b>Totale VIA - Soletta di completamento Euro</b>					<b>1.152.625,96</b>

### 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 <sup>2</sup>				
	Lunghezza Impalcato Lu=25m				
	1 * 25			25,00	
	Totale parziale	m		25,00	
	A dedurre				
	25			-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			230,00	
	Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 25 * (1,93+1,93)			96,50	
	Totale parziale	m <sup>2</sup>		326,50	
	A dedurre				
	326,5			-326,50	
A sommare					
-----					
CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4					
32 * 326,5			10.448,00		
Totale	m <sup>2</sup>		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			115,00	
Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 25 * (1,93+1,93)			96,50		
Totale parziale	m <sup>2</sup>		211,50		
A dedurre					
211,50			-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	m <sup>2</sup>	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	
	<b>Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro</b>					<b>446.590,40</b>

## 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	m³	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	m³	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	m³	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	m²	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 PROVVISIVE	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
	<b>Totale VI2 - Pali o pozzi Euro</b>				<b>1.412.507,82</b>

### 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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	
	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 <sup>3</sup>	1.044,86	3,76	3.928,67	
42280 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 * 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 <sup>3</sup>	1.044,86	5,14	5.370,58	
	42281 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 * 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 * 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 <sup>3</sup>	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 (((1,00+4,00)/2)) * 9,70 * 3,00		72,75		
Spalla B esclusa perchè scatolare						
Totale	m <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	4.141,26	0,26	1.076,73	
<b>Totale VI3 - Fondazioni Euro</b>					<b>317.581,39</b>	

## 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	549,33			
Totale	m <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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	
<b>Totale VI4 - Spalle Euro</b>					<b>265.702,12</b>

## 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  <div style="text-align: right;">Totale</div>	m <sup>3</sup>	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  <div style="text-align: right;">Totale</div>	m <sup>3</sup>	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  <div style="text-align: right;">Totale</div>	m <sup>2</sup>	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  <div style="text-align: right;">Totale</div>	m <sup>2</sup>	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  <div style="text-align: right;">Totale</div>	kg	16.052,400	1,00	16.052,40
<b>Totale VI5 - Pile Euro</b>					<b>29.697,78</b>

## 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
	<b>Totale VI6 - Pulvini Euro</b>				<b>17.988,70</b>

## 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		
<b>Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro</b>					<b>68.749,00</b>

### 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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	1,27	5,50	2,95
	DATI LATO C.A.P.				
	2 BAGGIOLI INTEGRATI 2 * ((1,25+1,28)) * 0,25				
	2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. 2 * (1,68+2,25) * 0,70				
	1 RITEGNO LONGITUDINALE INTEGRATO IN C.A. 1 * 4,22 * 0,70				
	2 * ((0,34+0,14)/2) * 0,70				
	DATI LATO RETICOLARE	m <sup>2</sup>	2,42	12,48	-12,48
	2 BAGGIOLI INTEGRATI 2 * (2*(1,21+1,21)) * 0,25				
Totale parziale	m <sup>2</sup>	12,48	-12,48	18,53	
A dedurre 12,48 A sommare					
-----					
CALCOLO CASSERO BAGGIOLI E RITEGNI					
SPALLA A	m <sup>2</sup>	12,48	12,48	18,53	462,51
1 * 12,48					
SPALLA B	m <sup>2</sup>	12,48	12,48	18,53	462,51
1 * 12,48					
Totale	m <sup>2</sup>	24,96	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 <sup>2</sup>	1,27	3,39	7,28
	BAGGIOLI E RITEGNI PILA				
	DATI				
	2 BAGGIOLI INTEGRATI 2 * ((1,25+1,28)) * 0,25				
	1 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. 1 * 1,68 * 0,70				
	2 * 2,42 * 0,70				
	DATI LATO ACC./CLS.	m <sup>2</sup>	1,43	3,12	1,04
	2 BAGGIOLI INTEGRATI 2 * ((1,50+1,35)) * 0,25				
	1 RITEGNO LONGITUDINALE IN C.A. 2 * 5,20 * 0,70	m <sup>2</sup>	7,28	3,12	1,04
	2 RITEGNI TRASVERSALI IN C.A. 2 * 1,95 * 0,80				
2 * 0,65 * 0,80	m <sup>2</sup>	2,16	20,87	-20,87	
2 * 1,35 * 0,80					
Totale parziale	m <sup>2</sup>	20,87	-20,87	18,53	462,51
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 <sup>2</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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)	kg	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		
	Totale		318,710		
13140 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)	dm <sup>3</sup>	23,10	62,14	2.870,87
	RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. ((2)*2) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03)		23,10		
	Totale		46,20		
13070 BA.OP.A.3 07.C	Fornitura e posa in opera di cuscinetti di appoggio elastomerici armati  CUSCINETTI NEOPRENE ARMATO PILA 1 RITEGNO TRASVERSALE IN C.A. ((2+2)*1) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03)	dm <sup>3</sup>	23,10	62,14	2.870,87
	RITEGNI LONGITUDINALI IN C.A. ((2+2)*1) * 0,35 * 0,55 * (1000*0,03)		23,10		
	Totale		46,20		
13150 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	dm <sup>3</sup>	46,20	18,64	861,17
	Totale		46,20		
	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		
	Totale	dm <sup>3</sup>	46,20	18,64	861,17
<b>Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro</b>					<b>18.744,57</b>



### 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 <sup>2</sup>	<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
	<b>Totale VI9 - Travi d'impalcato in acciaio Euro</b>				<b>3.575.665,09</b>

## 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	
<b>Totale VIA - Soletta di completamento Euro</b>					<b>462.735,17</b>	

## 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	<p>Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C35/45 N/mm2</p> <p>VELETTE</p> <p>DATI GENERALI</p> <p>Lunghezza totale Lu=55.00m</p> <p>VELETTE - H=1.01m sp. 9cm</p> <p>-----</p> <p>VELETTE</p> <p>2 * 55 * 0,09 * 1,01</p> <p>A dedurre</p> <p>10</p> <p>A sommare</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO VELETTE PER IMPALCATO</p> <p>2 * 10</p>	Totale	m <sup>3</sup>	20,00  -10,00  20,00	129,90	2.598,00
13310 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</p> <p>RIF.ART. BA.CZ.A.3 02.G</p> <p>20</p>	Totale	m <sup>3</sup>	20,00 20,00	2,62	52,40
13290 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</p> <p>DATI GENERALI</p> <p>VELETTE - H=1.01m sp. 9cm</p> <p>-----</p> <p>VELETTE</p> <p>2 * 55 * ((2*(0,09+1,01)))</p> <p>A dedurre</p> <p>242</p> <p>A sommare</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO VELETTE PER IMPALCATO</p> <p>2 * 242</p>	Totale	m <sup>2</sup>	242,00  -242,00  484,00	18,53	8.968,52
13300 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</p> <p>DATI GENERALI</p> <p>INCIDENZA ARMATURA VELETA 20kg/m3</p> <p>-----</p> <p>RIF.ART. BA.CZ.A.3 02.G</p> <p>20 * 20</p>	Totale	kg	400,000 400,000	1,00	400,00
13240 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

**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	6.056,16
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

**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				
	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				
	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				
	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				
	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				
	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				
	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				
	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
<b>Totale VI2 - Pali o pozzi Euro</b>					<b>731.988,02</b>

## 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+0,40) * 0,20 PILA 1 12,40 * 12,40 * 0,20  <span style="float: right;">Totale</span>	m <sup>3</sup>	30,75 30,75 <b>61,50</b>	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  <span style="float: right;">Totale</span>	m <sup>3</sup>	288,00 432,00 <b>720,00</b>	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  <span style="float: right;">Totale</span>	m <sup>3</sup>	720,00 <b>720,00</b>	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  <span style="float: right;">Totale</span>	m <sup>2</sup>	96,00 144,00 <b>240,00</b>	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  <span style="float: right;">Totale</span>	kg	31.680,000 60.480,000 <b>92.160,000</b>	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  <span style="float: right;">Totale</span>	m <sup>3</sup>	4.026,57  <span style="color: red;">-87,39</span> <span style="color: red;">-961,00</span> <span style="color: red;">-660,40</span> <b>2.317,78</b>	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  <span style="float: right;">Totale</span>	m <sup>3</sup>	520,13 1.483,57 <b>2.003,70</b>	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  <span style="float: right;">Totale</span>	m <sup>3</sup>	278,48 20,00 307,60 21,50 <b>627,58</b>	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  <span style="float: right;">Totale</span>	m <sup>3</sup>	278,48 20,00 307,60 <b>606,08</b>		

### 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
42510 BA.MT.A.3003.C	incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 43 * 0,25 * 2		21,50		
	Totale	m <sup>3</sup>	627,58	3,76	2.359,70
42520 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 * 1,21		186,10		
	incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) 43 * 0,25 * 1,21		13,01		
	Totale	m <sup>3</sup>	497,59	5,14	2.557,61
54455 BA.MT.A.3107.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				
	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 <sup>3</sup>	270,12	5,92	1.599,11	
42530 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 * 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	4.026,57	0,26	1.046,91	
<b>Totale VI3 - Fondazioni Euro</b>					<b>228.990,82</b>

## 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  <span style="float: right;">Totale parziale</span>				
		m³	316,09		
			47,66		
			0,28		
			28,31		
		m³	392,34		
		m³	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  <span style="float: right;">Totale</span>				
			392,34		
		m³	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)  <span style="float: right;">Totale</span>				
			24,35		
		m²	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  <span style="float: right;">Totale</span>				
			197,56		
		m²	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  <span style="float: right;">Totale</span>				
			197,56		
		m²	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  <span style="float: right;">Totale</span>				
			10,37		
			107,15		
			0,08		
			49,64		
			7,17		
			7,58		
		m²	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
	<b>Totale VI4 - Spalle Euro</b>				<b>106.295,61</b>

## 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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
<b>Totale VI5 - Pile Euro</b>					<b>26.418,45</b>

### 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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
	<b>Totale VI6 - Pulvini Euro</b>				<b>17.861,15</b>

### 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
<b>Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro</b>					<b>45.712,00</b>



## 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 <sup>3</sup>	6,98		
A dedurre			-6,98		
6,98					
A sommare					
-----					
CALCOLO BAGGIOLI E RITEGNI pila 1			6,98		
1 * 6,98					
Totale	m <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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)	Totale	174,270		
	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)	Totale	23,10		
	Sovrapprezzo per apparecchi d'appoggio elastomerici aventi una dimensione inferiore a 10 dmc.	dm <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	69,30	18,64	1.291,75
<b>Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro</b>					<b>13.318,44</b>

### 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)**

**VI9 - Travi d'impalcato in acciaio**

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
13560 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				
	1 * 99,63		99,63		
	Totale	m²	99,63	109,44	10.903,51
13540 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%		130.521,600		
	Totale parziale	kg	5.220,864		
	A dedurre			-135.742,464	
	135742,464				
	A sommare				
	-----				
	CALCOLO TRAVATA				
	1 * 135742,464		135.742,464		
	Totale	kg	135.742,464	2,22	301.348,27
13550 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		135.742,464		
	Totale	kg	135.742,464	0,15	20.361,37
	<b>Totale VI9 - Travi d'impalcato in acciaio Euro</b>				<b>332.613,15</b>

### 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 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 <sup>2</sup> 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 <sup>2</sup>	660,05		
	A dedurre			-660,05	
	660,05				
	A sommare				
	CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE SPA-P1 1 * 660,05		660,05		
	Totale	m <sup>2</sup>	660,05	18,53	12.230,73
13580 BA.CZ.A.3 09.B	Acciaio 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 <sup>3</sup> INCIDENZA ARMATURA PREDALLES 60kg/m <sup>3</sup> INCIDENZA ARMATURA VELETTA 20kg/m <sup>3</sup>				
	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			-33.059,003	
	33059,003				
	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

**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
<b>Totale VIA - Soletta di completamento Euro</b>					<b>77.849,82</b>



## 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 <sup>2</sup>					
	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	
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 <sup>2</sup>		338,40		
	A dedurre			-338,40		
	338,40					
A sommare						
-----						
IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA						
1 * 338,40			338,40			
Totale	m <sup>2</sup>		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 <sup>2</sup>	-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 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=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
	<b>Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro</b>				<b>19.942,04</b>

## 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
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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup> , 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
<b>Totale VI2 - Pali o pozzi Euro</b>					<b>374.325,64</b>

## 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 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		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 PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO	
53185 BA.MT.C.0101.A	$((1,00+4,00)/2) * 9,70 * 3,00$		72,75			
		Totale	m <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	4.438,13	0,26	1.153,91
		<b>Totale VI3 - Fondazioni Euro</b>				<b>110.244,17</b>



## 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	2.092,07
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	236,81
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	2.761,45
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	3.354,95
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	3.344,11
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
	<b>Totale VI4 - Spalle Euro</b>				<b>105.439,81</b>

## 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
<b>Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro</b>					<b>34.240,00</b>

## 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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup> /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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	4,55		
	Totale generale	m <sup>3</sup>	36,87		
	a dedurre il calcolo -36,87		-36,87		
	----- CALCOLO TRAVI PER IMPALCATO (2*1) * 36,87		73,74		
	Totale	m <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	320,66		
	A dedurre 320,66			-320,66	
	A sommare				
	----- CALCOLO CASSERO TRAVI IN C.A.P. PER IMPALCATO P1-SPB 2 * 320,66		641,32		
	Totale	m <sup>2</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	23,10	18,64	430,58
	<b>Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro</b>				<b>48.590,37</b>

## 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 <sup>2</sup> 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 <sup>2</sup>	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	m <sup>2</sup>	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/m <sup>3</sup> INCIDENZA ARMATURA PREDALLES 60kg/m <sup>3</sup> INCIDENZA ARMATURA VELETTA 20kg/m <sup>3</sup>				
	----- 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	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	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	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	8,20	0,17	250,92
			540,00		
5180 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	936,00	0,17	250,92
			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
	<b>Totale VIA - Soletta di completamento Euro</b>				<b>35.857,39</b>

### 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 <sup>2</sup>				
	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
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 <sup>2</sup>		326,50	
	A dedurre				
	326,5			-326,50	
A sommare					
-----					
CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4					
1 * 326,5			326,50		
Totale	m <sup>2</sup>		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 <sup>2</sup>		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
	<b>Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro</b>				<b>10.937,97</b>

## 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  <span style="float: right;">Totale</span>	m <sup>3</sup>	6,07 6,07 <hr/> 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  <span style="float: right;">Totale</span>	m <sup>3</sup>	19,41 19,41 <hr/> 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  <span style="float: right;">Totale</span>	m <sup>3</sup>	19,41 19,41 <hr/> 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  <span style="float: right;">Totale</span>	m <sup>2</sup>	48,53 48,53 <hr/> 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  <span style="float: right;">Totale</span>	kg	114.501,600 114.501,600  47.040,000 47.040,000 <hr/> 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  <span style="float: right;">Totale</span>	kg	1.941,120 1.941,120 <hr/> 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  <span style="float: right;">Totale</span>	kg	65.674,840 <hr/> 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
<b>Totale VI2 - Pali o pozzi Euro</b>					<b>1.113.384,38</b>



## 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	8.091,52	0,26	2.103,80
<b>Totale VI3 - Fondazioni Euro</b>					<b>295.183,81</b>

## 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 <sup>3</sup>		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 <sup>3</sup>		376,69		
Totale	m <sup>3</sup>		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 <sup>3</sup>		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 <sup>2</sup>		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 <sup>2</sup>		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 da quota +140.86 a +143.17 spalla + muri d'ala 55,62 * 2,31  Spalla B da quota +139.17 a +140.49 spalla + muri d'ala 57,39 * 1,32 da quota +140.49 a +143.17 spalla + muri d'ala 55,62 * 2,68				
	Totale	m <sup>2</sup>	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 ringrosso muro paraghiaia 2 * 0,17 * (1/2*(0,36+0,19)) soletta copertura tra muri d'ala 6,80 * 12,30 sponde laterali 2 * (6,80+0,67) * 0,49 sponde frontali 2 * 5,33 Ritegni 2 * (5,16-1,00) * 0,7 2 * (0,4+0,8+0,4) * 0,7  Spalla B da quota +143.17 a +143.55 spalla + muri d'ala 55,62 * 0,38 ringrosso muro paraghiaia 2 * 0,17 * (1/2*(0,11+0,28)) soletta copertura tra muri d'ala 6,80 * 11,30 sponde laterali 2 * (6,80+0,67) * 0,49 sponde frontali 2 * 5,33 Ritegni 2 * (5,16-1,00) * 0,7 2 * (0,4+0,8+0,4) * 0,7				
	Totale	m <sup>2</sup>	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  Spalla B Elevazione - kg/mc 120.00 Quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 120 * 376,69				
	Totale	kg	92.925,600	1,00	92.925,60
	<b>Totale VI4 - Spalle Euro</b>				<b>210.335,74</b>

### 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
<b>Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro</b>					<b>88.784,00</b>

## 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 PROVVISI	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 <sup>3</sup>	85,20	0,80	68,16
13910 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
13930 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 <sup>3</sup>	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 PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	RIF.ART. BA.OP.A.3 07.A 46,20		46,20		
	Totale	dm <sup>3</sup>	46,20	18,64	861,17
	<b>Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro</b>				<b>10.056,25</b>



### 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 <sup>2</sup>	<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
<b>Totale VI9 - Travi d'impalcato in acciaio Euro</b>					<b>585.647,87</b>

### 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 PROVVISIVE	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 <sup>2</sup> 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		11,50		
	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 <sup>2</sup>	760,68		
	A dedurre 760,68		-760,68		
	A sommare				
	----- CALCOLO CASSERO DELLA SOLETTA D'IMPALCATO+PREDALLES+VELETTE SPA-SPB 1 * 760,68		760,68		
	Totale	m <sup>2</sup>	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 <sup>3</sup> INCIDENZA ARMATURA PREDALLES 60kg/m <sup>3</sup> INCIDENZA ARMATURA VELETTA 20kg/m <sup>3</sup> -----				
	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		

## 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 PROVVISI	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
	<b>Totale VIA - Soletta di completamento Euro</b>				<b>106.754,70</b>

### 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 <sup>2</sup>				
	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 <sup>2</sup>		494,40	
	A dedurre				
	494,40			-494,40	
A sommare					
-----					
IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA					
1 * 494,40			494,40		
Totale	m <sup>2</sup>		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	m <sup>2</sup>	-494,40	3,84	1.898,50
	Totale		494,40		
			494,40		
14110 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	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		
14070 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	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		
14070 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

**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
	<b>Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro</b>				<b>24.654,80</b>

## 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 PROVVISI	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			2.840,200		
	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
	<b>Totale VI2 - Pali o pozzi Euro</b>				<b>641.472,55</b>

### 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		33,07			
	SPALLA B 16,7 * 9,9 * 0,20		33,07			
	Totale	m³	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		314,88			
	SPALLA B 16,40 * 9,6 * 2		314,88			
	Totale	m³	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		314,88			
	SPALLA B 16,40 * 9,6 * 2		314,88			
	Totale	m³	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		104,00			
	SPALLA B 2 * (16,40+9,6) * 2		104,00			
	Totale	m²	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		34.636,800			
	SPALLA B - 110 kg/mc 110 * 16,40 * 9,6 * 2		34.636,800			
	Totale	kg	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		15.259,200			
	puntone 4 * 2,83 * 115		1.301,800			
	SPALLA B					
	trave HEB 2 * 40,80 * 187		15.259,200			
	puntone 4 * 2,83 * 115		1.301,800			
	Totale generale	kg	33.122,000			
	20% per extralaminazione, piastre, etc 0,20 * 33122		6.624,400			
	Totale	kg	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		1.322,04		
a dedurre volume fondazioni interrante						
quantità art BA.CZ.A.3 01.A -1 * 66,14			-66,14			
quantità art BA.CZ.A.3 01.E -1 * 629,76			-629,76			
a dedurre volume elevazioni interrante -1 * 143,46			-143,46			
Totale	m³	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	2.175,02	0,26	565,51
	<b>Totale VI3 - Fondazioni Euro</b>				<b>197.297,88</b>

## 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	m <sup>3</sup>	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	m <sup>3</sup>	376,71			
Totale	m <sup>3</sup>	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	m <sup>3</sup>	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	m <sup>2</sup>	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	m <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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		47,58		
	ringrosso muro paraghiaia 2 * 13,7 * 0,17 * (1/2*(0,12+0,29))		0,98		
	Soletta copertura tra muri d'ala intradosso soletta 6,80 * 11,3		76,84		
	sponde laterali 2 * (6,8+0,67) * 0,48		7,17		
	sponde frontali 2 * 5,33		10,66		
	Spalla B da quota +143.17 a +143.55 Spalla + Muri d'ala 55,32 * 0,38		21,02		
	ringrosso muro paraghiaia 2 * 13,7 * 0,17 * (1/2*(0,12+0,29))		0,98		
	Soletta copertura tra muri d'ala intradosso soletta 6,80 * 11,3		76,84		
	sponde laterali 2 * (6,8+0,67) * 0,48		7,17		
	sponde frontali 2 * 5,33		10,66		
	Totale	m <sup>2</sup>	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		47.698,800		
	Spalla B Elevazione - kg/mc 120.00 Quantità di cui alla voce BA.CZ.A.3 02.F 120 * 376,71		45.205,200		
	Totale	kg	92.904,000	1,00	92.904,00
	<b>Totale VI4 - Spalle Euro</b>				<b>210.107,97</b>



## 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	0,55	2.970,00
			Totale		
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	0,19	3.420,00
			Totale		
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	0,59	3.186,00
			Totale		
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	0,22	1.980,00
			Totale		
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		

### 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
	<b>Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro</b>				<b>15.036,00</b>

### 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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	dm³	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	88,80		
<b>Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro</b>					<b>20.606,16</b>

### 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
	<b>Totale VI9 - Travi d'impalcato in acciaio Euro</b>				<b>215.494,22</b>

## 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 <sup>2</sup> /ml				
	AREA SEZIONE IMPALCATO EPURATA DA TRAVI E COPPELLE= 11.19 m <sup>2</sup> /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 <sup>3</sup>	199,48		
A dedurre					
199,48			-199,48		
A sommare					
-----					
CALCOLO IMPALCATO A TRAVI INCORPORATE					
1 * 199,48			199,48		
Totale		m <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup> /ml				
	AREA SEZIONE IMPALCATO EPURATA DA TRAVI E COPPELLE= 11.19 m <sup>2</sup> /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 <sup>2</sup>	131,16		
A dedurre					
131,16			-131,16		
A sommare					
-----					
CALCOLO IMPALCATO A TRAVI INCORPORATE					
1 * 131,16			131,16		
Totale		m <sup>2</sup>	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 PROVVISTE	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	
	<b>Totale VIA - Soletta di completamento Euro</b>					<b>52.591,28</b>

## 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 <sup>3</sup>	3,24 3,24		
	A dedurre 3,24 A sommare ----- CALCOLO VELETTE 1 * 3,24  Totale	m <sup>3</sup>	-3,24 3,24 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 <sup>3</sup>	3,24 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 <sup>2</sup>	78,32 78,32		
	A dedurre 78,32 A sommare ----- CALCOLO CASSERO VELETTE 1 * 78,32  Totale	m <sup>2</sup>	-78,32 78,32 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 PROVVISTE	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 <sup>2</sup> 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 <sup>2</sup>	374,87		
	A dedurre 374,87		-374,87		
	A sommare -----				
	CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4 1 * 374,87		374,87		
	Totale	m <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	221,79		
	A dedurre				
	221,79			-221,79	
	A sommare				
	-----				
	CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE				
1 * 221,79			221,79		
Totale	m <sup>2</sup>	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
14790 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

**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				
	-----				
14780 VAT.RS3E.A01.0 9.0017	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				
	-----				
	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					
-----					
14780 VAT.RS3E.A01.0 9.0017	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					
-----					
14780 VAT.RS3E.A01.0 9.0017	PLUVIALE INTEGRATO NELLA SOLETTA + GRIGLIA ZINCATA				
	1 * 12		12,00		
	Totale	Cad	12,00	21,54	258,48
	<b>Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro</b>				
					<b>11.790,55</b>

### 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
	<b>Totale VI2 - Pali o pozzi Euro</b>				<b>541.198,86</b>

### 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	771,21 705,32 705,32 705,32 112,85 3.000,02	0,26	780,01
<b>Totale VI3 - Fondazioni Euro</b>					<b>196.326,65</b>

## 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	270,24			
Totale	m <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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
	<b>Totale VI4 - Spalle Euro</b>				<b>145.158,25</b>

## 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
	<b>Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro</b>				<b>15.036,00</b>

### 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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				
	Totale	dm <sup>3</sup>	88,80	18,64	1.655,23
	<b>Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro</b>				<b>10.303,08</b>

### 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 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
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
	<b>Totale VI9 - Travi d'impalcato in acciaio Euro</b>				<b>215.494,22</b>



### 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 <sup>3</sup>	195,83 3,65 199,48		
				-199,48	
	Totale	m <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	106,80 24,36 131,16		
				-131,16	
	Totale	m <sup>2</sup>	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 PROVVISTE	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
	<b>Totale VIA - Soletta di completamento Euro</b>				<b>52.591,28</b>

### 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 <sup>3</sup>	3,24 3,24		
	A dedurre 3,24 A sommare		-3,24		
	----- CALCOLO VELETTE 1 * 3,24  Totale	m <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	78,32 78,32		
	A dedurre 78,32 A sommare		-78,32		
	----- CALCOLO CASSERO VELETTE 1 * 78,32  Totale	m <sup>2</sup>	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 PROVVISTE	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 <sup>2</sup>				
	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		
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		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		306,16		
	Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 17,80 * (1,93+1,93)		68,71		
	Totale parziale	m <sup>2</sup>	374,87		
	A dedurre				
	374,87			-374,87	
	A sommare				
	-----				
	CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4				
	1 * 374,87		374,87		
	Totale	m <sup>2</sup>	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	m²	221,79		
	A dedurre				
	221,79			-221,79	
	A sommare				
	-----				
	CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE				
1 * 221,79			221,79		
Totale	m²	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 "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
<b>Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro</b>					<b>11.790,55</b>

## 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  Totale	m <sup>3</sup>	5,30 5,30 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  Totale	m <sup>3</sup>	16,96 16,96 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  Totale	m <sup>3</sup>	16,96 16,96 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  Totale	m <sup>2</sup>	42,40 42,40 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  Totale	kg	89.056,800 89.056,800 43.982,400 43.982,400 266.078,400	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  Totale	kg	1.696,000 1.696,000 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  Totale	kg	23.800,920 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		2.163,720		
	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
	<b>Totale VI2 - Pali o pozzi Euro</b>				<b>789.252,87</b>

## 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  Totale	m <sup>3</sup>	32,95 32,95 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  Totale	m <sup>3</sup>	314,88 314,88 629,76	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  Totale	m <sup>3</sup>	314,88 314,88 629,76	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  Totale	m <sup>2</sup>	104,00 104,00 208,00	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  Totale	kg	34.636,800 34.636,800 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  Totale	m <sup>3</sup>	5.653,73 -76,94 -736,00 -569,80 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  Totale	m <sup>3</sup>	1.591,79 1.442,30 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  Totale	m <sup>3</sup>	384,68 24,00 384,68 24,00 817,36	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 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 Totale	m <sup>3</sup>	384,68 24,00 384,68 24,00 817,36	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 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 Totale	m <sup>3</sup>	384,68 24,00 384,68 24,00 817,36	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 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) (2*(14+10)) * 0,25 * 0,41 SPALLA B 16,3 * 11,8 * 0,41 incremento volume per terra nervatura palancole (0.25mq ogni nervatura) (2*(14+10)) * 0,25 * 0,41 Totale	m <sup>3</sup>	78,86 4,92 78,86 4,92 167,56	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)) dente esterno 1su1 per rilev. h>4m (((1,00+4,00)/2)) * 7,80 * 3,00 SPALLA B interno (escluso SubBallast e Supercompattato) 6,90 * 9,70 * (8,05-(0,3+0,12)) dente esterno 1su1 per rilev. h>4m (((1,00+4,00)/2)) * 7,80 * 3,00 Totale	m <sup>3</sup>	580,95 58,50 510,68 58,50 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 vedi quantità art BA.MT.A.3003.A 817,36 vedi quantità art BA.MT.A.3003.B 817,36 vedi quantità art BA.MT.A.3003.C 817,36 vedi quantità art BA.MT.A.3003.D 167,56 Totale	m <sup>3</sup>	3.034,09 817,36 817,36 817,36 167,56 5.653,73	0,26	1.469,97
<b>Totale VI3 - Fondazioni Euro</b>					<b>228.755,08</b>

## 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	399,76			
Totale	m <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 paraballast 2 * (6,80+0,67) * (0,15+0,72+0,72)		23,75		
Spalla B					
soletta copertura					
sponde marciapiede e paraballast 2 * (6,80+0,67) * (0,15+0,72+0,72)		23,75			
Totale	m <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	403,20	16,40	6.612,48
	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 <sup>2</sup>	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	
<b>Totale VI4 - Spalle Euro</b>					<b>214.367,08</b>

## 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 PROVVISIVE	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  <p style="text-align: right;">Totale</p>	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 "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  <p style="text-align: right;">Totale</p>	Cad	1,00  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 "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  <p style="text-align: right;">Totale</p>	Cad	2,00 <hr/> 2,00	14.224,00	28.448,00
<b>Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro</b>					<b>45.712,00</b>

## 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 PROVVISIVE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
14200 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 <sup>3</sup>	11,78	121,28	1.428,68
14210 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 <sup>3</sup>	11,78	5,39	63,49
14230 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 <sup>2</sup>	21,84	16,40	358,18
14220 BA.CZ.A.3 09.B	Acciaio 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
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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	46,20	18,64	861,17
	<b>Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro</b>				<b>10.056,25</b>

## 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 PROVVISTE	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			99,63		
	Totale parziale		m²	99,63		
	A dedurre			-99,63		
	99,63					
	A sommare					
	-----					
	CALCOLO GRIGLIATO IMPALCATI RETICOLARI					
	1 * 99,63			99,63		
	Totale	m²	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				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					
	1 * 135742,464			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			135.742,464		
	Totale	kg	135.742,464			
				0,15	20.361,37	
	<b>Totale VI9 - Travi d'impalcato in acciaio Euro</b>				<b>332.613,15</b>	

## 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			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	
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			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	
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			193,84		
Totale		m³	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 <sup>2</sup> 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 <sup>2</sup>		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 <sup>2</sup>		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 <sup>3</sup> INCIDENZA ARMATURA PREDALLES 60kg/m <sup>3</sup> INCIDENZA ARMATURA VELETTA 20kg/m <sup>3</sup>					
	-----					
	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				
	Totale	m	9,00 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))				
	Totale	m	2.070,00 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))				
	Totale	m	6,00 10,40 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))				
	Totale	m	1.380,00 2.392,00 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			
	<b>Totale VIA - Soletta di completamento Euro</b>				<b>77.849,82</b>

### 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 <sup>2</sup>				
	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 <sup>2</sup>		338,40	
	A dedurre				
	338,40			-338,40	
A sommare					
-----					
IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm					
1 * 338,40			338,40		
Totale	m <sup>2</sup>		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		
	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

**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
14440 IT.TU.E.3002.E	A dedurre 338,40 A sommare ----- IMPERMEABILIZZAZIONE VASCA 4mm 1 * 338,40  Totale	m <sup>2</sup>	-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 "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)  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
	<b>Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro</b>				<b>19.942,04</b>

## 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  <span style="float: right;">Totale</span>	m <sup>3</sup>	   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  <span style="float: right;">Totale</span>	m <sup>3</sup>	   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  <span style="float: right;">Totale</span>	m <sup>3</sup>	   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  <span style="float: right;">Totale</span>	m <sup>2</sup>	   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  <span style="float: right;">Totale</span>	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  <span style="float: right;">Totale</span>	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  <span style="float: right;">Totale</span>	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)  <span style="float: right;">Totale</span>	m <sup>3</sup>	   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	
<b>Totale VI2 - Pali o pozzi Euro</b>					<b>920.000,57</b>

## 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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 interrare 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 interrare -1 * 223,75  Totale	m <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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	m <sup>3</sup>	165,06	3,76	1.361,57
	16,00				
	Totale 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	m <sup>3</sup>	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		
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	m <sup>3</sup>	16,00	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		193,45		
	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	m <sup>3</sup>	234,17	0,26	326,86
	vedi quantità art BA.MT.A.3002.A 234,17		362,12		
	vedi quantità art BA.MT.A.3003.A 362,12		362,12		
	vedi quantità art BA.MT.A.3003.B 362,12		298,75		
	vedi quantità art BA.MT.A.3003.C 298,75		Totale 1.257,16		
<b>Totale VI3 - Fondazioni Euro</b>					<b>88.410,08</b>

## 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	m <sup>3</sup>	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	m <sup>3</sup>	118,84			
Totale	m <sup>3</sup>	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	m <sup>3</sup>	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 simili				
	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	m <sup>2</sup>	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	m <sup>2</sup>	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 PROVVISTE	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 <sup>2</sup>	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
	<b>Totale VI4 - Spalle Euro</b>				<b>66.195,71</b>



### 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 ----- Totale kN 4.500,00	0,55	2.475,00
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 ----- Totale kN 14.000,00	0,19	2.660,00
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 ----- Totale kN 4.500,00	0,59	2.655,00
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 ----- Totale kN 7.000,00	0,22	1.540,00
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
	<b>Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro</b>				<b>12.462,00</b>

### 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 <sup>3</sup>	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 PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Totale	dm <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	94,20	18,64	1.755,89
	<b>Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro</b>				<b>10.340,14</b>

### 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
	<b>Totale VI9 - Travi d'impalcato in acciaio Euro</b>				<b>124.704,98</b>

### 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	<p>Conglomerato cementizio per strutture in elevazione, della classe di resistenza C32/40 N/mm2</p> <p>GETTO PER IMPALCATI A TRAVI INCORPORATE</p> <p>-----</p> <p>DATI GENERALI            AREA SEZIONE IMPALCATO = 7.79 m<sup>2</sup>/ml            AREA SEZIONE IMPALCATO EPURATA DA TRAVI E COPPELLE= 7.42 m<sup>2</sup>/ml            svp. lunghezza degli sbalzi escluso le coppelle delle travi vista in sezione = 6,00m</p> <p>-----</p> <p>DATI PER VERIFICA            impalcato a travi incorporate            Sezione Corrente 1 * 7,42 * (17,80-(0,15+0,15))            ringrossi di 15cm chiusura getto 1 * 7,79 * ((0,15+0,15))</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 132,19 A sommare</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO IMPALCATO A TRAVI INCORPORATE 1 * 132,19</p> <p style="text-align: right;">Totale</p>	m <sup>3</sup>	<p>129,85</p> <p>2,34</p> <p>132,19</p> <p>-132,19</p> <p>132,19</p> <p>132,19</p>	121,28	16.032,00
15490 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 LENTA TRAVI INCORPORATE            vedi ART.RIF - BA.CZ.A.3 02.F            132,19</p> <p style="text-align: right;">Totale</p>	m <sup>3</sup>	<p>132,19</p> <p>132,19</p>	5,39	712,50
15500 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>GETTO PER IMPALCATI A TRAVI INCORPORATE</p> <p>-----</p> <p>DATI GENERALI            AREA SEZIONE IMPALCATO = 7.79 m<sup>2</sup>/ml            AREA SEZIONE IMPALCATO EPURATA DA TRAVI E COPPELLE= 7.42 m<sup>2</sup>/ml            svp. lunghezza degli sbalzi escluso le coppelle delle travi vista in sezione = 6,00m</p> <p>-----</p> <p>DATI PER VERIFICA            impalcato a travi incorporate            CASSERI LATERALI 1 * 6 * 17,80            CASSERI CHIUSURA FINALI 2 * 7,79</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>A dedurre 122,38 A sommare</p> <p>-----</p> <p>CALCOLO IMPALCATO A TRAVI INCORPORATE 1 * 122,38</p> <p style="text-align: right;">Totale</p>	m <sup>2</sup>	<p>106,80</p> <p>15,58</p> <p>122,38</p> <p>-122,38</p> <p>122,38</p> <p>122,38</p>	16,40	2.007,03
15480 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>				

### 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 DIELETTRICA 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		
			10,40		
	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				

### 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
	<b>Totale VIA - Soletta di completamento Euro</b>				<b>35.436,65</b>





### 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 <sup>2</sup> 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 Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 17,80 * (1,93+1,93)		163,76 68,71		
	Totale parziale	m <sup>2</sup>	232,47		
	A dedurre 232,47		-232,47		
	A sommare -----				
	CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4 1 * 232,47		232,47		
	Totale	m <sup>2</sup>	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 PROVVISIVE	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		81,88		
	Larghezza camminamenti impalcato da impermeabilizzare = 1.93+1.93m 17,80 * (1,93+1,93)		68,71		
	Totale parziale	m <sup>2</sup>	150,59		
	A dedurre				
	150,59			-150,59	
	A sommare				
	-----				
	CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE				
1 * 150,59			150,59		
Totale	m <sup>2</sup>	150,59		5,92	891,49
15680 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
15630 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
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
	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				
15620 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
<b>Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro</b>					<b>9.880,96</b>

### 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 PROVVISI	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
	<b>Totale VI2 - Pali o pozzi Euro</b>				<b>623.005,14</b>

## 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  <span style="float: right;">Totale</span>	m <sup>3</sup>	28,32	80,31	4.548,76
	28,32				
	56,64				
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  <span style="float: right;">Totale</span>	m <sup>3</sup>	264,50	109,75	58.057,75
	264,50				
	529,00				
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  <span style="float: right;">Totale</span>	m <sup>3</sup>	264,50	5,39	2.851,31
	264,50				
	529,00				
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  <span style="float: right;">Totale</span>	m <sup>2</sup>	92,00	10,09	1.856,56
	92,00				
	184,00				
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  <span style="float: right;">Totale</span>	kg	29.095,000	1,00	58.190,00
	29.095,000				
	58.190,000				
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  <span style="float: right;">Totale</span>	m <sup>3</sup>	5.456,70	0,90	3.823,93
	-56,64				
	-529,00				
	-622,25				
	4.248,81				
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  <span style="float: right;">Totale</span>	m <sup>3</sup>	2.998,20	3,42	10.253,84
	2.998,20				
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  <span style="float: right;">Totale</span>	m <sup>3</sup>	278,50	3,27	1.948,92
	19,50				
	278,50				
	19,50				
	596,00				
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	m <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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		58,50		
42970 BA.MT.C.0101.A	Totale	m <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	5.456,70	0,26	1.418,74
	<b>Totale VI3 - Fondazioni Euro</b>				<b>205.402,67</b>



## 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	m <sup>3</sup>	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	m <sup>3</sup>	311,32			
Totale	m <sup>3</sup>	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	m <sup>3</sup>	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	m <sup>2</sup>	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	m <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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	
<b>Totale VI4 - Spalle Euro</b>					<b>169.234,25</b>

### 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
<b>Totale VI7 - Apparecchi di appoggio Euro</b>					<b>34.240,00</b>

### 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 <sup>3</sup>	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				
	CASSONCIONO FERROVIARIO IN C.A.P.				
	-----				
	DATI GENERALI				
	H.trave=2.10m				
	L.trave=24.40m				
	AREA = 1.09 m <sup>2</sup> /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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	4,55		
	-----				
	Totale generale	m <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>2</sup>	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 <sup>3</sup>	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 <sup>3</sup>	46,20	18,64	861,17
	<b>Totale VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo Euro</b>					<b>51.278,20</b>

## 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	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	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	m³	4,51       4,51		
	A dedurre 4,51 A sommare			-4,51	
	----- CALCOLO VELETTE 1 * 4,51  Totale	m³	4,51 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	m³	99,37 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	m²	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	m²	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/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
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	9,00	255,89	2.303,01
			m		
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	1.620,00	1,62	2.624,40
			m		
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	6,00	58,32	956,45
			m		
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	1.080,00	0,17	501,84
			m		
	SCOSSALINA GIUNTI D'IMPALCATO DATI Larghezza Impalcato La=9.70 in asse spalla				

### 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
	<b>Totale VIA - Soletta di completamento Euro</b>				<b>39.395,17</b>

## 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 <sup>2</sup>				
	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
5690 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
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 <sup>2</sup>		326,50	
	A dedurre				
	326,5			-326,50	
A sommare					
-----					
CALCOLO IMPERMEABILIZZAZIONE 3+4					
1 * 326,5			326,50		
Totale	m <sup>2</sup>		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 <sup>2</sup>		211,50		
A dedurre					
211,50			-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
<b>Totale VID - Opere di finitura di Linea Euro</b>					<b>10.937,97</b>
<b>Totale C - LAVORI A CORPO Euro</b>					<b>161.491.336,71</b>
<b>Importo Lavori Euro</b>					<b>161.491.336,71</b>

### IMPORTO COMPLESSIVO DELL'OPERA

INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	IMPORTI PARZIALI	IMPORTI TOTALI
<b>A) LAVORI</b>		
C - LAVORI A CORPO	161.491.336,71	
BA - Presidi Antirumore	371.956,48	
<b>BA01 - Barriere Antirumore Tipo "HS"</b>	<b>371.956,48</b>	
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	
<b>VI01 - VI01 - Singolo Binario</b>	<b>5.693.692,56</b>	
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	
<b>VI02 - VI02 - Singolo Binario</b>	<b>8.526.055,48</b>	
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	
<b>VI03 - VI03 - Singolo Binario</b>	<b>14.981.791,88</b>	
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
<b>A) LAVORI</b>		
<b>VI7 - Apparecchi di appoggio</b>	64.564,80	
<b>VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo</b>	16.640,26	
<b>VI9 - Travi d'impalcato in acciaio</b>	453.476,91	
<b>VIA - Soletta di completamento</b>	101.602,99	
<b>VID - Opere di finitura di Linea</b>	32.912,96	
<b>VI03D - da P24 a SPB + ( n.3 imp. Acc./Cls. 40m)</b>	2.450.638,29	
<b>VI2 - Pali o pozzi</b>	548.454,00	
<b>VI3 - Fondazioni</b>	314.664,61	
<b>VI4 - Spalle</b>	82.442,56	
<b>VI5 - Pile</b>	66.374,25	
<b>VI6 - Pulvini</b>	59.423,25	
<b>VI7 - Apparecchi di appoggio</b>	137.136,00	
<b>VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo</b>	19.226,32	
<b>VI9 - Travi d'impalcato in acciaio</b>	936.755,33	
<b>VIA - Soletta di completamento</b>	226.335,86	
<b>VID - Opere di finitura di Linea</b>	59.826,11	
<b>VI04 - VI04 - Singolo Binario</b>	<b>2.679.477,60</b>	
<b>VI04A - da SPA a SPB scatolare + ( n.6 imp. C.A.P. 25m)</b>	2.679.477,60	
<b>VI2 - Pali o pozzi</b>	889.251,83	
<b>VI3 - Fondazioni</b>	520.057,40	
<b>VI4 - Spalle</b>	303.051,32	
<b>VI5 - Pile</b>	54.708,47	
<b>VI6 - Pulvini</b>	111.350,20	
<b>VI7 - Apparecchi di appoggio</b>	205.440,00	
<b>VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo</b>	306.273,24	
<b>VIA - Soletta di completamento</b>	218.682,18	
<b>VID - Opere di finitura di Linea</b>	70.662,96	
<b>VI05 - VI05 - Singolo Binario</b>	<b>3.330.518,52</b>	
<b>VI05A - da SPA a P1 + ( n.2 imp. C.A.P. 25m)</b>	702.909,10	
<b>VI2 - Pali o pozzi</b>	165.595,21	
<b>VI3 - Fondazioni</b>	170.986,34	
<b>VI4 - Spalle</b>	67.904,99	
<b>VI5 - Pile</b>	6.985,88	
<b>VI6 - Pulvini</b>	22.203,60	
<b>VI7 - Apparecchi di appoggio</b>	68.480,00	
<b>VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo</b>	102.127,21	
<b>VIA - Soletta di completamento</b>	71.714,80	
<b>VID - Opere di finitura di Linea</b>	26.911,07	
<b>VI05B - da P2 a P3 + ( n.1 imp. Acc./Cls. 40m)</b>	1.524.126,66	
<b>VI2 - Pali o pozzi</b>	687.367,96	
<b>VI3 - Fondazioni</b>	235.417,00	
<b>VI5 - Pile</b>	37.045,44	
<b>VI6 - Pulvini</b>	44.621,98	
<b>VI7 - Apparecchi di appoggio</b>	45.712,00	
<b>VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo</b>	16.534,14	
<b>VI9 - Travi d'impalcato in acciaio</b>	352.720,01	
<b>VIA - Soletta di completamento</b>	79.730,96	
<b>VID - Opere di finitura di Linea</b>	24.977,17	
<b>VI05C - da P4 a SPB + ( n.3 imp. C.A.P. 25m)</b>	1.103.482,76	
<b>VI2 - Pali o pozzi</b>	328.806,70	
<b>VI3 - Fondazioni</b>	224.935,84	
<b>VI4 - Spalle</b>	80.581,74	
<b>VI5 - Pile</b>	23.350,94	
<b>VI6 - Pulvini</b>	44.540,09	
<b>VI7 - Apparecchi di appoggio</b>	102.720,00	
<b>VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo</b>	153.126,20	
<b>VIA - Soletta di completamento</b>	107.572,20	
<b>VID - Opere di finitura di Linea</b>	37.849,05	
<b>VI06 - VI06 - Singolo Binario</b>	<b>19.519.546,3</b>	
<b>VI060 - Sistemazione Idraulica - VI06</b>	296.473,12	
<b>VIC - Interferenze</b>	296.473,12	
<b>VI06A - da SPA a P9 + ( n.10 imp. C.A.P. 25m)</b>	3.637.192,68	
<b>VI2 - Pali o pozzi</b>	1.119.809,91	



**IMPORTO COMPLESSIVO DELL'OPERA**

INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	IMPORTI PARZIALI	IMPORTI TOTALI
<b>A) LAVORI</b>		
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	
<b>VI06B - da P10 a P11 + ( n.1 imp. Acc./Cls. 50m)</b>	<b>1.535.300,59</b>	
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	
<b>VI06C - da P12 a P13 + ( n.3 imp. C.A.P. 25m)</b>	<b>864.073,62</b>	
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	
<b>VI06D - da P14 a 22 + ( n.9 imp. Acc./Cls. 40m)</b>	<b>7.301.832,13</b>	
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	
<b>VI06E - da P23 a P24 + ( n.1 imp. Acc./Cls. 50m)</b>	<b>1.836.858,08</b>	
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	
<b>VI06F - da P25 a SPB + ( n.5 imp. Acc./Cls. 40m)</b>	<b>4.047.816,15</b>	
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	
<b>VI07 - VI07 - Singolo Binario</b>	<b>4.541.164,38</b>	
VI070 - Sistemazione Idraulica - VI07	18.455,84	
VIC - Interferenze	18.455,84	
<b>VI07A - da SPA a P1 + ( n.2 imp. Acc./Cls. 40m)</b>	<b>1.487.781,92</b>	
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
<b>A) LAVORI</b>		
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	
<b>VI07B - da P2 a P3 + ( n.1 imp. Acc./Cls. 50m)</b>	<b>2.067.431,46</b>	
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	
<b>VI07C - SPB + ( n.1 imp. Acc./Cls. 40m)</b>	<b>967.495,16</b>	
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	
<b>VI08 - VI08 - Singolo Binario</b>	<b>8.207.655,03</b>	
<b>VI08A - da SPA a P3 + ( n.4 imp. C.A.P. 25m)</b>	<b>1.505.143,48</b>	
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	
<b>VI08B - da P4 a P5 + ( n.1 imp. Reticolare 55m)</b>	<b>2.972.119,51</b>	
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	
<b>VI08C - da P6 a SPB + ( n.10 imp. C.A.P. 25m)</b>	<b>3.730.392,04</b>	
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	
<b>VI09 - VI09 - Singolo Binario</b>	<b>4.533.299,68</b>	
<b>VI09A - da SPA a SPB + ( n.11 imp. C.A.P. 25m)</b>	<b>4.533.299,68</b>	
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
<b>A) LAVORI</b>		
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	
<b>VI10 - VI10 (ex VI02) - Doppio Binario</b>	<b>3.152.836,60</b>	
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	
<b>VI11 - VI11 (ex VI03) - Singolo Binario</b>	<b>1.941.206,71</b>	
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	
<b>VI12 - VI12 (ex VI04) - Singolo Binario</b>	<b>47.876.864,56</b>	
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
<b>A) LAVORI</b>		
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	
<b>VI12C - da P32 a P34 + ( n.4 imp. Acc./Cls. 40m)</b>	<b>3.187.508,51</b>	
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	
<b>VI12D - da P35 a P36 + ( n.1 imp. Reticolare 70m)</b>	<b>3.963.536,48</b>	
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	
<b>VI12E - da P37 a SPB + ( n.12 imp. Acc./Cls. 40m)</b>	<b>9.528.414,34</b>	
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	
<b>VI13 - VI13 (ex VI05) - Singolo Binario</b>	<b>2.384.552,62</b>	
<b>VI13A - SPA + ( n.1 imp. C.A.P. 25m)</b>	<b>471.480,51</b>	
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	
<b>VI13B - da P1 a P2 + ( n.1 imp. Acc./Cls. 40m)</b>	<b>1.494.674,58</b>	
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	
<b>VI13C - SPB+ ( n.1 imp. C.A.P. 25m)</b>	<b>418.397,53</b>	
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	
<b>VI14 - VI14 (ex VI06) - Singolo Binario</b>	<b>3.411.676,94</b>	
<b>VI14A - da SPA a SPB + ( n.1 imp. Reticolare 55m)</b>	<b>3.411.676,94</b>	
VI2 - Pali o pozzi	861.375,63	

**IMPORTO COMPLESSIVO DELL'OPERA**

INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	IMPORTI PARZIALI	IMPORTI TOTALI
<b>A) LAVORI</b>		
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	
<b>VI15 - VI15 (ex VI07) - Singolo Binario</b>	<b>12.681.112,43</b>	
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	
<b>VI16 - VI16 (ex VI08) - Singolo Binario</b>	<b>6.230.734,19</b>	
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	
<b>VI17 - VI17 (ex VI09) - Singolo Binario</b>	<b>2.320.624,85</b>	
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	
<b>VI18 - VI18 (ex VI10) - Doppio Binario</b>	<b>2.434.801,55</b>	
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	
<b>VI19 - VI19 (ex VI11) - Doppio Binario</b>	<b>1.364.396,61</b>	
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
<b>A) LAVORI</b>		
<b>VI3 - Fondazioni</b>	<b>197.297,88</b>	
<b>VI4 - Spalle</b>	<b>210.107,97</b>	
<b>VI7 - Apparecchi di appoggio</b>	<b>15.036,00</b>	
<b>VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo</b>	<b>20.606,16</b>	
<b>VI9 - Travi d'impalcato in acciaio</b>	<b>215.494,22</b>	
<b>VIA - Soletta di completamento</b>	<b>52.591,28</b>	
<b>VID - Opere di finitura di Linea</b>	<b>11.790,55</b>	
<b>VI20 - VI20 (ex VI12) - Doppio Binario</b>	<b>1.187.898,89</b>	
<b>VI20A - da SPA a SPB + ( n.1 imp. Travi Incorp. 17.90m)</b>	<b>1.187.898,89</b>	
<b>VI2 - Pali o pozzi</b>	<b>541.198,86</b>	
<b>VI3 - Fondazioni</b>	<b>196.326,65</b>	
<b>VI4 - Spalle</b>	<b>145.158,25</b>	
<b>VI7 - Apparecchi di appoggio</b>	<b>15.036,00</b>	
<b>VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo</b>	<b>10.303,08</b>	
<b>VI9 - Travi d'impalcato in acciaio</b>	<b>215.494,22</b>	
<b>VIA - Soletta di completamento</b>	<b>52.591,28</b>	
<b>VID - Opere di finitura di Linea</b>	<b>11.790,55</b>	
<b>VI21 - VI21 (ex VI13) - Ponte Provvisorio</b>	<b>1.718.548,29</b>	
<b>VI21A - da SPA a SPB + ( n.1 imp. Acc./Cls. 40m)</b>	<b>1.718.548,29</b>	
<b>VI2 - Pali o pozzi</b>	<b>789.252,87</b>	
<b>VI3 - Fondazioni</b>	<b>228.755,08</b>	
<b>VI4 - Spalle</b>	<b>214.367,08</b>	
<b>VI7 - Apparecchi di appoggio</b>	<b>45.712,00</b>	
<b>VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo</b>	<b>10.056,25</b>	
<b>VI9 - Travi d'impalcato in acciaio</b>	<b>332.613,15</b>	
<b>VIA - Soletta di completamento</b>	<b>77.849,82</b>	
<b>VID - Opere di finitura di Linea</b>	<b>19.942,04</b>	
<b>VI22 - VI22 (ex VI14) - Viadotto su L.S. in corrispondenza VI17 - Singolo Binario</b>	<b>1.267.431,09</b>	
<b>VI22A - da SPA a SPB + ( n.1 imp. Travi Incorp. 17.90m)</b>	<b>1.267.431,09</b>	
<b>VI2 - Pali o pozzi</b>	<b>920.000,57</b>	
<b>VI3 - Fondazioni</b>	<b>88.410,08</b>	
<b>VI4 - Spalle</b>	<b>66.195,71</b>	
<b>VI7 - Apparecchi di appoggio</b>	<b>12.462,00</b>	
<b>VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo</b>	<b>10.340,14</b>	
<b>VI9 - Travi d'impalcato in acciaio</b>	<b>124.704,98</b>	
<b>VIA - Soletta di completamento</b>	<b>35.436,65</b>	
<b>VID - Opere di finitura di Linea</b>	<b>9.880,96</b>	
<b>VI23 - VI23 - Viadotto su L.S. in corrispondenza VI02 - Singolo Binario</b>	<b>1.133.493,40</b>	
<b>VI23A - da SPA a SPB + ( n.1 imp. C.A.P. 25m)</b>	<b>1.133.493,40</b>	
<b>VI2 - Pali o pozzi</b>	<b>623.005,14</b>	
<b>VI3 - Fondazioni</b>	<b>205.402,67</b>	
<b>VI4 - Spalle</b>	<b>169.234,25</b>	
<b>VI7 - Apparecchi di appoggio</b>	<b>34.240,00</b>	
<b>VI8 - Travi d'impalcato in calcestruzzo</b>	<b>51.278,20</b>	
<b>VIA - Soletta di completamento</b>	<b>39.395,17</b>	
<b>VID - Opere di finitura di Linea</b>	<b>10.937,97</b>	
<b>IMPORTO LAVORI Euro</b>		<b>161.491.336,71</b>
<b>IMPORTO COMPLESSIVO DELL'OPERA Euro</b>		<b>161.491.336,71</b>