

Committente:



# AUTOCAMIONALE DELLA CISA S.P.A.

Via Camboara 26/A - Frazione Ponte Taro - 43015 NOCETO (PR)

Impresa Esecutrice:



**AUTOSTRADA DELLA CISA A15  
RACCORDO AUTOSTRADALE A15/A22  
CORRIDOIO PLURIMODALE TIRRENO-BRENNERO  
RACCORDO AUTOSTRADALE FRA L' AUTOSTRADA DELLA CISA-FONTEVIVO (PR)  
E L' AUTOSTRADA DEL BRENNERO-NOGAROLE ROCCA (VR). I LOTTO.**

C.U.P. G61B0400060008

C.I.G. 307068161E

## PROGETTO ESECUTIVO

AUTOCAMIONALE DELLA CISA S.p.A.

Il Direttore TIBRE:

Il Responsabile del Procedimento:

Il Presidente:

**IMPRESA PIZZAROTTI & C. S.p.A.**  
IMPRESA PIZZAROTTI & C. S.p.A.  
Il Direttore Tecnico: **Il Responsabile di Progetto**  
**Dott. Ing. Luca Bondanelli**

Il Geologo:

PROGETTAZIONE DI:



A.T.I.:



Il Progettista:

Ing. Fabio Nigrelli

Ordine degli Ingegneri della Provincia di Palermo n° 3581



Coordinatore per la Sicurezza in fase di Progettazione:

Ing. Giovanni Maria Cepparotti

Ordine degli Ingegneri della Provincia di Viterbo n. 392

Consulenza specialistica a cura di:

Progettista Responsabile Integrazioni e Prestazioni Specialistiche:

Impresa Pizzarotti & C. S.p.A.

Ing. Pietro Mazzoli

Ordine degli Ingegneri della Provincia di Parma n. 821

Titolo Elaborato:

**GENERALE  
GENERALE  
Computo metrico estimativo  
Tomo 4 di 7**

Data Emissione Progetto:

18/03/2014

Scala:

Identif. Elaborato:

N.RO IDENTIFICATIVO	CODICE COMMESSA	LOTTO	FASE	ENTE	AMBITO	CAT OPERA	N OPERA	PARTE OP	TIPO DOC	N Progr. Doc.	REV.
	RAAA	1	E	I	GE	XX	01	N	CE	004	B
B	20/05/2015	Revisione a seguito aggiornamento progetto				FIORELLA	F. NIGRELLI	MAZZOLI			
A	08/10/2014	RIEMMISSIONE PROGETTO ESECUTIVO				FIORELLA	F. NIGRELLI	MAZZOLI			
Rev.	Data	DESCRIZIONE REVISIONE				Redatto	Controllato	Approvato			



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	in sx				
"	" 1,00 * 6,15 * ((9,67+9,61)/2)		59,286		
"	" 1,00 * 0,63 * ((9,67+9,61)/2)		6,073		
"	" 1,00 * 6,15 * 0,63		3,875		
	in dx				
"	" 1,00 * 6,15 * ((8,99+8,92)/2)		55,073		
"	" 1,00 * 0,63 * ((8,99+8,92)/2)		5,642		
"	" 1,00 * 6,15 * 0,63		3,875		
	Spalla B				
	Base di appoggio baggioli				
"	" 1 * 7,70 * 1,50		11,550		
"	" 2,00 * 1,70 * 1,50		5,100		
"	" 1 * 7,70 * 1,70		13,090		
	muretti di protezione baggioli				
	in sx				
"	" 2,00 * 1,70 * 1,00		3,400		
"	" 1 * 0,30 * 1,00		0,300		
"	" 1 * 1,70 * 0,30		0,510		
	in dx				
"	" 2,00 * 1,70 * 1,00		3,400		
"	" 1 * 0,30 * 1,00		0,300		
"	" 1 * 1,70 * 0,30		0,510		
	Muro paraghiaia				
"	" 1,00 * 11,75 * ((4,76+4,47)/2)		54,226		
"	" 1,00 * 11,75 * 0,85		9,988		
	Muro d'ala				
	in sx				
"	" 1,00 * 4,25 * ((4,90+4,75)/2)		20,506		
"	" 1,00 * 0,63 * ((4,90+4,75)/2)		3,040		
"	" 1,00 * 4,25 * 0,63		2,678		
	in dx				
"	" 1,00 * 4,25 * ((4,61+4,48)/2)		19,316		
"	" 1,00 * 0,63 * ((4,61+4,48)/2)		2,863		
"	" 1,00 * 4,25 * 0,63		2,678		
	Trattamento protettivo - baggioli e ritegni				
	Spalla A				
	baggioli				
"	" 4,00 * 0,65 * 0,56		1,456		
"	" 4,00 * 0,65 * 0,20		0,520		
	ritegni				
"	" 4,00 * 0,50 * 0,50		1,000		
"	" 4,00 * 0,50 * 0,50		1,000		
	Spalla B				
	baggioli				
"	" 4,00 * 0,65 * 0,36		0,936		
"	" 4,00 * 0,65 * 0,20		0,520		
	ritegni				
"	" 4,00 * 0,50 * 0,50		1,000		
"	" 4,00 * 0,50 * 0,50		1,000		
	.				
	Totale	mq	499,832	15,31	7.652,43
822 NP.08	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento della classe di esposizione				
	--				
	PV02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Elevazione spalle .				
	Sovraprezzo per incremento classe esposizione Vedi quantità cls elevazione spalle " " 1 * 296,926		296,926		
	Totale	mc	296,926	4,37	1.297,57
823 NP.08	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento della classe di esposizione -- PV02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C) Elevazione spalle .				
	Sovraprezzo per incremento classe esposizione Vedi quantità cls baggioli " " 1 * 1,059		1,059		
	Totale	mc	1,059	4,37	4,63
824 NP.10	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento del ... della qualità degli inerti e controllo della fessurazione -- PV02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C) Elevazione spalle .				
	Sovraprezzo per ottimizzazione qualità inerti Vedi quantità cls elevazione spalle " " 1 * 296,926		296,926		
	Totale	mc	296,926	4,37	1.297,57
825 NP.10	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento del ... della qualità degli inerti e controllo della fessurazione -- PV02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C) Elevazione spalle .				
	Sovraprezzo per ottimizzazione qualità inerti Vedi quantità cls baggioli " " 1 * 1,059		1,059		
	Totale	mc	1,059	4,37	4,63
	Totale 034 - Elevazione spalle Euro				77.056,44



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)

035 - Elevazione pile

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Pila 1				
	Pos.1 - 102 Ø 24				
	" " 102,00 * 6,90 * 3,55		2.498,490		
	Pos.2 - 1 Ø 16/60				
	" " 8,00 * 6,90 * 1,580		87,216		
	Pos.3 - 1 Ø 20/20				
	" " 14,00 * 3,65 * 2,470		126,217		
	Pos.4 - 2x1 Ø 20/20				
	" " 4,00 * ((3,61+3,64)/2) * 2,470		35,815		
	Pos.5 - 2x1 Ø 20/20				
	" " 4,00 * ((3,51+3,57)/2) * 2,470		34,975		
	Pos.6 - 2x1 Ø 20/20				
	" " 4,00 * ((3,37+3,45)/2) * 2,470		33,691		
	Pos.7 - 2x1 Ø 20/20				
	" " 4,00 * ((2,99+3,27)/2) * 2,470		30,924		
	Pos.8 - 2x1 Ø 20/20				
	" " 4,00 * ((6,92+7,80)/2) * 2,470		72,717		
	Pos.9 - 2x1 Ø 20/20				
	" " 4,00 * ((8,02+8,06)/2) * 2,470		79,435		
	Pos.10 - 2x1 Ø 10/10 zincato				
	" " 4,00 * ((2,63+2,69)/2) * 0,617		6,565		
	Pos.11 - 2x1 Ø 10/10 zincato				
	" " 4,00 * ((2,74+2,79)/2) * 0,617		6,824		
	Pos.12 - 2x(1+1) Ø 10/10 zincato				
	" " 8,00 * ((1,53+1,69)/2) * 0,617		7,947		
	Pos.13 - 4x1 Ø 10 zincato				
	" " 4,00 * 1,78 * 0,617		4,393		
	Pos.14 - 1+1 Ø 14/20				
	" " 70 * 5,65 * 1,210		478,555		
	Pos.15 - 1+1 Ø 14/20				
	" " 70 * 3,55 * 1,210		300,685		
	Pos.16 - 1+1 Ø 14/40				
	" " 17 * 6,40 * 1,210		131,648		
	Pos.17 - 2x1 Ø 14/60x40				
	" " 136 * ((1,73+1,93)/2) * 1,210		301,145		
	Pos.18 - 1 Ø 14/60x40				
	" " 85,00 * 2,00 * 1,210		205,700		
	.				
	Totale parziale	kg	4.442,942		
	.				
	Pila 2-3				
	" " 2 * 4442,942		8.885,884		
	.				
	Totale	kg	13.328,826	0,84	11.196,21
829 329.d	Acciaio in barre ad aderenza migliorata per c.a. tipo Fe B 44 k controllato.				
	--				
	PV02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)				
	Elevazione pile				
	.				
	Acciaio baggioli e ritegni				
	Pila 1				
	baggiolo sinistro				
	Pos.21 - 2x(5+5) Ø 16				
	" " 20,00 * 2,70 * 1,580		85,320		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)

035 - Elevazione pile

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Pos.22 - 1 Ø 12				
	" " 12,00 * 3,20 * 0,888		34,099		
	baggiolo destro				
	Pos.19 - 2x(5+5) Ø 16				
	" " 20 * 3,40 * 1,580		107,440		
	Pos.20 - 1) Ø 12				
	" " 24,00 * 3,20 * 0,888		68,198		
	ritegni				
	Pos.23 - 2x6 Ø 20				
	" " 12,00 * 3,40 * 2,470		100,776		
	Pos.24 - 2x3 Ø 16				
	" " 6,00 * 3,00 * 1,580		28,440		
	Pos.25 - 2x5 Ø 10				
	" " 10,00 * 2,00 * 0,617		12,340		
	Pila 2				
	baggiolo sinistro				
	Pos.21 - 2x(5+5) Ø 16				
	" " 20,00 * 2,70 * 1,580		85,320		
	Pos.22 - 1 Ø 12				
	" " 12,00 * 3,20 * 0,888		34,099		
	baggiolo destro				
	Pos.19 - 2x(5+5) Ø 16				
	" " 20 * 3,40 * 1,580		107,440		
	Pos.20 - 1) Ø 12				
	" " 24,00 * 3,20 * 0,888		68,198		
	ritegni				
	Pos.23 - 2x6 Ø 20				
	" " 12,00 * 3,40 * 2,470		100,776		
	Pos.24 - 2x3 Ø 16				
	" " 6,00 * 3,00 * 1,580		28,440		
	Pos.25 - 2x5 Ø 10				
	" " 10,00 * 2,00 * 0,617		12,340		
	Pila 3				
	baggiolo sinistro				
	Pos.21 - 2x(5+5) Ø 16				
	" " 20,00 * 3,00 * 1,580		94,800		
	Pos.22 - 1 Ø 12				
	" " 16 * 3,20 * 0,888		45,466		
	baggiolo destro				
	Pos.19 - 2x(5+5) Ø 16				
	" " 20 * 3,40 * 1,580		107,440		
	Pos.20 - 1) Ø 12				
	" " 24,00 * 3,20 * 0,888		68,198		
	ritegni				
	Pos.23 - 2x6 Ø 20				
	" " 12,00 * 3,40 * 2,470		100,776		
	Pos.24 - 2x3 Ø 16				
	" " 6,00 * 3,00 * 1,580		28,440		
	Pos.25 - 2x5 Ø 10				
	" " 10,00 * 2,00 * 0,617		12,340		
	.				
	Totale	kg	1.330,686	0,84	1.117,78
830	Casseforme piane orizzontali o verticali per conglomerati cementizi				
334	--				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)

035 - Elevazione pile

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO	
831 334	PV02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)					
	Elevazione pile					
	.					
	Casseri - rettilinei					
	Pila 1					
	" 2,00 * 2,20 * 7,00		30,800			
	" 2,00 * 0,29 * 7,00		4,060			
	Pila 2					
	" 2,00 * 2,20 * 7,00		30,800			
	" 2,00 * 0,29 * 7,00		4,060			
	Pila 3					
	" 2,00 * 2,20 * 7,00		30,800			
	" 2,00 * 0,29 * 7,00		4,060			
	.					
	Totale	mq	104,580	20,77	2.172,13	
		Casseforme piane orizzontali o verticali per conglomerati cementizi				
		--				
832 382	PV02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)					
	Elevazione pile					
	.					
	Casseri baggioli e ritegni					
	Pila 1					
	baggioli					
	" 4 * 0,90 * 0,28		1,008			
	" 4 * 0,90 * 0,64		2,304			
	ritegni					
	" 4 * 0,50 * 0,55		1,100			
	" 4 * 0,50 * 0,55		1,100			
	Pila 2					
	baggioli					
	" 4 * 0,90 * 0,28		1,008			
	" 4 * 0,90 * 0,40		1,440			
	ritegni					
	" 4 * 0,50 * 0,55		1,100			
	" 4 * 0,50 * 0,55		1,100			
	Pila 3					
	baggioli					
" 4 * 0,90 * 0,44		1,584				
" 4 * 0,90 * 0,28		1,008				
ritegni						
" 4 * 0,50 * 0,55		1,100				
" 4 * 0,50 * 0,55		1,100				
.						
Totale	mq	14,952	20,77	310,55		
	Casseforme per getti di cemento armato o precompresso avente curvatura tridimensionale con raggio di curvatura non superiore a ml 10.					
	--					
	PV02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)					
	Elevazione pile					
	.					
	Casseri - curvi					
	Pila 1					



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)

035 - Elevazione pile

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
833 8001	" 4,00 * 2,354 * 7,00		65,912		
	Pila 2				
	" 4,00 * 2,354 * 7,00		65,912		
	Pila 3				
	" 4,00 * 2,354 * 7,00		65,912		
	.				
	Totale	mq	197,736	25,52	5.046,22
	Zincatura eseguita a caldo				
	--				
	PV02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)				
Elevazione pile					
.					
Acciaio in elevazione					
Pila 1					
Pos.10 - 2x1 Ø 10/10 zincato					
" 4,00 * ((2,63+2,69)/2) * 0,617		6,565			
Pos.11 - 2x1 Ø 10/10 zincato					
" 4,00 * ((2,74+2,79)/2) * 0,617		6,824			
Pos.12 - 2x(1+1) Ø 10/10 zincato					
" 8,00 * ((1,53+1,69)/2) * 0,617		7,947			
Pos.13 - 4x1 Ø 10 zincato					
" 4,00 * 1,78 * 0,617		4,393			
.					
Totale parziale	kg	25,729			
.					
Pila 2-3					
" 2 * 25,729		51,458			
.					
Totale	kg	77,187	0,93	71,78	
834 NP.05	Rivestimento protettivo delle superfici esterne esposte a ... iadotti e ponti in calcestruzzo, delle pile e delle spalle				
	-				
	PV02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)				
	Elevazione pile				
	.				
	Trattamento protettivo pile				
	Pila 1				
	" 1,00 * 14,396 * (7,00-1,18)		83,785		
	" 1,00 * 10,22		10,220		
	Pila 2				
	" 1,00 * 14,396 * (7,00-1,38)		80,906		
	" 1,00 * 10,22		10,220		
	Pila 3				
	" 1,00 * 14,396 * (7,00-0,94)		87,240		
	" 1,00 * 10,22		10,220		
	.				
	Trattamento baggioli e ritegni				
	Pila 1				
	baggioli				
	" 4 * 0,90 * 0,28		1,008		
" 4 * 0,90 * 0,64		2,304			
ritegni					

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)

035 - Elevazione pile

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" 4 * 0,50 * 0,55		1,100		
	" 4 * 0,50 * 0,55		1,100		
	Pila 2				
	baggioli				
	" 4 * 0,90 * 0,28		1,008		
	" 4 * 0,90 * 0,40		1,440		
	ritegni				
	" 4 * 0,50 * 0,55		1,100		
	" 4 * 0,50 * 0,55		1,100		
	Pila 3				
	baggioli				
	" 4 * 0,90 * 0,44		1,584		
	" 4 * 0,90 * 0,28		1,008		
	ritegni				
	" 4 * 0,50 * 0,55		1,100		
	" 4 * 0,50 * 0,55		1,100		
	.				
	Totale	mq	297,543	15,31	4.555,38
835 NP.08	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento della classe di esposizione				
	--				
	PV02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)				
	Elevazione pile				
	.				
	Sovraprezzo per incremento classe esposizione				
	Vedi quantità cls pile				
	" 1 * 214,578		214,578		
	.				
	Totale	mc	214,578	4,37	937,71
836 NP.08	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento della classe di esposizione				
	--				
	PV02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)				
	Elevazione pile				
	.				
	Sovraprezzo per incremento classe esposizione				
	Vedi quantità cls baggioli e ritegni				
	" 1 * 2,707		2,707		
	.				
	Totale	mc	2,707	4,37	11,83
837 NP.10	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento del ... della qualità degli inerti e controllo della fessurazione				
	--				
	PV02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)				
	Elevazione pile				
	.				
	Sovraprezzo per ottimizzazione qualità inerti				
	Vedi quantità cls pile				
	" 1 * 214,578		214,578		
	.				
	Totale	mc	214,578	4,37	937,71
838 NP.10	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento del ... della qualità degli inerti e controllo della fessurazione				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)

035 - Elevazione pile

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	-- PV02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C) Elevazione pile . Sovrapprezzo per ottimizzazione qualità inerti Vedi quantità cls baggioli e ritegni " " 1 * 2,707 .				
	Totale	mc	2,707	4,37	11,83
	Totale 035 - Elevazione pile Euro				48.551,20

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
839 375.b	Fornitura e posa in opera di strutture portanti in acciaio autoprotetto tipo S355J0W (UNI EN 10155) a doppio "T" - luci da 25,00 ÷ 40,00 m, b) varo dal basso				
	.				
	PV02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)				
	.				
	<b>TRAVI LONGITUDINALI</b>				
	Calcolo singola trave				
	Concio 1				
	Piattabanda superiore - lamiera sp.18 mm				
	" " 1,00 * 12,00 * 0,60 * 142,00		1.022,400		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 25 mm				
	" " 1,00 * 12,00 * 0,70 * 197,00		1.654,800		
	Anima - lamiera sp.16 mm				
	" " 1 * 12,00 * 2,295 * 125,60		3.459,024		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 16 mm				
	" " 2 * 0,25 * 2,295 * 125,60		144,126		
	Irrigidimenti verticali in corrispondenza diaframma spalla - piatto sp.30 mm				
	Lato esterno				
	" " 3 * 0,65 * 236,00		460,200		
	Lato interno				
	" " 3 * 0,80 * 236,00		566,400		
	Irrigidimenti verticali in corrispondenza attacco controvento inferiore - piatto sp.30 mm				
	" " 1,00 * 0,133 * 236,00		31,388		
	" " 1,00 * 0,193 * 236,00		45,548		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
	" " 2 * 0,982 * 172,70		339,183		
	contropiastra in corrispondenza appoggio 550x550x70 mm				
	" " 1,00 * 0,55 * 0,55 * 549,00		166,073		
	Piolatura Travi Tipo A - 4 Ø 22/200 - h=240 mm				
	" " (60*4) * 0,24 * 2,984		171,878		
	.				
	Concio 2				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 18 mm				
	" " 1,00 * 9,00 * 0,60 * 142,00		766,800		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 25 mm				
	" " 1,00 * 9,00 * 0,70 * 197		1.241,100		
	Anima - lamiera sp. 16 mm				
	" " 1,00 * 9,00 * 2,285 * 125,60		2.582,964		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 16 mm				
	" " 2 * 0,25 * 2,285 * 125,60		143,498		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
	" " 1 * 0,975 * 172,70		168,383		
	Piolatura Travi Tipo A - 4 Ø 22/200 - h=240 mm				
	" " (45*4) * 0,24 * 2,984		128,909		
	.				
	Concio 3				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 35 mm				
	" " 1,00 * 13,00 * 0,70 * 275		2.502,500		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 40 mm				
	" " 1,00 * 13,00 * 0,90 * 314		3.673,800		
	Anima - lamiera sp. 20 mm				
	" " 1,00 * 13 * 2,261 * 157		4.614,701		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 20 mm				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 2 * 0,25 * 2,261 * 157 Irrigidimenti verticali in corrispondenza diaframma pila - piatto sp.30 mm Lato esterno		177,489		
	" " 3 * 0,715 * 236,00 Lato interno		506,220		
	" " 3 * 0,857 * 236,00 Irrigidimenti verticali in corrispondenza attacco controvento inferiore - piatto sp.30 mm		606,756		
	" " 2 * 0,158 * 236,00		74,576		
	" " 2 * 0,216 * 236,00 Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm		101,952		
	" " 2 * 0,971 * 172,70 contropiastra in corrispondenza appoggio 800x800x80 mm		335,383		
	" " 1,00 * 0,80 * 0,80 * 628,00		401,920		
	Piolatura Travi Tipo A - 4 Ø 22/200 - h=240 mm " " (65*4) * 0,24 * 2,984		186,202		
	.				
	Concio 4 Piattabanda superiore - lamiera sp. 16 mm				
	" " 1,00 * 11,50 * 0,60 * 125,60		866,640		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 30 mm				
	" " 1,00 * 11,50 * 0,70 * 236		1.899,800		
	Anima - lamiera sp. 16 mm				
	" " 1,00 * 11,50 * 2,292 * 125,60		3.310,565		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 16 mm				
	" " 2 * 0,25 * 2,292 * 125,60		143,938		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
	" " 2 * 0,978 * 172,70		337,801		
	Piolatura Travi Tipo A - 4 Ø 22/200 - h=240 mm " " (58*4) * 0,24 * 2,984		166,149		
	.				
	Concio 5 Piattabanda superiore - lamiera sp. 18 mm				
	" " 1,00 * 10,50 * 0,60 * 142,00		894,600		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 30 mm				
	" " 1,00 * 10,50 * 0,70 * 236		1.734,600		
	Anima - lamiera sp. 16 mm				
	" " 1,00 * 10,50 * 2,290 * 125,60		3.020,052		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 16 mm				
	" " 2 * 0,25 * 2,290 * 125,60		143,812		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
	" " 1 * 0,977 * 172,70		168,728		
	Piolatura Travi Tipo A - 4 Ø 22/200 - h=240 mm " " (53*4) * 0,24 * 2,984		151,826		
	.				
	Concio 6 Tratto con H 2200 Piattabanda superiore - lamiera sp. 35 mm				
	" " 1,00 * 7,50 * 0,70 * 275		1.443,750		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 40 mm				
	" " 1,00 * 7,5 * 0,90 * 314		2.119,500		
	Anima - lamiera sp. 20 mm				
	" " 1,00 * 7,5 * 2,261 * 157		2.662,328		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 20 mm				
	" " 1 * 0,25 * 2,261 * 157		88,744		
	Irrigidimenti verticali in corrispondenza diaframma pila - piatto sp.30 mm				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Lato esterno				
"	" 3 * 0,715 * 236,00		506,220		
	Lato interno				
"	" 3 * 0,857 * 236,00		606,756		
	Irrigidimenti verticali in corrispondenza attacco controvento inferiore - piatto sp.30 mm				
"	" 2 * 0,158 * 236,00		74,576		
"	" 2 * 0,216 * 236,00		101,952		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
"	" 1 * 0,971 * 172,70		167,692		
	contropiastra in corrispondenza appoggio 800x800x80 mm				
"	" 1,00 * 0,80 * 0,80 * 628,00		401,920		
	Piolatura Travi Tipo A - 4 Ø 22/200 - h=240 mm				
"	" (38*4) * 0,24 * 2,984		108,856		
	Tratto con H 2200 ÷ 1800				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 35 mm				
"	" 1,00 * 4 * 0,70 * 275		770,000		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 40 mm				
"	" 1,00 * 4 * 0,90 * 314		1.130,400		
	Anima - lamiera sp. 20 mm				
"	" 1,00 * 4 * ((2,261+1,883)/2) * 157		1.301,216		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 20 mm				
"	" 1 * 0,25 * ((2,261+1,883)/2) * 157		81,326		
	Piolatura Travi Tipo A - 4 Ø 22/200 - h=240 mm				
"	" (20*4) * 0,24 * 2,984		57,293		
	Tratto con H 1800				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 35 mm				
"	" 1,00 * 1,50 * 0,70 * 275		288,750		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 40 mm				
"	" 1,00 * 1,50 * 0,90 * 314		423,900		
	Anima - lamiera sp. 20 mm				
"	" 1,00 * 1,50 * 1,883 * 157		443,447		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI2)- piatto sp.22 mm				
"	" 1 * 0,787 * 172,70		135,915		
	Piolatura Travi Tipo A - 4 Ø 22/200 - h=240 mm				
"	" (7*4) * 0,24 * 2,984		20,052		
	.				
	Concio 7				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 18 mm				
"	" 1,00 * 10,50 * 0,60 * 142,00		894,600		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 35 mm				
"	" 1,00 * 10,50 * 0,70 * 275,00		2.021,250		
	Anima - lamiera sp. 16 mm				
"	" 1,00 * 10,50 * 1,907 * 125,60		2.514,952		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 16 mm				
"	" 2 * 0,25 * 1,907 * 125,60		119,760		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI2)- piatto sp.22 mm				
"	" 1 * 0,796 * 172,70		137,469		
	Piolatura Travi Tipo A - 4 Ø 22/200 - h=240 mm				
"	" (53*4) * 0,24 * 2,984		151,826		
	.				
	Concio 8				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 18 mm				
"	" 1,00 * 11,50 * 0,60 * 142,00		979,800		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 35 mm				
"	" 1,00 * 11,50 * 0,70 * 275,00		2.213,750		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Anima - lamiera sp. 16 mm				
	" " 1,00 * 11,50 * 1,907 * 125,60		2.754,471		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 16 mm				
	" " 2 * 0,25 * 1,907 * 125,60		119,760		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI2)- piatto sp.22 mm				
	" " 1 * 0,796 * 172,70		137,469		
	Piolatura Travi Tipo A - 4 Ø 22/200 - h=240 mm				
	" " (58*4) * 0,24 * 2,984		166,149		
	.				
	Concio 9				
	Tratto con H 2200				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 35 mm				
	" " 1,00 * 7,50 * 0,70 * 275		1.443,750		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 40 mm				
	" " 1,00 * 7,5 * 0,90 * 314		2.119,500		
	Anima - lamiera sp. 20 mm				
	" " 1,00 * 7,5 * 2,261 * 157		2.662,328		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 20 mm				
	" " 1 * 0,25 * 2,261 * 157		88,744		
	Irrigidimenti verticali in corrispondenza diaframma pila - piatto sp.30 mm				
	Lato esterno				
	" " 3 * 0,715 * 236,00		506,220		
	Lato interno				
	" " 3 * 0,857 * 236,00		606,756		
	Irrigidimenti verticali in corrispondenza attacco controvento inferiore - piatto sp.30 mm				
	" " 2 * 0,158 * 236,00		74,576		
	" " 2 * 0,216 * 236,00		101,952		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
	" " 1 * 0,971 * 172,70		167,692		
	contropiastra in corrispondenza appoggio 800x800x80 mm				
	" " 1,00 * 0,80 * 0,80 * 628,00		401,920		
	Piolatura Travi Tipo A - 4 Ø 22/200 - h=240 mm				
	" " (38*4) * 0,24 * 2,984		108,856		
	Tratto con H 2200 ÷ 1800				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 35 mm				
	" " 1,00 * 4 * 0,70 * 275		770,000		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 40 mm				
	" " 1,00 * 4 * 0,90 * 314		1.130,400		
	Anima - lamiera sp. 20 mm				
	" " 1,00 * 4 * ((2,261+1,883)/2) * 157		1.301,216		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 20 mm				
	" " 1 * 0,25 * ((2,261+1,883)/2) * 157		81,326		
	Piolatura Travi Tipo A - 4 Ø 22/200 - h=240 mm				
	" " (20*4) * 0,24 * 2,984		57,293		
	Tratto con H 1800				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 35 mm				
	" " 1,00 * 1,50 * 0,70 * 275		288,750		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 40 mm				
	" " 1,00 * 1,50 * 0,90 * 314		423,900		
	Anima - lamiera sp. 20 mm				
	" " 1,00 * 1,50 * 1,883 * 157		443,447		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI2)- piatto sp.22 mm				
	" " 1 * 0,787 * 172,70		135,915		
	Piolatura Travi Tipo A - 4 Ø 22/200 - h=240 mm				
	" " (7*4) * 0,24 * 2,984		20,052		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
.	Concio 10				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 18 mm				
	" 1,00 * 9,00 * 0,60 * 142,00		766,800		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 25 mm				
	" 1,00 * 9,00 * 0,70 * 197		1.241,100		
	Anima - lamiera sp. 16 mm				
	" 1,00 * 9,00 * 2,285 * 125,60		2.582,964		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 16 mm				
	" 2 * 0,25 * 2,285 * 125,60		143,498		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
	" 1 * 0,975 * 172,70		168,383		
	Piolatura Travi Tipo A - 4 Ø 22/200 - h=240 mm				
	" (45*4) * 0,24 * 2,984		128,909		
.	Concio 11				
	Piattabanda superiore - lamiera sp.18 mm				
	" 1,00 * 12,00 * 0,60 * 142,00		1.022,400		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 25 mm				
	" 1,00 * 12,00 * 0,70 * 197,00		1.654,800		
	Anima - lamiera sp.16 mm				
	" 1 * 12,00 * 2,295 * 125,60		3.459,024		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 16 mm				
	" 2 * 0,25 * 2,295 * 125,60		144,126		
	Irrigidimenti verticali in corrispondenza diaframma spalla - piatto sp.30 mm				
	Lato esterno				
	" 3 * 0,65 * 236,00		460,200		
	Lato interno				
	" 3 * 0,80 * 236,00		566,400		
	Irrigidimenti verticali in corrispondenza attacco controvento inferiore - piatto sp.30 mm				
	" 1,00 * 0,133 * 236,00		31,388		
	" 1,00 * 0,193 * 236,00		45,548		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
	" 2 * 0,982 * 172,70		339,183		
	contropiastra in corrispondenza appoggio 550x550x70 mm				
	" 1,00 * 0,55 * 0,55 * 549,00		166,073		
	Piolatura Travi Tipo A - 4 Ø 22/200 - h=240 mm				
	" (60*4) * 0,24 * 2,984		171,878		
.	Irrigidimento longitudinale - lamiera sp.8 mm				
	" 1 * (125,00-(0,03*3*5)) * 0,631 * 62,80		4.935,518		
.	Totale parziale	kg	95.221,318		
.	ULTERIORI TRAVE LONGITUDINALE				
	" 1,00 * 95221,318		95.221,318		
.	Totale parziale	kg	95.221,318		
.	TRAVERSO IN CORRISPONDENZA ASSE APPOGGI SPALLE				
	Calcolo singolo traverso				
	Parte inferiore				
	piattabanda inferiore - lamiera sp.16 mm				
	" 1,00 * 3,28 * 0,30 * 125,60		123,590		
	anima - lamiera sp.12 mm				



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 1,00 * 3,28 * (0,30-0,016-0,016) * 94,20 piattabanda superiore - lamiera sp.16 mm		82,806		
	" " 1,00 * 3,28 * 0,30 * 125,60 Collegamento alle travi longitudinali piattabanda inferiore - lamiera sp.16 mm		123,590		
	" " 1,00 * 0,130 * 125,60		16,328		
	" " 1,00 * 0,130 * 125,60		16,328		
	anima - lamiera sp.12 mm				
	" " 1,00 * 0,40 * (0,30-0,016-0,016) * 94,20		10,098		
	" " 1,00 * 0,40 * (0,30-0,016-0,016) * 94,20		10,098		
	piattabanda superiore - lamiera sp.16 mm				
	" " 1,00 * 0,41 * 125,60		51,496		
	" " 1,00 * 0,41 * 125,60		51,496		
	coprigiunto piattabanda inferiore 280x610x10 e 120x610x10 mm				
	" " (1+1) * 0,28 * 0,61 * 78,50		26,816		
	" " (2+2) * 0,12 * 0,61 * 78,50		22,985		
	bulloni M20x80				
	" " 64 * 0,255		16,320		
	" " 64 * 0,064		4,096		
	coprigiunto anima 230x330x8 mm				
	" " (2+2) * 0,23 * 0,33 * 62,80		19,066		
	bulloni M20x80				
	" " (12+12) * 0,255		6,120		
	" " (12+12) * 0,064		1,536		
	coprigiunto piattabanda superiore 280x610x10 e 120x610x10 mm				
	" " (1+1) * 0,28 * 0,61 * 78,50		26,816		
	" " (2+2) * 0,12 * 0,61 * 78,50		22,985		
	bulloni M20x80				
	" " 64 * 0,255		16,320		
	" " 64 * 0,064		4,096		
	irrigidimenti tratto centrale - piatto sp.30 mm				
	" " (2+2) * 0,144 * (0,30-0,016-0,016) * 236,00		36,431		
	piatto di compensazione 280x500x20 mm				
	" " 1 * 0,28 * 0,50 * 157,00		21,980		
	piatto superiore 260x340x16 mm				
	" " 1 * 0,26 * 0,34 * 125,60		11,103		
	anima 340x318x12 mm				
	" " 1 * 0,318 * 0,34 * 94,20		10,185		
	piatto inferiore 260x340x16 mm				
	" " 1 * 0,26 * 0,34 * 125,60		11,103		
	piatti laterale 260x360x30 mm				
	" " (1+1) * 0,26 * 0,36 * 236		44,179		
	Parte centrale				
	angolare 150x150x12 mm - peso 27.30 kg/m				
	" " 2 * 2,326 * 27,30		127,000		
	" " 2 * 2,326 * 27,30		127,000		
	calastrelli 181x100x30 mm				
	" " 2 * 0,181 * 0,10 * 236,00		8,543		
	" " 2 * 0,181 * 0,10 * 236,00		8,543		
	bulloni M24x80				
	" " (12+12) * 0,382		9,168		
	" " (12+12) * 0,110		2,640		
	Parte superiore - interno				
	piattabanda inferiore - lamiera sp.18 mm				
	" " 1,00 * 4,28 * 0,40 * 142,00		243,104		
	anima - lamiera sp.14 mm				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 1,00 * 4,28 * (0,50-0,018-0,018) * 109,90		218,253		
	piattabanda superiore - lamiera sp.18 mm				
	" " 1,00 * 4,28 * 0,40 * 142,00		243,104		
	Collegamento alle travi longitudinali				
	piattabanda inferiore - lamiera sp.18 mm				
	" " 1,00 * 0,43 * 142,00		61,060		
	" " 1,00 * 0,43 * 142,00		61,060		
	anima - lamiera sp.14 mm				
	" " 1,00 * ((0,75+0,53)/2) * (0,50-0,018-0,018) * 109,90		32,636		
	" " 1,00 * ((0,75+0,53)/2) * (0,50-0,018-0,018) * 109,90		32,636		
	piattabanda superiore - lamiera sp.18 mm				
	" " 1,00 * 0,31 * 142,00		44,020		
	" " 1,00 * 0,31 * 142,00		44,020		
	coprigiunto piattabanda inferiore 380x610x10 e 170x610x10 mm				
	" " (1+1) * 0,38 * 0,61 * 78,50		36,393		
	" " (2+2) * 0,17 * 0,61 * 78,50		32,562		
	bulloni M20x80				
	" " (32+32) * 0,255		16,320		
	" " (32+32) * 0,064		4,096		
	coprigiunto anima 390x330x8 mm				
	" " (2+2) * 0,39 * 0,33 * 62,80		32,329		
	bulloni M20x80				
	" " (20+20) * 0,255		10,200		
	" " (20+20) * 0,064		2,560		
	coprigiunto piattabanda superiore 380x610x10 e 170x610x10 mm				
	" " (1+1) * 0,38 * 0,61 * 78,50		36,393		
	" " (2+2) * 0,17 * 0,61 * 78,50		32,562		
	bulloni M20x80				
	" " (32+32) * 0,255		16,320		
	" " (32+32) * 0,064		4,096		
	piastra di collegamento sp.14 mm				
	" " 2 * 0,13 * 109,90		28,574		
	piastra superiore 1700x170x10 mm				
	" " 2 * 1,7 * 0,17 * 78,50		45,373		
	piastra inferiore 1700x170x10 mm				
	" " 2 * 1,7 * 0,17 * 78,50		45,373		
	bulloni M20x80				
	" " (24*4) * 0,255		24,480		
	" " (24*4) * 0,064		6,144		
	piolatura - 2 Ø 19/200 - h=200 mm				
	" " 44 * 0,20 * 2,23		19,624		
	Parte superiore - sbalzi				
	piattabanda inferiore - lamiera sp.18 mm				
	" " 1 * 1,861 * 0,40 * 142,00		105,705		
	" " 1 * 1,861 * 0,40 * 142,00		105,705		
	anima - lamiera sp.14 mm				
	" " 1 * 1,85 * ((0,418+0,214)/2) * 109,90		64,248		
	" " 1 * 1,85 * ((0,418+0,214)/2) * 109,90		64,248		
	piattabanda superiore - lamiera sp.18 mm				
	" " 1 * 1,85 * 0,40 * 142,00		105,080		
	" " 1 * 1,85 * 0,40 * 142,00		105,080		
	Collegamento alle travi longitudinali				
	piattabanda inferiore - lamiera sp.18 mm				
	" " 1,00 * 0,359 * 142,00		50,978		
	" " 1,00 * 0,359 * 142,00		50,978		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	anima - lamiera sp.14 mm				
"	" 1,00 * $((0,25+0,416)/2) * ((0,418+0,464)/2) * 109,90$		16,139		
"	" 1,00 * $((0,25+0,416)/2) * ((0,418+0,464)/2) * 109,90$		16,139		
	piattabanda superiore - lamiera sp.18 mm				
"	" 1,00 * 0,11 * 142,00		15,620		
"	" 1,00 * 0,11 * 142,00		15,620		
	Piolatura - 2 Ø 19/200 - h=200 mm				
"	" 20 * 0,20 * 2,23		8,920		
"	" 20 * 0,20 * 2,23		8,920		
.					
	Totale parziale	kg	3.177,533		
.					
	ULTERIORI TRAVERSI IN CORRISPONDENZA ASSE APPOGGI SPALLE				
"	" 1,00 * 3177,533		3.177,533		
.					
	Totale parziale	kg	3.177,533		
.					
	TRAVERSO IN CORRISPONDENZA ASSE APPOGGI PILE				
	Calcolo singolo traverso				
	Parte inferiore				
	piattabanda inferiore - lamiera sp.16 mm				
"	" 1,00 * 3,08 * 0,30 * 125,60		116,054		
	anima - lamiera sp.12 mm				
"	" 1,00 * 3,08 * $(0,30-0,016-0,016) * 94,20$		77,756		
	piattabanda superiore - lamiera sp.16 mm				
"	" 1,00 * 3,08 * 0,30 * 125,60		116,054		
	Collegamento alle travi longitudinali				
	piattabanda inferiore - lamiera sp.16 mm				
"	" 1,00 * 0,130 * 125,60		16,328		
"	" 1,00 * 0,130 * 125,60		16,328		
	anima - lamiera sp.12 mm				
"	" 1,00 * 0,40 * $(0,30-0,016-0,016) * 94,20$		10,098		
"	" 1,00 * 0,40 * $(0,30-0,016-0,016) * 94,20$		10,098		
	piattabanda superiore - lamiera sp.16 mm				
"	" 1,00 * 0,467 * 125,60		58,655		
"	" 1,00 * 0,467 * 125,60		58,655		
	coprigiunto piattabanda inferiore 280x610x10 e 120x610x10 mm				
"	" (1+1) * 0,28 * 0,61 * 78,50		26,816		
"	" (2+2) * 0,12 * 0,61 * 78,50		22,985		
	bulloni M20x80				
"	" (32+32) * 0,255		16,320		
"	" (32+32) * 0,064		4,096		
	coprigiunto anima 230x330x8 mm				
"	" (2+2) * 0,23 * 0,33 * 62,80		19,066		
	bulloni M20x80				
"	" (12+12) * 0,255		6,120		
"	" (12+12) * 0,064		1,536		
	coprigiunto piattabanda superiore 280x610x10 e 120x610x10 mm				
"	" (1+1) * 0,28 * 0,61 * 78,50		26,816		
"	" (2+2) * 0,12 * 0,61 * 78,50		22,985		
	bulloni M20x80				
"	" (32+32) * 0,255		16,320		
"	" (32+32) * 0,064		4,096		
	irrigidimenti tratto centrale - piatto sp.30 mm				
"	" (2+2) * 0,144 * $(0,30-0,016-0,016) * 236,00$		36,431		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	piatto di compensazione 280x500x20 mm				
"	" 1 * 0,28 * 0,50 * 157,00		21,980		
	piatto superiore 260x340x16 mm				
"	" 1 * 0,26 * 0,34 * 125,60		11,103		
	anima 340x318x12 mm				
"	" 1 * 0,318 * 0,34 * 94,20		10,185		
	piatto inferiore 260x340x16 mm				
"	" 1 * 0,26 * 0,34 * 125,60		11,103		
	piatto laterale 260x360x30 mm				
"	" (1+1) * 0,26 * 0,36 * 236		44,179		
.					
	Parte centrale				
	angolare 150x150x12 mm - peso 27,30 kg/m				
"	" 2 * 2,67 * 27,30		145,782		
"	" 2 * 2,67 * 27,30		145,782		
	calastrelli 181x100x30 mm				
"	" 2 * 0,181 * 0,10 * 236		8,543		
"	" 2 * 0,181 * 0,10 * 236		8,543		
	bulloni M24x80				
"	" (12+12) * 0,382		9,168		
"	" (12+12) * 0,110		2,640		
	Parte superiore				
	angolare 120x120x12 mm - peso 21,60 kg/m				
"	" 2 * 6,20 * 21,60		267,840		
	calastrelli 181x100x30 mm				
"	" 6 * 0,181 * 0,10 * 236		25,630		
	piastra di collegamento sp.30 mm				
"	" 1,00 * 0,346 * 236		81,656		
	bulloni M24x80				
"	" 23 * 0,382		8,786		
"	" 23 * 0,110		2,530		
.					
	Totale parziale	kg	1.489,063		
.					
	ULTERIORI TRAVERSI IN CORRISPONDENZA ASSE APPOGGI PILE				
"	" 2 * 1489,063		2.978,126		
.					
	Totale parziale	kg	2.978,126		
.					
	TRAVERSI IN CORRISPONDENZA CAMPATA TIPO DI 1				
	Calcolo singolo traverso				
	Parte inferiore				
	angolare 180x180x15 mm - peso 41.00 kg/m				
"	" 2 * 4,31 * 41		353,420		
	calastrelli 181x100x22 mm				
"	" 4 * 0,181 * 0,10 * 172,70		12,503		
	bulloni M24x80				
"	" 16 * 0,382		6,112		
"	" 16 * 0,110		1,760		
	Parte centrale				
	angolare 120x120x15 mm - peso 26,60 kg/m				
"	" 2 * 2,572 * 26,60		136,830		
"	" 2 * 2,572 * 26,60		136,830		
	calastrelli 181x100x22 mm				
"	" 2 * 0,181 * 0,10 * 172,70		6,252		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 2 * 0,181 * 0,10 * 172,70		6,252		
	bulloni M24x80				
	" " (10+10) * 0,382		7,640		
	" " (10+10) * 0,110		2,200		
	Parte superiore				
	angolare 120x120x12 mm - peso 21,60 kg/m				
	" " 2 * 6,144 * 21,60		265,421		
	calastrelli 181x100x22 mm				
	" " 6 * 0,181 * 0,10 * 172,70		18,755		
	piastra di collegamento sp.22 mm				
	" " 1,00 * 0,253 * 172,70		43,693		
	bulloni M24x80				
	" " 23 * 0,382		8,786		
	" " 23 * 0,110		2,530		
	.				
	Totale parziale	kg	1.008,984		
	.				
	ULTERIORI TRAVERSI IN CORRISPONDENZA CAMPATA TIPO DI1				
	" " 12 * 1008,984		12.107,808		
	.				
	Totale parziale	kg	12.107,808		
	.				
	TRAVERSI IN CORRISPONDENZA CAMPATA TIPO DI2				
	Calcolo singolo traverso				
	Parte inferiore				
	angolare 180x180x15 mm - peso 41.00 kg/m				
	" " 2 * 4,601 * 41		377,282		
	calastrelli 181x100x22 mm				
	" " 4 * 0,181 * 0,10 * 172,70		12,503		
	bulloni M24x80				
	" " 16 * 0,382		6,112		
	" " 16 * 0,110		1,760		
	Parte centrale				
	angolare 120x120x15 mm - peso 26,60 kg/m				
	" " 2 * 2,44 * 26,60		129,808		
	" " 2 * 2,44 * 26,60		129,808		
	calastrelli 181x100x22 mm				
	" " 2 * 0,181 * 0,10 * 172,70		6,252		
	" " 2 * 0,181 * 0,10 * 172,70		6,252		
	bulloni M24x80				
	" " (10+10) * 0,382		7,640		
	" " (10+10) * 0,110		2,200		
	Parte superiore				
	angolare 120x120x12 mm - peso 21,60 kg/m				
	" " 2 * 6,134 * 21,60		264,989		
	calastrelli 181x100x22 mm				
	" " 6 * 0,181 * 0,10 * 172,70		18,755		
	piastra di collegamento sp.22 mm				
	" " 1,00 * 0,268 * 172,70		46,284		
	bulloni M24x80				
	" " 23 * 0,382		8,786		
	" " 23 * 0,110		2,530		
	.				
	Totale parziale	kg	1.020,961		
	.				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	ULTERIORI TRAVERSI IN CORRISPONDENZA CAMPATA TIPO DI2				
"	" 4 * 1020,961		4.083,844		
.					
	Totale parziale	kg	4.083,844		
.					
	CONTROVENTI INFERIORI				
	Calcolo controventi campo 1				
	angolare 150x150x18 mm - peso 40.10 kg/m				
"	" 2 * 6,698 * 40,10		537,180		
"	" 2 * 3,199 * 40,10		256,560		
"	" 2 * 3,119 * 40,10		250,144		
	piastre collegamento controventi sp.20 mm				
"	" 4 * 0,114 * 157,00		71,592		
"	" 1 * 0,271 * 157,00		42,547		
	calastrelli 181x100x20 mm				
"	" 8 * 0,181 * 0,10 * 157,00		22,734		
	bulloni M24x75				
"	" 29 * 0,365		10,585		
"	" 29 * 0,110		3,190		
	bulloni M16x75				
"	" 16 * 0,145		2,320		
"	" 16 * 0,033		0,528		
.					
	Totale parziale	kg	1.197,380		
.					
	Calcolo controventi campo 2				
	angolare 150x150x15 mm - peso 33.80 kg/m				
"	" 2 * 7,16 * 33,80		484,016		
"	" 2 * 3,43 * 33,800		231,868		
"	" 2 * 3,43 * 33,80		231,868		
	piastre collegamento controventi sp.20 mm				
"	" 4 * 0,114 * 157,00		71,592		
"	" 1 * 0,271 * 157,00		42,547		
	calastrelli 181x100x20 mm				
"	" 8 * 0,181 * 0,10 * 157,00		22,734		
	bulloni M24x75				
"	" 29 * 0,365		10,585		
"	" 29 * 0,110		3,190		
	bulloni M16x75				
"	" 16 * 0,145		2,320		
"	" 16 * 0,033		0,528		
.					
	Totale parziale	kg	1.101,248		
.					
	Calcolo controventi campo 3				
	angolare 150x150x18 mm - peso 40.10 kg/m				
"	" 2 * 6,68 * 40,10		535,736		
"	" 2 * 3,19 * 40,10		255,838		
"	" 2 * 3,19 * 40,10		255,838		
	piastre collegamento controventi sp.20 mm				
"	" 4 * 0,114 * 157,00		71,592		
"	" 1 * 0,271 * 157,00		42,547		
	calastrelli 181x100x20 mm				
"	" 8 * 0,181 * 0,10 * 157,00		22,734		
	bulloni M24x75				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
"	" 29 * 0,365		10,585		
"	" 29 * 0,110		3,190		
	bulloni M16x75				
"	" 16 * 0,145		2,320		
"	" 16 * 0,033		0,528		
.					
	Totale parziale	kg	1.200,908		
.					
	Calcolo controventi campo 4				
	angolare 150x150x15 mm - peso 33.80 kg/m				
"	" 2 * 7,59 * 33,80		513,084		
"	" 2 * 3,645 * 33,80		246,402		
"	" 2 * 3,645 * 33,80		246,402		
	piastre collegamento controventi sp.20 mm				
"	" 4 * 0,114 * 157,00		71,592		
"	" 1 * 0,271 * 157,00		42,547		
	calastrelli 181x100x20 mm				
"	" 8 * 0,181 * 0,10 * 157,00		22,734		
	bulloni M24x75				
"	" 29 * 0,365		10,585		
"	" 29 * 0,110		3,190		
	bulloni M16x75				
"	" 16 * 0,145		2,320		
"	" 16 * 0,033		0,528		
.					
	Totale parziale	kg	1.159,384		
.					
	Calcolo controventi campo 5				
	angolare 150x150x18 mm - peso 40.10 kg/m				
"	" 2 * 7,73 * 40,10		619,946		
"	" 2 * 3,717 * 40,10		298,103		
"	" 2 * 3,717 * 40,10		298,103		
	piastre collegamento controventi sp.20 mm				
"	" 4 * 0,114 * 157,00		71,592		
"	" 1 * 0,271 * 157,00		42,547		
	calastrelli 181x100x20 mm				
"	" 8 * 0,181 * 0,10 * 157,00		22,734		
	bulloni M24x75				
"	" 29 * 0,365		10,585		
"	" 29 * 0,110		3,190		
	bulloni M16x75				
"	" 16 * 0,145		2,320		
"	" 16 * 0,033		0,528		
.					
	Totale parziale	kg	1.369,648		
.					
	Ulteriori controventi campo 1				
"	" 1 * 1197,38		1.197,380		
	Ulteriori controventi campo 2				
"	" 5 * 1101,248		5.506,240		
	Ulteriori controventi campo 3				
"	" 5 * 1200,908		6.004,540		
	Ulteriori controventi campo 4				
"	" 3 * 1159,384		3.478,152		
	Ulteriori controventi campo 5				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 3 * 1369,648		4.108,944		
	.				
	Totale parziale	kg	20.295,256		
	.				
	CONTROVENTI SUPERIORI				
	Calcolo controventi campo 1				
	angolare 100x100x8 mm - peso 12.20 kg/m				
	" " 2 * 7,779 * 12,20		189,808		
	" " 2 * 3,74 * 12,20		91,256		
	" " 2 * 3,74 * 12,20		91,256		
	piastre collegamento controventi sp.12 mm				
	" " 4 * 0,079 * 94,20		29,767		
	" " 1 * 0,155 * 94,20		14,601		
	bulloni M24x55				
	" " 22 * 0,314		6,908		
	" " 22 * 0,110		2,420		
	.				
	Totale parziale	kg	426,016		
	.				
	Calcolo controventi campo 2				
	angolare 100x100x8 mm - peso 12.20 kg/m				
	" " 2 * 8,143 * 12,20		198,689		
	" " 2 * 3,922 * 12,20		95,697		
	" " 2 * 3,922 * 12,20		95,697		
	piastre collegamento controventi sp.12 mm				
	" " 4 * 0,079 * 94,20		29,767		
	" " 1 * 0,155 * 94,20		14,601		
	bulloni M24x55				
	" " 22 * 0,314		6,908		
	" " 22 * 0,110		2,420		
	.				
	Totale parziale	kg	443,779		
	.				
	Calcolo controventi campo 3				
	angolare 100x100x8 mm - peso 12.20 kg/m				
	" " 2 * 7,908 * 12,20		192,955		
	" " 2 * 3,804 * 12,20		92,818		
	" " 2 * 3,804 * 12,20		92,818		
	piastre collegamento controventi sp.12 mm				
	" " 4 * 0,079 * 94,20		29,767		
	" " 1 * 0,155 * 94,20		14,601		
	bulloni M24x55				
	" " 22 * 0,314		6,908		
	" " 22 * 0,110		2,420		
	.				
	Totale parziale	kg	432,287		
	.				
	Calcolo controventi campo 5				
	angolare 100x100x8 mm - peso 12.20 kg/m				
	" " 2 * 8,416 * 12,20		205,350		
	" " 2 * 4,06 * 12,20		99,064		
	" " 2 * 4,06 * 12,20		99,064		
	piastre collegamento controventi sp.12 mm				
	" " 4 * 0,079 * 94,20		29,767		
	" " 1 * 0,155 * 94,20		14,601		



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	bulloni M24x55				
	" " 22 * 0,314		6,908		
	" " 22 * 0,110		2,420		
	.				
	Totale parziale	kg	457,174		
	.				
	Ulteriori controventi campo 1				
	" " 1 * 426,016		426,016		
	Ulteriori controventi campo 2				
	" " 5 * 443,779		2.218,895		
	Ulteriori controventi campo 3				
	" " 5 * 432,287		2.161,435		
	Ulteriori controventi campo 5				
	" " 7 * 457,174		3.200,218		
	.				
	Totale generale	kg	255.576,132		
	.				
	Maggiorazione per saldature				
	" " (3,00/100) * 255576,132		7.667,284		
	.				
	Totale generale	kg	263.243,416		
	.				
	Maggiorazione per rinforzi, oneri aggiuntivi per montaggio				
	" " (5,00/100) * 263243,416		13.162,171		
	.				
	Totale	kg	276.405,587	2,30	635.732,85
840 NP.06	Trattamento protettivo delle superfici degli impalcati dei viadotti e ponti in acciaio				
	.				
	PV02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)				
	.				
	Verniciatura carpenteria metallica impalcato vedi quantità acciaio				
	" " 1 * 276405,587		276.405,587		
	.				
	Totale	kg	276.405,587	0,18	49.753,01
	Totale 038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto Euro				685.485,86

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)

039 - Appoggi, ritegni sismici e Isolatori sismici

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
841 340.d	Fornitura e posa in opera di isolatori elastomerici del diametro pari a 700 mm e spessore 80 mm (tipo A4) . PV02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C) Isolatori e ritegni . Pila 1 Isolatori " " 1 " " 1 Pila 2 Isolatori " " 1 " " 1 Pila 3 Isolatori " " 1 " " 1 . Totale	cad	1,000 1,000 1,000 1,000 1,000 1,000 1,000 1,000 1,000 1,000 6,000	3.924,73	23.548,38
842 343.b	F/p in opera di isolatori elastomerici con guida longitudinale - diametro pari a 450 mm - sp. 78 mm - scorr. long. 300 mm (tipo B2) . PV02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C) Isolatori e ritegni . Spalla A Isolatori " " 1 " " 1 Spalla B Isolatori " " 1 " " 1 . Totale	cad	1,000 1,000 1,000 1,000 4,000	2.569,11	10.276,44
843 389	Esecuzione di fori, su opere d'arte e manufatti diversi del diametro fino a 22 mm, per l'ancoraggio di ferri d'ancoraggio . PV02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C) Isolatori e ritegni . Ancoraggio ritegni Spalla A ritegni " " 2,00 * 5,00 " " 2,00 * 5,00 Spalla B ritegni " " 2,00 * 5,00 " " 2,00 * 5,00 Pila 1 ritegni		10,000 10,000 10,000 10,000 10,000		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)

039 - Appoggi, ritegni sismici e Isolatori sismici

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 2,00 * 5,00		10,000		
	" " 2,00 * 5,00		10,000		
	Pila 2 ritegni				
	" " 2,00 * 5,00		10,000		
	" " 2,00 * 5,00		10,000		
	Pila 3 ritegni				
	" " 2,00 * 5,00		10,000		
	" " 2,00 * 5,00		10,000		
	.				
	Totale	cm	100,000	0,35	35,00
844 390	Fornitura e posa di ancoraggio di tipo chimico, per fissaggio su opere in c.a. o c.a.p. di manufatti in acciaio				
	.				
	PV02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)				
	Isolatori e ritegni				
	.				
	Ancoraggio ritegni				
	Spalla A ritegni				
	" " 2,00		2,000		
	" " 2,00		2,000		
	Spalla B ritegni				
	" " 2,00		2,000		
	" " 2,00		2,000		
	Pila 1 ritegni				
	" " 2,00		2,000		
	" " 2,00		2,000		
	Pila 2 ritegni				
	" " 2,00		2,000		
	" " 2,00		2,000		
	Pila 3 ritegni				
	" " 2,00		2,000		
	" " 2,00		2,000		
	.				
	Totale	cad	20,000	6,11	122,20
845 391	Fornitura di malta sintetica a base epossidica ed inerti quarziferi per l'allettamento degli apparecchi d'appoggio, con resistenza a compressione superiore a 60 N/mm <sup>2</sup>				
	.				
	PV02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)				
	Isolatori e ritegni				
	.				
	Malta di allettamento				
	Spalla A Isolatori				
	" " 1 * 5,00 * 5,00 * 0,3		7,500		
	" " 1 * 5,00 * 5,00 * 0,30		7,500		
	ritegni				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)

039 - Appoggi, ritegni sismici e Isolatori sismici

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" 1 * 2,50 * 2 * 0,30		1,500		
	" 1 * 2,50 * 2,00 * 0,30		1,500		
	Spalla B				
	Isolatori				
	" 1 * 5,00 * 5,00 * 0,30		7,500		
	" 1 * 5,00 * 5,00 * 0,30		7,500		
	ritegni				
	" 1 * 2,50 * 2,00 * 0,30		1,500		
	" 1 * 2,50 * 2,00 * 0,30		1,500		
	Pila 1				
	Isolatori				
	" 1 * 7,50 * 7,50 * 0,30		16,875		
	" 1 * 7,50 * 7,50 * 0,30		16,875		
	ritegni				
	" 1 * 2,50 * 2,00 * 0,30		1,500		
	" 1 * 2,50 * 2,00 * 0,30		1,500		
	Pila 2				
	Isolatori				
	" 1 * 7,50 * 7,50 * 0,30		16,875		
	" 1 * 7,50 * 7,50 * 0,30		16,875		
	ritegni				
	" 1 * 2,50 * 2,00 * 0,30		1,500		
	" 1 * 2,50 * 2,00 * 0,30		1,500		
	Pila 3				
	Isolatori				
	" 1 * 7,50 * 7,50 * 0,30		16,875		
	" 1 * 7,50 * 7,50 * 0,30		16,875		
	ritegni				
	" 1 * 2,50 * 2,00 * 0,30		1,500		
	" 1 * 2,50 * 2,00 * 0,30		1,500		
	.				
	Totale	dmc	146,250	8,42	1.231,43
846	Manufatti in acciaio S355JR EN10025-95, zincato a caldo per ritegni sismici longitudinali e trasversali realizzati secondo quanto riportato nel disegno di progetto.				
392	.				
	PV02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)				
	Isolatori e ritegni				
	.				
	Piastra di ancoraggio ritegni				
	Calcolo per n°1 piastra				
	" 1,00 * 0,25 * 0,25 * 118,00		7,375		
	" 1,00 * 0,25 * 0,15 * 118,00		4,425		
	.				
	Totale parziale	kg	11,800		
	.				
	A dedurre calcolo per n°1 piastra				
	" -1,00 * 11,80		-11,800		
	Spalla A				
	ritegni				
	" 1,00 * 11,80		11,800		
	" 1,00 * 11,80		11,800		
	Spalla B				
	ritegni				
	" 1,00 * 11,80		11,800		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)

039 - Appoggi, ritegni sismici e Isolatori sismici

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 1,00 * 11,80		11,800		
	Pila 1 ritegni				
	" " 1,00 * 11,80		11,800		
	" " 1,00 * 11,80		11,800		
	Pila 2 ritegni				
	" " 1,00 * 11,80		11,800		
	" " 1,00 * 11,80		11,800		
	Pila 3 ritegni				
	" " 1,00 * 11,80		11,800		
	" " 1,00 * 11,80		11,800		
	.				
	Totale	kg	118,000	11,01	1.299,18
847 393	Fornitura e posa in opera di appoggi in neoprene per ritegni sismici e per spessoramento laterale sulle pile, sulle spalle e sulle testate delle travi				
	.				
	PV02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)				
	Isolatori e ritegni				
	.				
	Ritegni				
	Spalla A ritegni				
	" " 1 * 2,00 * 1,50 * 0,17		0,510		
	" " 1 * 2,00 * 1,50 * 0,17		0,510		
	Spalla B ritegni				
	" " 1 * 2,00 * 1,50 * 0,17		0,510		
	" " 1 * 2,00 * 1,50 * 0,17		0,510		
	Pila 1 ritegni				
	" " 1 * 2,00 * 1,50 * 0,17		0,510		
	" " 1 * 2,00 * 1,50 * 0,17		0,510		
	Pila 2 ritegni				
	" " 1 * 2,00 * 1,50 * 0,17		0,510		
	" " 1 * 2,00 * 1,50 * 0,17		0,510		
	Pila 3 ritegni				
	" " 1 * 2,00 * 1,50 * 0,17		0,510		
	" " 1 * 2,00 * 1,50 * 0,17		0,510		
	.				
	Totale	dmc	5,100	16,40	83,64
848 NP.11	Trattamento protettivo degli appoggi di ponti, viadotti e ... rature metalliche della copertura del portale di esazione				
	.				
	PV02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)				
	Isolatori e ritegni				
	.				
	Spalla A Isolatori				
	" " 1 * 0,50 * 0,50		0,250		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)

039 - Appoggi, ritegni sismici e Isolatori sismici

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
"	" 1 * 0,5 * 0,5		0,250		
	Spalla B				
	Isolatori				
"	" 1 * 0,5 * 0,50		0,250		
"	" 1 * 0,5 * 0,50		0,250		
.					
	Pila 1-3				
"	" (2*3) * 0,95 * 0,95		5,415		
.					
	Totale	mq	6,415	29,72	190,65
	Totale 039 - Appoggi, ritegni sismici e Isolatori sismici Euro				36.786,92

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)

040 - Impalcato e Solette

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
849 327.g	Calcestruzzo per opere in elevazione, classe 45 MPa, escluse casseforme				
	--				
	PV02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)				
	Soletta in calcestruzzo				
	.				
	Calcestruzzo soletta				
	Da Spalla SA a Pila P1				
	" " 1,00 * (0,67+27,00) * 13,01 * 0,31		111,596		
	Cordoli				
	lato sx				
	" " 1,00 * (0,67+27,00) * 0,63 * 0,14		2,440		
	lato dx				
	" " 1,00 * (0,67+27,00) * 0,63 * 0,14		2,440		
	A dedurre predalle				
	lato sx				
	" " -1,00 * (0,67+27,00) * 3,075 * 0,07		-5,956		
	centrale				
	" " -1,00 * (0,67+27,00) * 5,94 * 0,07		-11,505		
	lato dx				
	" " -1,00 * (0,67+27,00) * 3,075 * 0,07		-5,956		
	Da Pila P1 a Pila P2				
	" " 1,00 * 35,00 * 13,01 * 0,31		141,159		
	Cordoli				
	lato sx				
	" " 1,00 * 35,00 * 0,63 * 0,14		3,087		
	lato dx				
	" " 1,00 * 35,00 * 0,63 * 0,14		3,087		
	A dedurre predalle				
	lato sx				
	" " -1,00 * 35,00 * 3,075 * 0,07		-7,534		
	centrale				
	" " -1,00 * 35,00 * 5,94 * 0,07		-14,553		
	lato dx				
	" " -1,00 * 35,00 * 3,075 * 0,07		-7,534		
	Da Pila P2 a Pila P3				
	" " 1,00 * 35,00 * 13,01 * 0,31		141,159		
	Cordoli				
	lato sx				
	" " 1,00 * 35,00 * 0,63 * 0,14		3,087		
	lato dx				
	" " 1,00 * 35,00 * 0,63 * 0,14		3,087		
	A dedurre predalle				
	lato sx				
	" " -1,00 * 35,00 * 3,075 * 0,07		-7,534		
	centrale				
	" " -1,00 * 35,00 * 5,94 * 0,07		-14,553		
	lato dx				
	" " -1,00 * 35,00 * 3,075 * 0,07		-7,534		
	Da Pila P3 a Spalla SB				
	" " 1,00 * (27,00+0,67) * 13,01 * 0,31		111,596		
	Cordoli				
	lato sx				
	" " 1,00 * (27,00+0,67) * 0,63 * 0,14		2,440		
	lato dx				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)

040 - Impalcato e Solette

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 1,00 * (27,00+0,67) * 0,63 * 0,14		2,440		
	A dedurre predalle				
	lato sx				
	" " -1,00 * (27,00+0,67) * 3,075 * 0,07		-5,956		
	centrale				
	" " -1,00 * (27,00+0,67) * 5,94 * 0,07		-11,505		
	lato dx				
	" " -1,00 * (27,00+0,67) * 3,075 * 0,07		-5,956		
	.				
	Totale	mc	421,542	120,91	50.968,64
850 329.d	Acciaio in barre ad aderenza migliorata per c.a. tipo Fe B 44 k controllato.				
	.				
	PV02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)				
	Soletta in calcestruzzo				
	.				
	Acciaio soletta				
	Pos.1 - 2x1 Ø 20/20				
	" " 1256,00 * 7,10 * 2,470		22.026,472		
	Pos.2 - 2x1 Ø 24/20				
	" " 1254 * 3,40 * 3,550		15.135,780		
	Pos.3 - 2x1 Ø 24/20				
	" " 1254 * 3,40 * 3,550		15.135,780		
	Pos.4 - 2x1 Ø 14/20				
	" " 1256 * 1,65 * 1,210		2.507,604		
	Pos.5 - 1 Ø 20/20				
	" " 65,00 * 4,00 * 2,470		642,200		
	Pos.6 - 1 Ø 20/20				
	" " 65,00 * ((8,20+9,60)/2) * 2,470		1.428,895		
	Pos.7 - 18x1 Ø 20/20				
	" " 585 * 12,00 * 2,470		17.339,400		
	Pos.8 - 1 Ø 20/20				
	" " 65,00 * ((2,40+3,80)/2) * 2,470		497,705		
	Pos.9 - 1 Ø 20/20				
	" " 65,00 * 3,10 * 2,470		497,705		
	Pos.10 - 1 Ø 20/20				
	" " 65,00 * 11,60 * 2,470		1.862,380		
	Pos.11 - 1 Ø 20/20				
	" " 63,00 * 4,80 * 2,470		746,928		
	Pos.12 - 1 Ø 20/20				
	" " 63,00 * ((8,20+9,60)/2) * 2,470		1.384,929		
	Pos.13 - 1 Ø 20/20				
	" " 378 * 12,00 * 2,47		11.203,920		
	Pos.14 - 1 Ø 20/20				
	" " 378 * 12,00 * 2,470		11.203,920		
	Pos.15 - 1 Ø 20/20				
	" " 63,00 * ((2,40+3,80)/2) * 2,47		482,391		
	Pos.16 - 1 Ø 20/20				
	" " 63 * 3,10 * 2,47		482,391		
	Pos.17 - 1 Ø 20/20				
	" " 63 * 11,80 * 2,470		1.836,198		
	Pos.18 -1 Ø 20/20				
	" " 126 * 2,40 * 2,470		746,928		
	Pos.19 - 4+4 Ø 12				



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)

040 - Impalcato e Solette

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" (4+4) * 4,00 * 0,888		28,416		
	Pos.20 - 4 Ø 12				
	" 4,00 * 9,00 * 0,888		31,968		
	Pos.21 - 4 Ø 12				
	" 4 * 7,60 * 0,888		26,995		
	Pos.22 - 9x(4+4) Ø 12				
	" 72 * 12,00 * 0,888		767,232		
	Pos.23 - 4 Ø 12				
	" 4,00 * 2,20 * 0,888		7,814		
	Pos.24 - 4 Ø 12				
	" 4 * 1,20 * 0,888		4,262		
	Pos.25 - 4+4 Ø 12				
	" 8,00 * 1,50 * 0,888		10,656		
	Pos.26 - 4+4 Ø 12				
	" (4+4) * 11,00 * 0,888		78,144		
	Pos.27 - 2x1 Ø 16/20				
	" 130 * 1,07 * 1,580		219,778		
	.				
	armatura integrativa - 12 Ø 18				
	" (12*51) * 5,84 * 1,998		7.141,012		
	armatura integrativa - 11 Ø 16				
	" (11*51) * 12 * 1,998		13.450,536		
	armatura integrativa - 5+5 Ø 12				
	" ((5+5)*51) * 1,20 * 0,888		543,456		
	.				
	Totale	kg	127.471,795	0,84	107.076,31
851	Casseforme piane orizzontali o verticali per conglomerati cementizi				
334	--				
	PV02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)				
	Soletta in calcestruzzo				
	.				
	Casseri soletta				
	Da Spalla SA a Pila P1				
	Longitudinali				
	" 2,00 * (0,67+27,00) * 0,14		7,748		
	Frontali				
	" 3,00 * 13,01 * 0,31		12,099		
	Cordoli				
	lato sx				
	" 3,00 * 0,63 * 0,14		0,265		
	lato dx				
	" 3,00 * 0,63 * 0,14		0,265		
	A dedurre predalle				
	lato sx				
	" -3,00 * 3,075 * 0,07		-0,646		
	centrale				
	" -3,00 * 5,94 * 0,07		-1,247		
	lato dx				
	" -3,00 * 3,075 * 0,07		-0,646		
	Da Pila P1 a Pila P2				
	Longitudinali				
	" 2,00 * 35,00 * 0,14		9,800		
	Frontali				
	" 3,00 * 13,01 * 0,31		12,099		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)

040 - Impalcato e Solette

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Cordoli				
	lato sx				
	" " 3,00 * 0,63 * 0,14		0,265		
	lato dx				
	" " 3,00 * 0,63 * 0,14		0,265		
	A dedurre predalle				
	lato sx				
	" " -3,00 * 3,075 * 0,07		-0,646		
	centrale				
	" " -3,00 * 5,94 * 0,07		-1,247		
	lato dx				
	" " -3,00 * 3,075 * 0,07		-0,646		
	Da Pila P2 a Pila P3				
	Longitudinali				
	" " 2,00 * 35,00 * 0,14		9,800		
	Frontali				
	" " 3,00 * 13,01 * 0,31		12,099		
	Cordoli				
	lato sx				
	" " 3,00 * 0,63 * 0,14		0,265		
	lato dx				
	" " 3,00 * 0,63 * 0,14		0,265		
	A dedurre predalle				
	lato sx				
	" " -3,00 * 3,075 * 0,07		-0,646		
	centrale				
	" " -3,00 * 5,94 * 0,07		-1,247		
	lato dx				
	" " -3,00 * 3,075 * 0,07		-0,646		
	Da Pila P3 a Spalla SB				
	Longitudinali				
	" " 2,00 * (27,00+0,67) * 0,14		7,748		
	Frontali				
	" " 3,00 * 13,01 * 0,31		12,099		
	Cordoli				
	lato sx				
	" " 3,00 * 0,63 * 0,14		0,265		
	lato dx				
	" " 3,00 * 0,63 * 0,14		0,265		
	A dedurre predalle				
	lato sx				
	" " -3,00 * 3,075 * 0,07		-0,646		
	centrale				
	" " -3,00 * 5,94 * 0,07		-1,247		
	lato dx				
	" " -3,00 * 3,075 * 0,07		-0,646		
	.				
	Totale	mq	75,456	20,77	1.567,22
852 338.d	Lastre prefabbricate in c.a. vibrato per formazione di velette h=60/70				
	--				
	PV02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)				
	Soletta in calcestruzzo				
	.				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)

040 - Impalcato e Solette

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Velette laterali				
	Da Spalla SA a Pila P1				
	lato sx				
	" " 1,00 * (0,67+27,00) * 0,65		17,986		
	lato dx				
	" " 1,00 * (0,67+27,00) * 0,65		17,986		
	Da Pila P1 a Pila P2				
	lato sx				
	" " 1,00 * 35,00 * 0,65		22,750		
	lato dx				
	" " 1,00 * 35,00 * 0,65		22,750		
	Da Pila P2 a Pila P3				
	lato sx				
	" " 1,00 * 35,00 * 0,65		22,750		
	lato dx				
	" " 1,00 * 35,00 * 0,65		22,750		
	Da Pila P3 a Spalla SB				
	lato sx				
	" " 1,00 * (27,00+0,67) * 0,65		17,986		
	lato dx				
	" " 1,00 * (27,00+0,67) * 0,65		17,986		
	.				
	Totale	mq	162,944	51,17	8.337,84
853 339	Coppella prefabbricata o cassaforma per solette su travi varate, confezionata con conglomerato cementizio vibrato con Rck > 35+37 MPa ed armata con acciaio Fe b 44 k				
	--				
	PV02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)				
	Soletta in calcestruzzo				
	.				
	Coppelle soletta impalcato				
	Da Spalla SA a Pila P1				
	centrale				
	" " 1,00 * (0,67+27,00) * 5,94		164,360		
	Da Pila P1 a Pila P2				
	centrale				
	" " 1,00 * 35,00 * 5,94		207,900		
	Da Pila P2 a Pila P3				
	centrale				
	" " 1,00 * 35,00 * 5,94		207,900		
	Da Pila P3 a Spalla SB				
	centrale				
	" " 1,00 * (27,00+0,67) * 5,94		164,360		
	.				
	Totale	mq	744,520	26,62	19.819,12
854 369.f	Armature per casseri orizzontali o sub. per strutture rettilinee - per luci da m 2 a m 10				
	--				
	PV02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)				
	Soletta in calcestruzzo				
	.				
	Armatura per coppelle laterali a sbalzo				
	Da Spalla SA a Pila P1				
	lato sx				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)

040 - Impalcato e Solette

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 1,00 * (0,67+27,00) * 3,075		85,085		
	lato dx				
	" " 1,00 * (0,67+27,00) * 3,075		85,085		
	Da Pila P1 a Pila P2				
	lato sx				
	" " 1,00 * 35,00 * 3,075		107,625		
	lato dx				
	" " 1,00 * 35,00 * 3,075		107,625		
	Da Pila P2 a Pila P3				
	lato sx				
	" " 1,00 * 35,00 * 3,075		107,625		
	lato dx				
	" " 1,00 * 35,00 * 3,075		107,625		
	Da Pila P3 a Spalla SB				
	lato sx				
	" " 1,00 * (27,00+0,67) * 3,075		85,085		
	lato dx				
	" " 1,00 * (27,00+0,67) * 3,075		85,085		
	.				
	Totale	mq	770,840	6,34	4.887,13
855 385	COPPELLA PREFABBRICATA O CASSAFORMA X SOLETTE SU TRAVI VARATE				
	--				
	PV02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)				
	Soletta in calcestruzzo				
	.				
	Coppelle soletta impalcato				
	Da Spalla SA a Pila P1				
	lato sx				
	" " 1,00 * (0,67+27,00) * 3,075		85,085		
	lato dx				
	" " 1,00 * (0,67+27,00) * 3,075		85,085		
	Da Pila P1 a Pila P2				
	lato sx				
	" " 1,00 * 35,00 * 3,075		107,625		
	lato dx				
	" " 1,00 * 35,00 * 3,075		107,625		
	Da Pila P2 a Pila P3				
	lato sx				
	" " 1,00 * 35,00 * 3,075		107,625		
	lato dx				
	" " 1,00 * 35,00 * 3,075		107,625		
	Da Pila P3 a Spalla SB				
	lato sx				
	" " 1,00 * (27,00+0,67) * 3,075		85,085		
	lato dx				
	" " 1,00 * (27,00+0,67) * 3,075		85,085		
	.				
	Totale	mq	770,840	41,54	32.020,69
856 3101	Banda continua gomma neoprene per appoggio predalles				
	--				
	PV02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)				
	.				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)

040 - Impalcato e Solette

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Da spalla A a spalla B				
	" " 4 * (0,67+124,00+0,67)		501,360		
	Totale	m	501,360	11,82	5.926,08
857 NP.02	Protezione delle armature metalliche mediante il sistema di protezione catodica galvanica				
	PV02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)				
	Soletta in calcestruzzo				
	Protezione armatura metallica				
	Su cordoli laterali 1 anodo ogni 80 cm				
	Spalla A				
	muro andatore				
	" " 5		5,000		
	muro paraghiaia				
	" " 15		15,000		
	muro andatore				
	" " 5		5,000		
	Spalla B				
	muro andatore				
	" " 5		5,000		
	muro paraghiaia				
	" " 15		15,000		
	muro andatore				
	" " 5		5,000		
	Su cordoli laterali 1 anodo ogni 80 cm				
	" " 153		153,000		
	" " 153		153,000		
	Su soletta impalcato a ridosso giunti dilatazione - maglia 80x80 cm su fascia estensione di 2.00 m				
	" " 41		41,000		
	" " 41		41,000		
	Totale	cad	438,000	36,13	15.824,94
858 NP.08	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento della classe di esposizione				
	PV02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)				
	Soletta in calcestruzzo				
	Sovraprezzo per incremento classe esposizione				
	Vedi quantità cls soletta				
	" " 1 * 421,542		421,542		
	Totale	mc	421,542	4,37	1.842,14
859 NP.10	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento del ... della qualità degli inerti e controllo della fessurazione				
	PV02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)				
	Soletta in calcestruzzo				
	Sovraprezzo per ottimizzazione qualità inerti				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)

040 - Impalcato e Solette

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
860 NP.16	Vedi quantità cls soletta				
	" " 1 * 421,542		421,542		
	.				
	Totale	mc	421,542	4,37	1.842,14
	Sovraprezzo alle coppelle di sp. 5 cm per utilizzo calcestruzzo RCK 45				
	--				
	PV02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)				
	Soletta in calcestruzzo				
	.				
	Coppelle soletta impalcato				
	Da Spalla SA a Pila P1 centrale				
	" " 1,00 * (0,67+27,00) * 5,94		164,360		
	Da Pila P1 a Pila P2 centrale				
" " 1,00 * 39,00 * 5,94		231,660			
Da Pila P2 a Pila P3 centrale					
" " 1,00 * 39,00 * 5,94		231,660			
Da Pila P3 a Spalla SB centrale					
" " 1,00 * (27,00+0,67) * 5,94		164,360			
.					
Totale	mq	792,040	0,49	388,10	
	Totale 040 - Impalcato e Solette Euro				250.500,35



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)

042 - Impermeabilizzazione impalcato

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Totale parziale	mq	1.507,840		
.	Quantità da PD				
"	" 1 * 5911,73		5.911,730		
	PD ricomputato				
"	" -1 * (0,55+244,00+0,55) * 11,75		-2.879,925		
	Risvolti laterali				
"	" -2 * (0,55+244,00+0,55) * 0,14		-68,628		
.					
	Totale	mq	4.471,017	6,36	28.435,67
	Totale 042 - Impermeabilizzazione impalcato Euro				37.600,93





**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)

044 - Reti di protezione

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
866 641	Fornitura e posa in opera di pannelli di protezione in rete . PV02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C) Protezione . Rete " " 1 * 28 " " 1 * 28 .		28,000 28,000		
	Totale	m	56,000	65,59	3.673,04
	Totale 044 - Reti di protezione Euro				3.673,04

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C)

045 - Smaltimento Acque impalcato

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
867 354	Bocchettoni in lastra di piombo  VIADOTTO S.LO A1 RAMO C SU RECCHIO-RAMO E > Scarichi (del peso cad = kg 15 4 per spalla) (2*4) * 15,000		120,000		
	Totale	kg	120,000	2,40	288,00
868 356.c	Grondaie di scarico acque d'impalcato tubazioni in PVC rigido diametro esterno mm 160 spessore > mm 4,2  VIADOTTO S.LO A1 RAMO C SU RECCHIO-RAMO E > Scarichi in prossimità della Spalle 2 * 4,50 > Pezzi speciali (curve ecc) (2*5) * 1,00		9,000		
	Totale	m	19,000	8,25	156,75
869 624	Fornitura e posa di manufatti in ferro lavorato  VIADOTTO S.LO A1 RAMO C SU RECCHIO-RAMO E > Canaletta bordo impalcato (20 kg/m) 2 * (27,5+40+40+40+35+35+27,5) * 20		9.800,000		
	Totale	kg	9.800,000	2,04	19.992,00
870 8001	Zincatura eseguita a caldo  VIADOTTO S.LO A1 RAMO C SU RECCHIO-RAMO E > Canaletta bordo impalcato (20 kg/m) 2 * (27,5+40+40+40+35+35+27,5) * 20		9.800,000		
	Totale	kg	9.800,000	0,93	9.114,00
871 NP.09	Rivestimento protettivo dei bocchettoni di scarico dei viadotti e ponti in calcestruzzo . . PV02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C) . . Rivestimento prtotettivo bocchettoni di scarico " " 32 . .		32,000		
	Totale	cad	32,000	17,49	559,68
	Totale 045 - Smaltimento Acque impalcato Euro				30.110,43
	Totale 06-PV.02 - VIADOTTO S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO E SUL RAMO E (RAMO C) Euro				1.730.595,16

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.03 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO E)

023 - Binder

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
872 511.b	Strato di collegamento (binder modificato) in conglomerato bituminoso				
	.				
	PV 03 - PONTE SVINCOLO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo E)				
	.				
	Binder				
	" 1 * (8,75+30,62+11,75) * 8,25 * 0,05		21,087		
	.				
	Quantità da PD				
	" 1 * (30,08+0,3+0,3) * ((17,40+0,6+20,98+0,3)/2) * 0,050		30,128		
	PD ricomputato				
	" -1 * (4,00+30,68+4,00) * 11,50 * 0,05		-22,241		
	.				
	Totale	mc	28,974	134,74	3.903,96
	Totale 023 - Binder Euro				3.903,96

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.03 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO E)

024 - Usura

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
873 513	Tappeto d'usura drenante spessore cm 4 . PV 03 - PONTE SVINCOLO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo E) . Tappeto usura drenante " 1 * (8,75+30,62+11,75) * 8,25 . Quantità da PD " 1 * (30,08+0,3+0,3) * ((17,40+0,6+20,98+0,3)/2) PD ricomputato " -1 * (4,00+30,68+4,00) * 11,50 . Totale	mq	421,740  602,555  <b>-444,820</b>  579,475	6,97	4.038,94
874 NP.12	Membrana impermeabile S.A.M.I. . PV 03 - PONTE SVINCOLO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo E) . Membrana di protezione " 1 * (8,75+30,62+11,75) * 8,25 . Quantità da PD " 1 * (30,08+0,3+0,3) * ((17,40+0,6+20,98+0,3)/2) PD ricomputato " -1 * (4,00+30,68+4,00) * 11,50 . Totale	mq	421,740  602,555  <b>-444,820</b>  579,475	1,20	695,37
	Totale 024 - Usura Euro				4.734,31

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.03 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO E)

025 - Scavi e demolizioni

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
875 201	Scavo di sbancamento in materie di qualsiasi natura trasporto fino a km 5 . PV 03 - PONTE SVINCOLO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo E) . Scotico 30 cm Spalla A " " 1 * 342 * 0,30 Spalla B " " 1 * 388,20 * 0,30 . Totale	mc	102,600 116,460 219,060	1,86	407,45
876 201	Scavo di sbancamento in materie di qualsiasi natura trasporto fino a km 5 . PV 03 - PONTE SVINCOLO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo E) . Scavo per fondazioni spalle Spalla A " " 1 * ((342,00+173,80)/2) * 1,10 Spalla B " " 1 * ((388,20+212,00)/2) * 1,60 . Totale	mc	283,690 480,160 763,850	1,86	1.420,76
877 204.a	Fornitura in cantiere di materiali per la formazione di rilevati provenienti da cave di prestito . PV 03 - PONTE SVINCOLO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo E) . Tratto troncoconico attorno alla spalla: ai lati e sotto implacato Spalla A " " 1 * ((243,00+0,00)/2) * 4,50 Spalla B " " 1 * ((187,00+0,00)/2) * 3,3 . Totale	mc	546,750 308,550 855,300	9,84	8.416,15
878 205.a	Sistemazione in rilevato od in riempimento con materiali appartenenti ai gruppi A1, A2-4, A2-5, A3, ovvero di frantumati di roccia o smarino di galleria. . PV 03 - PONTE SVINCOLO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo E) . Rinterro spalle vedi quantità scavo " " 1,00 * 763,85 " " 1 * 617,28 A dedurre fondazione magrone di sottofondazione Spalla A e Spalla B " " -1,00 * 55,952 calcestruzzo fondazione Spalla A e Spalla B " " -1,00 * 160,496 " " -1,00 * 197,078 calcestruzzo elevazione sino piano campagna Pila 1 e Pila 2 " " -1 * ((16,47+16,25)/2) * 1,90 * 0,62 " " -1 * ((20,35+20,84)/2) * 1,90 * 1,60		763,850 617,280 -55,952 -160,496 -197,078 -19,272 -62,609		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.03 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO E)

025 - Scavi e demolizioni

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Totale	mc	885,723	1,04	921,15
879 205.a	Sistemazione in rilevato od in riempimento con materiali appartenenti ai gruppi A1, A2-4, A2-5, A3, ovvero di frantumati di roccia o smarino di galleria.				
	PV 03 - PONTE SVINCOLO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo E)				
	Tratto troncoconico attorno alla spalla: ai lati e sotto implacato				
	Spalla A				
	" " 1 * ((243,00+0,00)/2) * 4,50		546,750		
	Spalla B				
	" " 1 * ((187,00+0,00)/2) * 3,3		308,550		
	Totale	mc	855,300	1,04	889,51
880 301	Scavo a sezione obbligata in materie di qualsiasi natura fino a 2,00 m				
	PV 03 - PONTE SVINCOLO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo E)				
	Scavo per fondazioni spalle				
	Spalla A				
	" " 1 * 173,80 * 1,60		278,080		
	Spalla B				
	" " 1 * 212 * 1,60		339,200		
	Totale	mc	617,280	4,37	2.697,51
	Totale 025 - Scavi e demolizioni Euro				14.752,53

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.03 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO E)

026 - Palancole

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
881 NP.43	Noleggio di palancole metalliche Tipo Larssen - Palancole Tipo PU28 del peso di 170 Kg/mq . PV 03 - PONTE SVINCOLO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (rame E) Opere di sostegno . Palancole tip PU28 - si considera un noleggio per 15 settimane Spalla A " " 15,00 * 28,80 * 12,00 Spalla B " " 15,00 * 34,80 * 12,00 . Totale	mq*sett	5.184,000 6.264,000 11.448,000	1,19	13.623,12
882 NP.44	Infissione ed estrazione di palancole metalliche tipo Larssen - Infissione palancole Tipo PU28, del Peso di 170 Kg/mq - INFISSIONE . PV 03 - PONTE SVINCOLO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (rame E) Opere di sostegno . Palancole tip PU28 - infissione Spalla A " " 1 * 28,80 * 12,00 Spalla B " " 1 * 34,80 * 12,00 . Totale	mq	345,600 417,600 763,200	19,68	15.019,78
883 NP.45	Infissione ed estrazione di palancole metalliche tipo Larssen - Infissione palancole Tipo PU28, del Peso di 170 Kg/mq - ESTRAZIONE . PV 03 - PONTE SVINCOLO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (rame E) Opere di sostegno . Palancole tip PU28 - estrazione Spalla A " " 1 * 28,80 * 12,00 Spalla B " " 1 * 34,80 * 12,00 . Totale	mq	345,600 417,600 763,200	7,86	5.998,75
	Totale 026 - Palancole Euro				34.641,65



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.03 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO E)

027 - Pali

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
884 308.c	Pali trivellati di grande diametro Ø = mm 1 200 .br/>PV 03 - PONTE SVINCOLO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (rame E) .br/>Pali Ø 1200 Spalla A " " 12 * 16 Spalla B " " 14 * 16 .br/>Totale	m	192,000 224,000 416,000	147,07	61.181,12
885 329.d	Acciaio in barre ad aderenza migliorata per c.a. tipo Fe B 44 k controllato. .br/>PV 03 - PONTE SVINCOLO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (rame E) .br/>Armatura pali spalle Calcolo singolo palo Pos 1 - 24 Ø 26 " " 24 * 12 * 4,168 Pos 2 - 24 Ø 26 " " 24 * 6 * 4,168 Pos 3 - 24 Ø 20 " " 24 * 6 * 2,466 Pos 4 - Ø 10/25 " " 1 * 68,04 * 0,617 Pos 5 - Ø 10/10 " " 1 * 366,59 * 0,617 Pos 6 - 9 Ø 20 " " 9 * 3,43 * 2,466 2 Ø 26 per sollevamento " " 2 * 3,43 * 4,168 .br/>Totale parziale A detrarre calcolo singolo palo " " -1 * 2528,564 Totale pali spalla A " " 12 * 2528,564 Totale pali spalla B " " 14 * 2528,564 Totale Totale 027 - Pali Euro	kg	1.200,384 600,192 355,104 41,981 226,186 76,125 28,592 2.528,564 -2.528,564 30.342,768 35.399,896 65.742,664	0,84	55.223,84 116.404,96

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.03 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO E)

032 - Fondazioni spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
886 325.b	Calcestruzzo per opere di fondazione, classe 15 MPa, escluso casseforme . PV 03 - PONTE SVINCOLO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (rame E) . Magrone Spalla A " " 1 * 125,50 * 0,20 Spalla B " " 1 * 154,26 * 0,20 . Totale	mc	25,100 30,852 55,952	77,24	4.321,73
887 326.d	Calcestruzzo per opere in fondazione ed elevazione, classe 30 MPa, escluse casseforme . PV 03 - PONTE SVINCOLO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (rame E) . Calcestruzzo fondazioni spalle Spalla A " " 1 * 114,64 * 1,40 Soletta flottante " " 1 * 54,50 * 0,25 . Spalla B " " 1 * 140,77 * 1,40 Soletta flottante " " 1 * 73,85 * 0,25 . Totale	mc	160,496 13,625 197,078 18,463 389,662	89,91	35.034,51
888 329.d	Acciaio in barre ad aderenza migliorata per c.a. tipo Fe B 44 k controllato. . PV 03 - PONTE SVINCOLO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (rame E) . Armatura fondazioni spalle Spalla A Pos 1 - 1 Ø 26/20 " " 63 * 10,25 * 4,168 Pos 2 - 1 Ø 16/60 " " 21 * 8,15 * 1,578 Pos 3 - 1 Ø 26/20 " " 63 * 10,25 * 4,168 Pos 4 - 2x1 Ø 26/20 " " (5+5) * ((8,58+10,18)/2) * 4,168 Pos 5 - 2x1 Ø 16 " " (1+1) * 7,68 * 1,578 Pos 6 - 2x1 Ø 26/20 " " (5+5) * ((8,58+10,18)/2) * 4,168 Pos 7 - 1 Ø 26/20 " " 14 * 7,90 * 4,168 Pos 8 - 1 Ø 26/20 " " 14 * 12 * 4,168 Pos 9 - 1 Ø 26/20 " " 14 * 6 * 4,168 Pos 10 - 1 Ø 16/60	mc	2.691,486 270,075 2.691,486 390,958 24,238 390,958 460,981 700,224 350,112		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.03 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO E)

032 - Fondazioni spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
"	" 4 * 6 * 1,578		37,872		
Pos 11 - 1 Ø 16/60					
"	" 4 * 12 * 1,578		75,744		
Pos 12 - 1 Ø 16/60					
"	" 4 * 4,70 * 1,578		29,666		
Pos 13 - 1 Ø 20/20					
"	" 14 * 6 * 2,466		207,144		
Pos 14 - 1 Ø 20/20					
"	" 14 * 12 * 2,466		414,288		
Pos 15 - 1 Ø 20/20					
"	" 14 * 7,30 * 2,466		252,025		
Pos 16 - 2x1 Ø 26/20					
"	" (7+7) * ((6,55+7,75)/2) * 4,168		417,217		
Pos 17 - 4x1 Ø 26/20					
"	" (7*4) * 4 * 4,168		466,816		
Pos 18 - 2x1 Ø 26/20					
"	" (7+7) * 12 * 4,168		700,224		
Pos 19 - 2x1 Ø 26/20					
"	" (7+7) * 6 * 4,168		350,112		
Pos 20 - 2x1 Ø 16/60					
"	" (2+2) * 6 * 1,578		37,872		
Pos 21 - 2x1 Ø 16/60					
"	" (2+2) * 12 * 1,578		75,744		
Pos 22 - 2x1 Ø 16/60					
"	" (2+2) * ((3,35+4,55)/2) * 1,578		24,932		
Pos 23 - 2x1 Ø 20/20					
"	" (7+7) * 6 * 2,466		207,144		
Pos 24 - 2x1 Ø 20/20					
"	" (7+7) * 12 * 2,466		414,288		
Pos 25 - 2x1 Ø 20/20					
"	" (7+7) * ((5,95+7,15)/2) * 2,466		226,132		
Pos 26 - 1 Ø 20/120x120					
"	" 79 * 3,70 * 2,466		720,812		
Pos 27 - 2x4 Ø 16					
"	" (4+4) * 8,85 * 1,578		111,722		
Pos 28 - 2x4 Ø 16					
"	" (4+4) * 8,15 * 1,578		102,886		
Pos 29 - 2x4 Ø 16					
"	" (4+4) * 12 * 1,578		151,488		
Pos 30 - 1 Ø 20/20					
"	" 184 * 2,60 * 2,466		1.179,734		
Pos 31 - 1 Ø 20/20					
"	" 70 * 4 * 2,466		690,480		
Pos 32 - 1 Ø 16/20					
"	" 39 * 2,40 * 1,578		147,701		
Pos 33 - 1 Ø 20/20					
"	" 52 * 2,60 * 2,466		333,403		
Pos 34 - 1 Ø 20/20					
"	" 52 * 5 * 2,466		641,160		
Pos 35 - 1 Ø 16/20					
"	" 59 * 2,40 * 1,578		223,445		
.					
Spalla B					
Pos 1 - 1 Ø 26/20					
"	" 46 * 6 * 4,168		1.150,368		
Pos 2 - 1 Ø 26/20					

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.03 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO E)

032 - Fondazioni spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 46 * 10 * 4,168		1.917,280		
	Pos 3 - 1 Ø 16/60				
	" " 16 * 6 * 1,578		151,488		
	Pos 4 - 1 Ø 16/60				
	" " 16 * 7,40 * 1,578		186,835		
	Pos 5 - 1 Ø 26/20				
	" " 46 * 4 * 4,168		766,912		
	Pos 6 - 1 Ø 26/20				
	" " 46 * 12 * 4,168		2.300,736		
	Pos 7 - 2x1 Ø 26/20				
	" " (6+6) * 6 * 4,168		300,096		
	Pos 8 - 2x1 Ø 26/20				
	" " (6+6) * ((6,82+9,32)/2) * 4,168		403,629		
	Pos 9 - 2x1 Ø 16				
	" " 2 * 10,40 * 1,578		32,822		
	Pos 10 - 2x1 Ø 26/20				
	" " (6+6) * 6 * 4,168		300,096		
	Pos 11 - 2x1 Ø 26/20				
	" " (6+6) * ((6,82+9,32)/2) * 4,168		403,629		
	Pos 12 - 1 Ø 26/20				
	" " 14 * 7 * 4,168		408,464		
	Pos 13 - 1 Ø 26/20				
	" " 14 * 12 * 4,168		700,224		
	Pos 14 - 1 Ø 26/20				
	" " 14 * 12 * 4,168		700,224		
	Pos 15 - 1 Ø 16/60				
	" " 5 * 6 * 1,578		47,340		
	Pos 16 - 1 Ø 16/60				
	" " 5 * 12 * 1,578		94,680		
	Pos 17 - 1 Ø 16/60				
	" " 5 * 9,75 * 1,578		76,928		
	Pos 18 - 1 Ø 20/20				
	" " 14 * 12 * 2,466		414,288		
	Pos 19 - 1 Ø 20/20				
	" " 14 * 12 * 2,466		414,288		
	Pos 20 - 1 Ø 20/20				
	" " 14 * 6,35 * 2,466		219,227		
	Pos 21 - 2x1 Ø 26/20				
	" " (7+7) * ((4,00+6,40)/2) * 4,168		303,430		
	Pos 22 - 4x1 Ø 26/20				
	" " (7*4) * 4 * 4,168		466,816		
	Pos 23 - 2x1 Ø 26/20				
	" " (7+7) * 12 * 4,168		700,224		
	Pos 24 - 2x1 Ø 26/20				
	" " (7+7) * 12 * 4,168		700,224		
	Pos 25 - 2x1 Ø 16/60				
	" " (2+2) * 6 * 1,578		37,872		
	Pos 26 - 2x1 Ø 16/60				
	" " (2+2) * 12 * 1,578		75,744		
	Pos 27 - 2x1 Ø 16/60				
	" " (2+2) * ((6,80+9,20)/2) * 1,578		50,496		
	Pos 28 - 2x1 Ø 20/20				
	" " (7+7) * 12 * 2,466		414,288		
	Pos 29 - 2x1 Ø 20/20				
	" " (7+7) * 12 * 2,466		414,288		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.03 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO E)

032 - Fondazioni spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Pos 30 - 2x1 Ø 20/20				
	" (7+7) * ((3,40+5,80)/2) * 2,466		158,810		
	Pos 31 - 1 Ø 20/120x120				
	" 97 * 3,70 * 2,466		885,047		
	Pos 32 - 2x4 Ø 16				
	" (4+4) * 12 * 1,578		151,488		
	Pos 33 - 2x4 Ø 16				
	" (4+4) * 11,60 * 1,578		146,438		
	Pos 34 - 2x4 Ø 16				
	" (4+4) * 12 * 1,578		151,488		
	Pos 35 - 1 Ø 20/20				
	" 234 * 2,60 * 2,466		1.500,314		
	Pos 36 - 1 Ø 16/40				
	" 50 * 2,40 * 1,578		189,360		
	Pos 37 - 1 Ø 20/20				
	" 60 * 2,60 * 2,466		384,696		
	Pos 38 - 1 Ø 16/20				
	" 66 * 2,40 * 1,578		249,955		
	.				
	Totale	kg	<u>34.181,101</u>	0,84	28.712,12
889 329.d	Acciaio in barre ad aderenza migliorata per c.a. tipo Fe B 44 k controllato.				
	.				
	PV 03 - PONTE SVINCOLO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (rame E)				
	.				
	Armatura fondazioni spalle				
	Soletta flottante Spalla A				
	Pos 60 - 1+1 Ø 12/20				
	" (20+20) * 6 * 0,888		213,120		
	Pos 61 - 1+1 Ø 12/20				
	" (20+20) * 8,75 * 0,888		310,800		
	Pos 67 - 1 Ø 16/20				
	" 71 * 1,10 * 1,578		123,242		
	Pos 68 - 1+1 Ø 16/20				
	" (71+71) * 4,20 * 1,578		941,119		
	Pos 69 - 3 Ø 12/100				
	" (3*14) * 1,30 * 0,888		48,485		
	.				
	Soletta flottante Spalla B				
	Pos 54- 1+1 Ø 12/20				
	" (20+20) * 12 * 0,888		426,240		
	Pos 55 - 1+1 Ø 12/20				
	" (20+20) * 7,05 * 0,888		250,416		
	Pos 61 - 1 Ø 16/20				
	" 91 * 1,10 * 1,578		157,958		
	Pos 62 - 1+1 Ø 16/20				
	" (91+91) * 4,20 * 1,578		1.206,223		
	Pos 63 - 3 Ø 12/100				
	" (3*18) * 1,30 * 0,888		62,338		
	.				
	Totale	kg	<u>3.739,941</u>	0,84	3.141,55
890 334	Casseforme piane orizzontali o verticali per conglomerati cementizi				
	.				
	PV 03 - PONTE SVINCOLO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (rame E)				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.03 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO E)

032 - Fondazioni spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	. Casseri fondazioni spalle				
	Spalla A				
	" " 1 * 53,50 * 1,40		74,900		
	Soletta flottante				
	" " 1 * 40,69 * 0,25		10,173		
	. Spalla B				
	" " 1 * 66,72 * 1,40		93,408		
	Soletta flottante				
	" " 1 * 52,85 * 0,25		13,213		
	. Totale	mq	191,694	20,77	3.981,48
891 NP.10	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento del ... della qualità degli inerti e controllo della fessurazione				
	. PV 03 - PONTE SVINCOLO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (rame E)				
	. Sovraprezzo per ottimizzazione qualità inerti				
	Vedi quantità cls				
	" " 1 * 389,662		389,662		
	. Totale	mc	389,662	4,37	1.702,82
	Totale 032 - Fondazioni spalle Euro				76.894,21

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.03 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO E)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
892 327.f	Calcestruzzo per opere in elevazione, classe 40 MPa, , escluse casseforme				
	.				
	PV 03 - PONTE SVINCOLO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (rame E)				
	.				
	Cls elevazione spalle				
	Spalla A				
	Muro spalla				
	" 1 * ((14,08+14,13)/2) * 0,40 * ((5,35+6,12)/2)		32,357		
	Dente posteriore				
	" 1 * 14,08 * 0,20 * 0,25		0,704		
	Blocco frontale				
	" 1 * ((16,47+16,25)/2) * 1,50 * ((3,13+4,01)/2)		87,608		
	Muro andatore interno curva				
	" 1 * ((6,69+5,80)/2) * 0,63 * ((5,49+5,62)/2)		21,855		
	" 1 * 3 * 0,63 * ((2,63+0,70)/2)		3,147		
	Muro andatore esterno curva				
	" 1 * ((5,45+6,25)/2) * 0,63 * ((6,26+6,38)/2)		23,292		
	" 1 * 3 * 0,63 * ((2,63+0,70)/2)		3,147		
	.				
	Spalla B				
	Muro spalla				
	" 1 * ((18,00+18,13)/2) * 0,40 * ((4,72+3,73)/2)		30,530		
	Dente posteriore				
	" 1 * 18,13 * 0,20 * 0,25		0,907		
	Blocco frontale				
	" 1 * ((20,35+20,84)/2) * 1,50 * ((2,76+1,33)/2)		63,175		
	Muro andatore interno curva				
	" 1 * ((7,77+9,15)/2) * 0,63 * ((3,87+3,52)/2)		19,694		
	Muro andatore esterno curva				
	" 1 * ((6,00+4,83)/2) * 0,63 * ((4,72+4,86)/2)		16,341		
	.				
	Totale	mc	302,757	101,85	30.835,80
893 327.g	Calcestruzzo per opere in elevazione, classe 45 MPa, escluse casseforme				
	.				
	PV 03 - PONTE SVINCOLO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (rame E)				
	.				
	Calcestruzzo baggioli e ritegni				
	Spalla A				
	Baggioli				
	" 2 * 0,80 * 0,80 * 0,38		0,486		
	" 3 * 0,80 * 0,80 * 0,32		0,614		
	Ritegni				
	" 1 * ((0,86+0,63)/2) * 0,68		0,507		
	" 1 * ((0,86+0,63)/2) * 0,68		0,507		
	.				
	Spalla B				
	Baggioli				
	" 2 * 0,80 * 0,80 * 0,32		0,410		
	" 3 * 0,80 * 0,80 * 0,39		0,749		
	Ritegni				
	" 1 * ((0,86+0,60)/2) * 0,75		0,548		
	" 1 * ((0,86+0,60)/2) * 0,75		0,548		
	.				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.03 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO E)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Totale	mc	4,369	120,91	528,26
894 329.d	Acciaio in barre ad aderenza migliorata per c.a. tipo Fe B 44 k controllato.				
	.				
	PV 03 - PONTE SVINCOLO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (rame E)				
	.				
	Armatura elevazione spalle				
	Spalla A				
	Pos 1 - 1 Ø 20/20				
	" " 81 * ((3,07+3,93)/2) * 2,466		699,111		
	Pos 2 - 1 Ø 20/20				
	" " 81 * 4,50 * 2,466		898,857		
	Pos 3 - 1 Ø 16/40				
	" " 39 * ((3,27+4,13)/2) * 1,578		227,705		
	Pos 4 - 1 Ø 16/40x40				
	" " (8*39) * 2,85 * 1,578		1.403,158		
	Pos 5 - 1 Ø 16/20				
	" " 72 * 1,60 * 1,578		181,786		
	Pos 6 - 1 Ø 16/20				
	" " 72 * 2,40 * 1,578		272,678		
	Pos 7 - 1 Ø 20/20				
	" " 71 * ((5,65+6,41)/2) * 2,466		1.055,769		
	Pos 8 - 1 +1 Ø 12/20				
	" " (71+71) * 0,85 * 0,888		107,182		
	Pos 9 - 1 Ø 10/40x40				
	" " (5*34) * 0,65 * 0,617		68,179		
	Pos 10 - 13 Ø 20				
	" " 13 * 3 * 2,466		96,174		
	Pos 11 - 13 Ø 20				
	" " 13 * 12 * 2,466		384,696		
	Pos 12 - 13 Ø 20				
	" " 13 * 7,25 * 2,466		232,421		
	Pos 13 - 13 Ø 20				
	" " 13 * 3,90 * 2,466		125,026		
	Pos 14 - 3 Ø 16				
	" " 3 * 6,20 * 1,578		29,351		
	Pos 15 - 3 Ø 16				
	" " 3 * 2,80 * 1,578		13,255		
	Pos 16 - 3 Ø 16				
	" " 3 * 6,40 * 1,578		30,298		
	Pos 17 - 3 Ø 16				
	" " 3 * 12 * 1,578		56,808		
	Pos 18 - 3 Ø 16				
	" " 3 * 2,85 * 1,578		13,492		
	Pos 19 - 3 Ø 16				
	" " 3 * 5,45 * 1,578		25,800		
	Pos 20 - 1 Ø 16/20				
	" " 18 * 12 * 1,578		340,848		
	Pos 21 - 1 Ø 16/20				
	" " 18 * 8,90 * 1,578		252,796		
	Pos 22 - 1 Ø 16/20				
	" " 18 * 12 * 1,578		340,848		
	Pos 23 - 1 Ø 16/20				
	" " 18 * 8,65 * 1,578		245,695		
	Pos 24 - 1 Ø 16/40				



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.03 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO E)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 8 * 12 * 1,578		151,488		
Pos 25 - 1 Ø 16/40					
" " 8 * 5,55 * 1,578			70,063		
Pos 26 - 1 Ø 24/20					
" " 15 * 7,15 * 3,551			380,845		
Pos 27 - 1 Ø 16/20					
" " 15 * 7,21 * 1,578			170,661		
Pos 28 - 1 Ø 24/20					
" " 19 * 7,52 * 3,551			507,367		
Pos 29 - 1 Ø 16/20					
" " 19 * 6,14 * 1,578			184,089		
Pos 30 - 1 Ø 16/20					
" " 10 * 12 * 1,578			189,360		
Pos 31 - 1 Ø 16/20					
" " 10 * 5,90 * 1,578			93,102		
Pos 32 - 1 Ø 16/20					
" " 10 * 5,85 * 1,578			92,313		
Pos 33 - 1 Ø 16/20					
" " 10 * 12 * 1,578			189,360		
Pos 34 - 1 Ø 14					
" " 1 * 6 * 1,208			7,248		
Pos 35 - 1 Ø 14					
" " 1 * 8,60 * 1,208			10,389		
Pos 36 - 1 Ø 24/20					
" " 10 * ((7,54+10,24)/2) * 3,551			315,684		
Pos 37 - 1 Ø 16/20					
" " 10 * ((8,30+11,00)/2) * 1,578			152,277		
Pos 38 - 1 Ø 24/20					
" " 2 * 10,15 * 3,551			72,085		
Pos 39 - 1 Ø 16/20					
" " 2 * 10,90 * 1,578			34,400		
Pos 40 - 1 Ø 24/20					
" " 9 * ((7,15+9,55)/2) * 3,551			266,858		
Pos 41 - 1 Ø 16/20					
" " 9 * ((6,47+8,87)/2) * 1,578			108,929		
Pos 42 - 1 Ø 24/20					
" " 2 * 10,45 * 3,551			74,216		
Pos 43 - 1 Ø 16/20					
" " 2 * 9,75 * 1,578			30,771		
Pos 44 - 3 Ø 16					
" " 3 * 3,05 * 1,578			14,439		
Pos 45 - 3 Ø 16					
" " 3 * 10,95 * 1,578			51,837		
Pos 46 - 3 Ø 16					
" " 3 * 5,20 * 1,578			24,617		
Pos 47 - 3 Ø 16					
" " 3 * 4 * 1,578			18,936		
Pos 48 - 1 Ø 20/20					
" " 25 * ((3,93+6,05)/2) * 2,466			307,634		
Pos 49 - 1 Ø 16/20					
" " 29 * ((5,93+6,05)/2) * 1,578			274,114		
Pos 50 - 1 Ø 10/40x40					
" " 177 * 0,85 * 0,617			92,828		
Pos 51 - 1 Ø 16/20					
" " (15+15) * ((1,63+3,43)/2) * 1,578			119,770		
Pos 52 - 3 Ø 16					

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.03 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO E)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" 3 * 2,95 * 1,578		13,965		
Pos 53 - 3 Ø 16					
" 3 * 9,70 * 1,578			45,920		
Pos 54 - 3 Ø 16					
" 3 * 5,20 * 1,578			24,617		
Pos 55 - 3 Ø 16					
" 3 * 4,80 * 1,578			22,723		
Pos 56 - 1 Ø 20/20					
" 27 * ((6,71+6,81)/2) * 2,466			450,094		
Pos 57 - 1 Ø 16/20					
" 24 * ((6,71+6,81)/2) * 1,578			256,015		
Pos 58 - 1 Ø 10/40x40					
" 189 * 0,85 * 0,617			99,121		
Pos 59 - 1 Ø 16/20					
" (15+15) * ((1,63+3,43)/2) * 1,578			119,770		
Pos 62 - 5x(6+6) Ø 16					
" (5*(6+6)) * 2,80 * 1,578			265,104		
Pos 63 - 5x3 Ø 10					
" (5*3) * 3,20 * 0,617			29,616		
Pos 64 - 2x6 Ø 20					
" (6*2) * 4,30 * 2,466			127,246		
Pos 65 - 2x4 Ø 16					
" (2*4) * 3,75 * 1,578			47,340		
Pos 66 - 2x6 Ø 10					
" (2*6) * ((4,21+4,81)/2) * 0,617			33,392		
.					
	Totale parziale	kg	12.642,536		
.					
Spalla B					
Pos 1 - 1 Ø 20/20					
" 101 * ((1,28+2,70)/2) * 2,466			495,641		
Pos 2 - 1 Ø 20/20					
" 101 * 5,94 * 2,466			1.479,452		
Pos 3 - 1 Ø 16/40					
" 50 * ((1,48+2,90)/2) * 1,578			172,791		
Pos 4 - 1 Ø 16/40x40					
" (4*50) * 4,40 * 1,578			1.388,640		
Pos 5 - 1 Ø 16/20					
" 91 * 1,60 * 1,578			229,757		
Pos 6 - 1 Ø 16/20					
" 91 * 2,80 * 1,578			402,074		
Pos 7 - 1 Ø 20/20					
" 91 * ((4,28+5,24)/2) * 2,466			1.068,173		
Pos 8 - 1 +1 Ø 12/20					
" (91+91) * 0,85 * 0,888			137,374		
Pos 9 - 1 Ø 10/40x40					
" (5*44) * 0,90 * 0,617			122,166		
Pos 10 - 18 Ø 20					
" 18 * 1,25 * 2,466			55,485		
Pos 11 - 18 Ø 20					
" 18 * 12 * 2,466			532,656		
Pos 12 - 18 Ø 20					
" 18 * 11,50 * 2,466			510,462		
Pos 13 - 18 Ø 20					
" 18 * 2,70 * 2,466			119,848		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.03 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO E)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Pos 14 - 3 Ø 16				
"	" 3 * 3,70 * 1,578		17,516		
	Pos 15 - 3 Ø 16				
"	" 3 * 2,95 * 1,578		13,965		
	Pos 16 - 3 Ø 16				
"	" 3 * 12 * 1,578		56,808		
	Pos 17 - 3 Ø 16				
"	" 3 * 11 * 1,578		52,074		
	Pos 18 - 3 Ø 16				
"	" 3 * 3,10 * 1,578		14,675		
	Pos 19 - 3 Ø 16				
"	" 3 * 4,75 * 1,578		22,487		
	Pos 20 - 1 Ø 16/20				
"	" 10 * 6 * 1,578		94,680		
	Pos 21 - 1 Ø 16/20				
"	" 10 * 12 * 1,578		189,360		
	Pos 22 - 1 Ø 16/20				
"	" 10 * 9,20 * 1,578		145,176		
	Pos 23 - 1 Ø 16/20				
"	" 10 * 6 * 1,578		94,680		
	Pos 24 - 1 Ø 16/20				
"	" 10 * 12 * 1,578		189,360		
	Pos 25 - 1 Ø 16/20				
"	" 10 * 8,61 * 1,578		135,866		
	Pos 26 - 1 Ø 16/40				
"	" 4 * 12 * 1,578		75,744		
	Pos 27 - 1 Ø 16/40				
"	" 4 * 9,85 * 1,578		62,173		
	Pos 28 - 1 Ø 24/20				
"	" 13 * 6,07 * 3,551		280,209		
	Pos 29 - 1 Ø 16/20				
"	" 13 * 6,35 * 1,578		130,264		
	Pos 30 - 1 Ø 24/20				
"	" 6 * 10,05 * 3,551		214,125		
	Pos 31 - 1 Ø 16/20				
"	" 6 * 8,20 * 1,578		77,638		
	Pos 32 - 1 Ø 16/20				
"	" 10 * 10,75 * 1,578		169,635		
	Pos 33 - 1 Ø 16/20				
"	" 10 * 12 * 1,578		189,360		
	Pos 34 - 1 Ø 16/20				
"	" 10 * 10,85 * 1,578		171,213		
	Pos 35 - 1 Ø 16/20				
"	" 10 * 12 * 1,578		189,360		
	Pos 36 - 1 Ø 14				
"	" 1 * 12 * 1,208		14,496		
	Pos 37 - 1 Ø 14				
"	" 1 * 6,80 * 1,208		8,214		
	Pos 38 - 1 Ø 24/20				
"	" 10 * 6,42 * 3,551		227,974		
	Pos 39 - 1 Ø 16/20				
"	" 10 * 7,41 * 1,578		116,930		
	Pos 40 - 1 Ø 24/20				
"	" 11 * 10,67 * 3,551		416,781		
	Pos 41 - 1 Ø 16/20				
"	" 11 * 9,51 * 1,578		165,075		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.03 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO E)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Pos 42 - 3 Ø 16				
	" " 3 * 2,80 * 1,578		13,255		
	Pos 43 - 3 Ø 16				
	" " 3 * 7,45 * 1,578		35,268		
	Pos 44 - 3 Ø 16				
	" " 3 * 4,65 * 1,578		22,013		
	Pos 45 - 1 Ø 20/20				
	" " 20 * ((5,17+5,29)/2) * 2,466		257,944		
	Pos 46 - 1 Ø 16/20				
	" " 25 * ((5,17+5,29)/2) * 1,578		206,324		
	Pos 47 - 1 Ø 10/40x40				
	" " (11*10) * 0,85 * 0,617		57,690		
	Pos 48 - 3 Ø 16				
	" " 3 * 3,20 * 1,578		15,149		
	Pos 49 - 3 Ø 16				
	" " 3 * 9,25 * 1,578		43,790		
	Pos 50 - 3 Ø 16				
	" " 3 * 3,45 * 1,578		16,332		
	Pos 51 - 1 Ø 20/20				
	" " 40 * ((3,97+4,29)/2) * 2,466		407,383		
	Pos 52 - 1 Ø 16/20				
	" " 35 * ((3,97+4,29)/2) * 1,578		228,100		
	Pos 53 - 1 Ø 10/40x40				
	" " (8*17) * 0,85 * 0,617		71,325		
	Pos 56 - 5x(6+6) Ø 16				
	" " (5*(6+6)) * 2,80 * 1,578		265,104		
	Pos 57 - 5x3 Ø 10				
	" " (5*3) * 3,20 * 0,617		29,616		
	Pos 58 - 2x6 Ø 20				
	" " (6*2) * 4,34 * 2,466		128,429		
	Pos 59 - 2x4 Ø 16				
	" " (2*4) * 3,75 * 1,578		47,340		
	Pos 60 - 2x6 Ø 10				
	" " (2*6) * ((4,21+4,81)/2) * 0,617		33,392		
	.				
	Totale parziale	kg	12.128,811		
	Totale	kg	24.771,347	0,84	20.807,93
895	Casseforme piane orizzontali o verticali per conglomerati cementizi				
334	.				
	PV 03 - PONTE SVINCOLO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (rame E)				
	.				
	Casseri elevazione spalle				
	Spalla A				
	Muro spalla				
	" " 1 * 14,08 * ((5,35+6,12)/2)		80,749		
	" " 1 * 14,13 * ((2,11+2,22)/2)		30,591		
	Dente posteriore				
	" " 1 * 14,08 * 0,20		2,816		
	Blocco frontale				
	" " 1 * 16,47 * ((3,13+4,01)/2)		58,798		
	" " 1 * 2,61 * 3,13		8,169		
	" " 1 * 2,44 * 4,01		9,784		
	Muro andatore interno curva				
	" " 1 * 6,69 * ((5,49+5,62)/2)		37,163		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.03 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO E)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" 1 * 5,80 * ((5,49+5,62)/2)		32,219		
	" 2 * 3 * ((2,63+0,70)/2)		9,990		
	" 1 * 1,10 * 2,36		2,596		
	" 1 * 0,63 * 2,99		1,884		
	" 1 * 0,63 * 3,61		2,274		
	" 1 * 0,63 * 0,70		0,441		
	Muro andatore esterno curva				
	" 1 * 5,45 * ((6,26+6,38)/2)		34,444		
	" 1 * 6,25 * ((6,26+6,38)/2)		39,500		
	" 2 * 3 * ((2,63+0,70)/2)		9,990		
	" 1 * 1,02 * 2,25		2,295		
	" 1 * 0,63 * 3,75		2,363		
	" 1 * 0,63 * 3,61		2,274		
	" 1 * 0,63 * 0,70		0,441		
	Baggioli				
	" (4*2) * 0,80 * 0,38		2,432		
	" (4*3) * 0,80 * 0,32		3,072		
	Ritegni				
	" 1 * ((5,20+4,41)/2) * 0,68		3,267		
	" 1 * ((5,20+4,41)/2) * 0,68		3,267		
	.				
	Spalla B				
	Muro spalla				
	" 1 * 18,13 * ((4,72+3,73)/2)		76,599		
	" 1 * 18 * ((2,41+1,96)/2)		39,330		
	Dente posteriore				
	" 1 * 18,13 * 0,20		3,626		
	Blocco frontale				
	" 1 * 20,35 * ((2,76+1,33)/2)		41,616		
	" 1 * 3,16 * 2,76		8,722		
	" 1 * 3,61 * 1,33		4,801		
	Muro andatore interno curva				
	" 1 * 7,77 * ((3,87+3,52)/2)		28,710		
	" 1 * 9,15 * ((3,87+3,52)/2)		33,809		
	" 1 * 1,51 * 2,55		3,851		
	" 1 * 0,63 * 3,52		2,218		
	Muro andatore esterno curva				
	" 1 * 6 * ((4,72+4,86)/2)		28,740		
	" 1 * 4,83 * ((4,72+4,86)/2)		23,136		
	" 1 * 1,33 * 2,10		2,793		
	" 1 * 0,63 * 4,72		2,974		
	Baggioli				
	" (4*2) * 0,80 * 0,32		2,048		
	" (4*3) * 0,80 * 0,39		3,744		
	Ritegni				
	" 1 * ((5,20+4,32)/2) * 0,75		3,570		
	" 1 * ((5,20+4,32)/2) * 0,75		3,570		
	.				
	Totale	mq	694,676	20,77	14.428,42
896 338.d	Lastre prefabbricate in c.a. vibrato per formazione di velette h=60/70				
	.				
	PV 03 - PONTE SVINCOLO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (rame E)				
	.				
	Velette spalla A				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.03 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO E)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" 1 * 9,69 * 0,65		6,299		
	" 1 * 8,45 * 0,65		5,493		
	Velette spalla B				
	" 1 * 6 * 0,65		3,900		
	" 1 * 7,77 * 0,65		5,051		
	.				
	Totale	mq	20,743	51,17	1.061,42
897 NP.05	Rivestimento protettivo delle superfici esterne esposte a ... iadotti e ponti in calcestruzzo, delle pile e delle spalle				
	.				
	PV 03 - PONTE SVINCOLO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (rame E)				
	.				
	Trattamento protettivo superfici esposte agenti atmosferici				
	Spalla A				
	Muro spalla				
	" 1 * 14,13 * ((2,11+2,22)/2)		30,591		
	" 1 * ((14,08+14,13)/2) * 0,40		5,642		
	Blocco frontale				
	" 1 * 16,47 * ((3,13+4,01)/2)		58,798		
	" 1 * 2,61 * 3,13		8,169		
	" 1 * 2,44 * 4,01		9,784		
	" 1 * ((16,47+16,25)/2) * 1,5		24,540		
	Muro andatore interno curva				
	" 1 * 6,69 * ((5,49+5,62)/2)		37,163		
	" 1 * 3 * ((2,63+0,70)/2)		4,995		
	" 1 * 1,10 * 2,36		2,596		
	" 1 * 0,63 * 2,99		1,884		
	" 1 * 0,63 * 3,61		2,274		
	" 1 * 0,63 * 0,70		0,441		
	" 1 * ((9,69+8,80)/2) * 0,63		5,824		
	Muro andatore esterno curva				
	" 1 * 5,45 * ((6,26+6,38)/2)		34,444		
	" 1 * 3 * ((2,63+0,70)/2)		4,995		
	" 1 * 1,02 * 2,25		2,295		
	" 1 * 0,63 * 3,75		2,363		
	" 1 * 0,63 * 3,61		2,274		
	" 1 * 0,63 * 0,70		0,441		
	" 1 * ((9,25+8,45)/2) * 0,63		5,576		
	Baggioli				
	" (4*2) * 0,80 * 0,38		2,432		
	" (4*3) * 0,80 * 0,32		3,072		
	Ritegni				
	" 1 * ((5,20+4,41)/2) * 0,68		3,267		
	" 1 * ((5,20+4,41)/2) * 0,68		3,267		
	.				
	Spalla B				
	Muro spalla				
	" 1 * 18 * ((2,41+1,96)/2)		39,330		
	" 1 * ((18,00+18,13)/2) * 0,40		7,226		
	Blocco frontale				
	" 1 * 20,35 * ((2,76+1,33)/2)		41,616		
	" 1 * 3,16 * 2,76		8,722		
	" 1 * 3,61 * 1,33		4,801		
	" 1 * ((20,35+20,84)/2) * 1,50		30,893		
	Muro andatore interno curva				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.03 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO E)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" 1 * 7,77 * ((3,87+3,52)/2)		28,710		
	" 1 * 1,51 * 2,55		3,851		
	" 1 * 0,63 * 3,52		2,218		
	" 1 * ((7,77+9,15)/2) * 0,63		5,330		
	Muro andatore esterno curva				
	" 1 * 6 * ((4,72+4,86)/2)		28,740		
	" 1 * 1,33 * 2,10		2,793		
	" 1 * 0,63 * 4,72		2,974		
	" 1 * ((6,00+4,83)/2) * 0,63		3,411		
	Baggioli				
	" (4*2) * 0,80 * 0,32		2,048		
	" (4*3) * 0,80 * 0,39		3,744		
	Ritegni				
	" 1 * ((5,20+4,32)/2) * 0,75		3,570		
	" 1 * ((5,20+4,32)/2) * 0,75		3,570		
	Totale	mq	480,674	15,31	7.359,12
898 NP.08	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento della classe di esposizione				
	PV 03 - PONTE SVINCOLO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (rame E)				
	Sovraprezzo per incremento classe esposizione				
	Vedi quantità cls elevazione spalle				
	" 1 * 302,757		302,757		
	Totale	mc	302,757	4,37	1.323,05
899 NP.08	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento della classe di esposizione				
	PV 03 - PONTE SVINCOLO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (rame E)				
	Sovraprezzo per incremento classe esposizione				
	Vedi quantità cls baggioli				
	" 1 * 4,369		4,369		
	Totale	mc	4,369	4,37	19,09
900 NP.10	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento del ... della qualità degli inerti e controllo della fessurazione				
	PV 03 - PONTE SVINCOLO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (rame E)				
	Sovraprezzo per ottimizzazione qualità inerti				
	Vedi quantità cls elevazione spalle				
	" 1 * 302,757		302,757		
	Totale	mc	302,757	4,37	1.323,05
901 NP.10	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento del ... della qualità degli inerti e controllo della fessurazione				
	PV 03 - PONTE SVINCOLO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (rame E)				
	Sovraprezzo per ottimizzazione qualità inerti				
	Vedi quantità cls baggioli				
	" 1 * 4,369		4,369		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.03 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO E)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Totale	mc	4,369	4,37	19,09
	Totale 034 - Elevazione spalle Euro				77.705,23



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.03 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO E)

039 - Appoggi, ritegni sismici e Isolatori sismici

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
902 341.a	Sovrapprezzo agli appoggi multidirezionali per scorrimenti da 51 a 100 mm . PV 03 - PONTE SVINCOLO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (rame E) Appoggi e ritegni . Sovrapprezzo per scorrimento maggiore Appoggi " (1/100) * 3263,04 . Totale	%	32,630	2,00	65,26
903 389	Esecuzione di fori, su opere d'arte e manufatti diversi del diametro fino a 22 mm, per l'ancoraggio di ferri d'ancoraggio . PV 03 - PONTE SVINCOLO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (rame E) . Fori per fissaggio piastra in acciaio su ritegni sismici Spalla A " 2,00 * 8,00 " 2,00 * 8,00 " 2,00 * 8,00 " 2,00 * 8,00 Spalla B " 2,00 * 8,00 " 2,00 * 8,00 " 2,00 * 8,00 " 2,00 * 8,00 . Totale	cm	128,000	0,35	44,80
904 390	Fornitura e posa di ancoraggio di tipo chimico, per fissaggio su opere in c.a. o c.a.p. di manufatti in acciaio . PV 03 - PONTE SVINCOLO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (rame E) . Fissaggio piastra in acciaio su ritegni sismici Spalla A " 2,00 " 2,00 " 2,00 " 2,00 Spalla B " 2,00 " 2,00 " 2,00 " 2,00 . Totale	cad	16,000	6,11	97,76
905 391	Fornitura di malta sintetica a base epossidica ed inerti quarziferi per l'allettamento degli apparecchi d'appoggio, con resistenza a compressione superiore a 60 N/mm <sup>2</sup> . PV 03 - PONTE SVINCOLO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (rame E) . Malta di allettamento Spalla A				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.03 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO E)

039 - Appoggi, ritegni sismici e Isolatori sismici

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
906 392	Isolatori				
	" " 5 * 5,00 * 5,00 * 0,3		37,500		
	ritegni				
	" " 2 * 2,50 * 2 * 0,3		3,000		
	" " 2 * 2,50 * 2,00 * 0,3		3,000		
	Spalla B				
	Isolatori				
	" " 5 * 5,00 * 5,00 * 0,3		37,500		
	ritegni				
	" " 2 * 2,50 * 2,00 * 0,3		3,000		
" " 2 * 2,50 * 2,00 * 0,3		3,000			
.	Totale	dmc	87,000	8,42	732,54
907 393	Manufatti in acciaio S355JR EN10025-95, zincato a caldo per ritegni sismici longitudinali e trasversali realizzati secondo quanto riportato nel disegno di progetto.				
	.				
	PV 03 - PONTE SVINCOLO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (rame E)				
	.				
	Piastra in acciaio sp.15 mm, peso 117.75 kg/mq				
	Spalla A				
	" " 1 * 0,43 * 0,25 * 117,75		12,658		
	" " 1 * 0,43 * 0,25 * 117,75		12,658		
	" " 1 * 0,43 * 0,25 * 117,75		12,658		
	" " 1 * 0,43 * 0,25 * 117,75		12,658		
Spalla B					
" " 1 * 0,43 * 0,25 * 117,75		12,658			
" " 1 * 0,43 * 0,25 * 117,75		12,658			
" " 1 * 0,43 * 0,25 * 117,75		12,658			
" " 1 * 0,43 * 0,25 * 117,75		12,658			
.	Totale	kg	101,264	11,01	1.114,92
908 NP.11	Fornitura e posa in opera di appoggi in neoprene per ritegni sismici e per spessoramento laterale sulle pile, sulle spalle e sulle testate delle travi				
	.				
	PV 03 - PONTE SVINCOLO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (rame E)				
	.				
	Elemento smorzante in neoprene su piastra in acciaio				
	Spalla A				
	" " 1 * 2,00 * 0,17 * 1,50		0,510		
	" " 1 * 2,00 * 0,17 * 1,50		0,510		
	" " 1 * 2,00 * 0,17 * 1,50		0,510		
	" " 1 * 2,00 * 0,17 * 1,50		0,510		
Spalla B					
" " 1 * 2,00 * 0,17 * 1,50		0,510			
" " 1 * 2,00 * 0,17 * 1,50		0,510			
" " 1 * 2,00 * 0,17 * 1,50		0,510			
" " 1 * 2,00 * 0,17 * 1,50		0,510			
.	Totale	dmc	4,080	16,40	66,91
908 NP.11	Trattamento protettivo degli appoggi di ponti, viadotti e ... ruttore metalliche della copertura del portale di esazione				
	.				
	PV 03 - PONTE SVINCOLO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (rame E)				
	Appoggi e ritegni				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.03 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO E)

039 - Appoggi, ritegni sismici e Isolatori sismici

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	.				
	Spalla B				
	Appoggi fissi				
	" 1 * 0,31 * 0,31		0,096		
	" 1 * 0,31 * 0,31		0,096		
	" 1 * 0,31 * 0,31		0,096		
	.				
	Spalla A				
	Appoggi unidirezionali				
	" 1 * 0,39 * 0,465		0,181		
	" 1 * 0,39 * 0,465		0,181		
	" 1 * 0,39 * 0,465		0,181		
	Spalla B				
	Appoggi unidirezionali				
	" 1 * 0,39 * 0,415		0,162		
	" 1 * 0,39 * 0,415		0,162		
	.				
	Spalla A				
	Appoggi multidirezionali				
	" 1 * 0,345 * 0,385		0,133		
	" 1 * 0,345 * 0,385		0,133		
	.				
	Totale	mq	1,421	29,72	42,23
909 NP.25	FORNITURA E POSA DI APPARECCHI DI APPOGGIO DI TIPO FISSO - PER CARICHI FINO A 250 TON				
	.				
	PV 03 - PONTE SVINCOLO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (rame E)				
	Appoggi e ritegni				
	.				
	Spalla B				
	Appoggi fissi				
	" 1 * 203,94		203,940		
	" 1 * 203,94		203,940		
	" 1 * 203,94		203,940		
	.				
	Totale	ton	611,820	7,32	4.478,52
910 NP.26	FORNITURA E POSA DI APPARECCHI DI APPOGGIO DI TIPO UNIDIREZIONALE - SCORR.<300mm - PER CARICHI FINO A 250 TON				
	.				
	PV 03 - PONTE SVINCOLO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (rame E)				
	Appoggi e ritegni				
	.				
	Spalla A				
	Appoggi unidirezionali				
	" 1 * 203,94		203,940		
	" 1 * 203,94		203,940		
	" 1 * 203,94		203,940		
	Spalla B				
	Appoggi unidirezionali				
	" 1 * 203,94		203,940		
	" 1 * 203,94		203,940		
	.				
	Totale	ton	1.019,700	9,51	9.697,35
911 NP.27	FORNITURA E POSA DI APPARECCHI DI APPOGGIO DI TIPO MULTIDIREZIONALE - SCORR.<50mm - PER CARICHI FINO A 250 TON				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.03 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO E)

039 - Appoggi, ritegni sismici e Isolatori sismici

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
.	PV 03 - PONTE SVINCOLO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (rame E)				
	Appoggi e ritegni				
.	Spalla A				
	Appoggi multidirezionali				
"	" 1 * 203,94		203,940		
"	" 1 * 203,94		203,940		
.					
	Totale	ton	407,880	8,00	3.263,04
	Totale 039 - Appoggi, ritegni sismici e Isolatori sismici Euro				19.603,33

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.03 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO E)

041 - Impalcato in c.a.p.

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
912 338.d	<p>Lastre prefabbricate in c.a. vibrato per formazione di velette h=60/70</p> <p>.</p> <p>PV 03 - PONTE SVINCOLO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (rame E) Impalcato in CAP</p> <p>.</p> <p>Velette laterali lato sx " 1,00 * (1,10+31,00+1,10) * 0,65</p> <p>lato dx " 1,00 * (1,10+31,00+1,10) * 0,65</p> <p>.</p> <p>.</p> <p style="text-align: right;">Totale</p>				
		mq	43,160	51,17	2.208,50
913 3117.b	<p>Impalcati da ponte completi, per luci da m 30,01 a 35,00 m</p> <p>.</p> <p>PV 03 - PONTE SVINCOLO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (rame E) Impalcato in CAP</p> <p>" 1 * (1,10+31,00+1,10) * 9,51</p> <p>.</p> <p style="text-align: right;">Totale parziale</p> <p>.</p> <p>Quantità da PD " 1 * 30,08 * ((17,37+20,95)/2)</p> <p>PD ricomputato " -1 * ((30,54+20,82)/2) * 13,21</p> <p>.</p> <p style="text-align: right;">Totale</p>				
		mq	315,732		
		mq	315,732		
		mq	576,333		
		mq	-339,233		
		mq	552,832	619,46	342.457,31
914 NP.02	<p>Protezione delle armature metalliche mediante il sistema di protezione catodica galvanica</p> <p>.</p> <p>PV 03 - PONTE SVINCOLO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (rame E)</p> <p>.</p> <p>Protezione armatura metallica Su cordoli laterali 1 anodo ogni 80 cm</p> <p>Spalla A muro andatore " 11</p> <p>muro paraghiaia " 18</p> <p>muro andatore " 12</p> <p>Spalla B muro andatore " 8</p> <p>muro paraghiaia " 23</p> <p>muro andatore " 10</p> <p>Su cordoli laterali 1 anodo ogni 80 cm " 42 " 42</p> <p>Su soletta impalcato a ridosso giunti dilatazione - maglia 80x80 cm su fascia estensione di 2.00 m</p>				
			11,000		
			18,000		
			12,000		
			8,000		
			23,000		
			10,000		
			42,000		
			42,000		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.03 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO E)

041 - Impalcato in c.a.p.

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 26		26,000		
	" " 26		26,000		
	.				
	Totale	cad	218,000	36,13	7.876,34
915 NP.05	Rivestimento protettivo delle superfici esterne esposte a ... iadotti e ponti in calcestruzzo, delle pile e delle spalle				
	.				
	PV 03 - PONTE SVINCOLO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (rame E)				
	" " 1 * (1,10+31,00+1,10) * 9,51		315,732		
	.				
	Totale	mq	315,732	15,31	4.833,86
	Totale 041 - Impalcato in c.a.p. Euro				357.376,01

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.03 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO E)

042 - Impermeabilizzazione impalcato

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
916 NP.03	Trattamento protettivo ed impermeabilizzazione dei cordoli dei viadotti, dei ponti, dei cavalcavia, dei muri di sostegno				
	.				
	PV 03 - PONTE SVINCOLO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (rame E)				
	.				
	Impermeabilizzazione cordoli impalcato				
	Lato in sx				
	" " 1 * (1,10+31,00+1,10) * 0,63		20,916		
	Risolto laterale				
	" " 1 * (1,10+31,00+1,10) * 0,15		4,980		
	Muro andatore spalla A				
	" " 1 * 9,25 * 0,63		5,828		
	Risolto laterale				
	" " 1 * 9,25 * 0,15		1,388		
	Muro andatore spalla B				
	" " 1 * 6 * 0,63		3,780		
	Risolto laterale				
	" " 1 * 6 * 0,15		0,900		
	.				
	Lato in dx				
	" " 1 * (1,10+31,00+1,10) * 0,63		20,916		
	Risolto laterale				
	" " 1 * (1,10+31,00+1,10) * 0,15		4,980		
	Muro andatore spalla A				
	" " 1 * 9,69 * 0,63		6,105		
	Risolto laterale				
	" " 1 * 9,69 * 0,15		1,454		
	Muro andatore spalla B				
	" " 1 * 9,15 * 0,63		5,765		
	Risolto laterale				
	" " 1 * 9,15 * 0,15		1,373		
	.				
	Totale parziale	mq	78,385		
	.				
	Quantità da PD				
	" " 1 * 73,63		73,630		
	PD ricomputato				
	" -2 * (4,00+30,08+4,00) * 0,63		-47,981		
	" -2 * (4,00+30,08+4,00) * 0,15		-11,424		
	.				
	Totale	mq	92,610	24,05	2.227,27
917 NP.41	CAPPA IN ASFALTO SINTETICO DELLO SPESSORE FINITO DI MM 10				
	.				
	PV 03 - PONTE SVINCOLO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (rame E)				
	.				
	Impermeabilizzazione soletta impalcato				
	" " 1 * (1,10+31,00+1,10) * 8,25		273,900		
	Risvolti laterali				
	" " 2 * (1,10+31,00+1,10) * 0,15		9,960		
	.				
	Totale parziale	mq	283,860		
	.				
	Quantità da PD				
	" " 1 * 709,89		709,890		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.03 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO E)

042 - Impermeabilizzazione impalcato

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	PD ricomputato				
"	" -1 * 30,68 * 11,50		-352,820		
"	" -2 * 30,68 * 0,15		-9,204		
.					
	Totale	mq	631,726	6,36	4.017,78
	Totale 042 - Impermeabilizzazione impalcato Euro				6.245,05



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.03 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO E)

043 - Giunti

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
918 345.e	Giunti di dilatazione in barre di gomma armata per escursione sino a 200 mm . PV 03 - PONTE SVINCOLO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (rame E) . Giunti su spalle Spalla A " " 1 * 20,84 Spalla B " " 1 * 16,25 . Totale	m	20,840  16,250  37,090	1.530,53	56.767,36   56.767,36
	Totale 043 - Giunti Euro				56.767,36

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.03 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO E)

044 - Reti di protezione

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
919 641	Fornitura e posa in opera di pannelli di protezione in rete . PV 03 - PONTE SVINCOLO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (rame E) . Rete di protezione laterale " " 1 * 53,50 " " 1 * 46,60 . <div style="text-align: right;">Totale</div>		<div style="text-align: right;">53,500 46,600</div> <hr/> <div style="text-align: right;">100,100</div>	<div style="text-align: right;">65,59</div>	<div style="text-align: right;">6.565,56</div> <hr/> <div style="text-align: right;">6.565,56</div>
	Totale 044 - Reti di protezione Euro				6.565,56

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.03 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO E)

045 - Smaltimento Acque impalcato

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
920 624	Fornitura e posa di manufatti in ferro lavorato  CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU TORRENTE RECCHIO RAMO E Canaletto di scarico ( incidenza 20 Kg/ml ) 30,08 * 20				
	Totale	kg	601,600 601,600	2,04	1.227,26
921 8001	Zincatura eseguita a caldo  CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU TORRENTE RECCHIO RAMO E Canaletto di scarico ( incidenza 20 Kg/ml ) 30,08 * 20				
	Totale	kg	601,600 601,600	0,93	559,49
922 NP.09	Rivestimento protettivo dei bocchettoni di scarico dei viadotti e ponti in calcestruzzo . PV 03 - PONTE SVINCOLO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (rame E) . Rivestimento prtotettivo bocchettoni di scarico " " 4 .				
	Totale	cad	4,000 4,000	17,49	69,96
	Totale 045 - Smaltimento Acque impalcato Euro				1.856,71
	Totale 06-PV.03 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO E) Euro				777.450,87



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D)

024 - Usura

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
924 513	Tappeto d'usura drenante spessore cm 4 . PV04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D) Sovrastruttura stradale . Membrana di protezione " " 1 * 29,103 * 8,25 . Totale	mq	240,100 <hr/> 240,100	6,97	1.673,50
925 NP.12	Membrana impermeabile S.A.M.I. . PV04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D) Sovrastruttura stradale . Membrana di protezione " " 1 * 29,103 * 8,25 . Totale	mq	240,100 <hr/> 240,100	1,20	288,12
	Totale 024 - Usura Euro				1.961,62

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D)

025 - Scavi e demolizioni

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
926 201	Scavo di sbancamento in materie di qualsiasi natura trasporto fino a km 5 .br/>PV04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D) .br/>Scotico 30 cm Spalla A " " 1 * 240,40 * 0,30 Spalla B " " 1 * 216,10 * 0,30 .br/>Totale	mc	72,120 64,830 136,950	1,86	254,73
927 201	Scavo di sbancamento in materie di qualsiasi natura trasporto fino a km 5 .br/>PV04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D) Scavo .br/>Scavo di Sbancamento Spalla A " " ((240,40+111,65)/2) * 1,40 Spalla B " " ((216,10+111,65)/2) * 1,40 .br/>Totale	mc	246,435 229,425 475,860	1,86	885,10
928 204.a	Fornitura in cantiere di materiali per la formazione di rilevati provenienti da cave di prestito .br/>PV04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D) .br/>Tratto troncoconico attorno alla spalla: ai lati e sotto implacato Spalla A " " 1 * ((190,00+0,00)/2) * 4,50 Spalla B " " 1 * ((160,00+0,00)/2) * 3,90 .br/>Totale	mc	427,500 312,000 739,500	9,84	7.276,68
929 205.a	Sistemazione in rilevato od in riempimento con materiali appartenenti ai gruppi A1, A2-4, A2-5, A3, ovvero di frantumati di roccia o smarino di galleria. .br/>PV04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D) .br/>Rinterro spalle vedi quantità scavo " " 1,00 * 475,86 " " 1 * 429,308 A dedurre fondazione magrone di sottofondazione Spalla A e Spalla B " " -1,00 * 32,842 calcestruzzo fondazione Spalla A e Spalla B " " -1,00 * 207,03 calcestruzzo elevazione sino piano campagna Pila 1 e Pila 2 " " -1 * 11,40 * 1,90 * 1,40 " " -1 * 11,40 * 1,90 * 1,40		475,860 429,308 -32,842 -207,030 -30,324 -30,324		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D)

025 - Scavi e demolizioni

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Totale	mc	604,648	1,04	628,83
930 205.a	Sistemazione in rilevato od in riempimento con materiali appartenenti ai gruppi A1, A2-4, A2-5, A3, ovvero di frantumati di roccia o smarino di galleria.				
	PV04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D)				
	Tratto troncoconico attorno alla spalla: ai lati e sotto implacato				
	Spalla A				
	" " 1 * ((190,00+0,00)/2) * 4,50		427,500		
	Spalla B				
	" " 1 * ((160,00+0,00)/2) * 3,90		312,000		
	Totale	mc	739,500	1,04	769,08
931 301	Scavo a sezione obbligata in materie di qualsiasi natura fino a 2,00 m				
	PV04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D)				
	Scavo				
	Scavo di fondazione				
	Spalla A				
	" " 1 * 14,89 * 9,01 * 1,6		214,654		
	Spalla B				
	" " 1 * 14,89 * 9,01 * 1,6		214,654		
	Totale	mc	429,308	4,37	1.876,08
	Totale 025 - Scavi e demolizioni Euro				11.690,50

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D)

026 - Palancole

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
932 NP.43	Noleggio di palancole metalliche Tipo Larssen - Palancole Tipo PU28 del peso di 170 Kg/mq . PV04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D) Opere di sostegno . Palancole tip PU28 - si considera un noleggio per 15 settimane Spalla A " " 15,00 * 24,00 * 12,00 Spalla B " " 15,00 * 24,00 * 12,00 . Totale	mq*sett	4.320,000 4.320,000 8.640,000	1,19	10.281,60
933 NP.44	Infissione ed estrazione di palancole metalliche tipo Larssen - Infissione palancole Tipo PU28, del Peso di 170 Kg/mq - INFISSIONE . PV04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D) Opere di sostegno . Palancole tip PU28 - infissione Spalla A " " 1,00 * 24,00 * 12,00 Spalla B " " 1,00 * 24,00 * 12,00 . Totale	mq	288,000 288,000 576,000	19,68	11.335,68
934 NP.45	Infissione ed estrazione di palancole metalliche tipo Larssen - Infissione palancole Tipo PU28, del Peso di 170 Kg/mq - ESTRAZIONE . PV04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D) Opere di sostegno . Palancole tip PU28 - estrazione Spalla A " " 1,00 * 24,00 * 12,00 Spalla B " " 1,00 * 24,00 * 12,00 . Totale	mq	288,000 288,000 576,000	7,86	4.527,36
	Totale 026 - Palancole Euro				26.144,64



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D)

027 - Pali

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
935 308.c	Pali trivellati di grande diametro Ø = mm 1 200 .br/>PV04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D) .br/>Pali ø 1200 Spalla A " " 8 * 18,00 Spalla B " " 8 * 18,00 .br/>Totale	m	144,000 144,000 288,000	147,07	42.356,16
936 329.d	Acciaio in barre ad aderenza migliorata per c.a. tipo Fe B 44 k controllato. .br/>PV04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D) .br/>Calcolo singolo palo Ø1200 Pos 1 - 24 ø 26 " " 24,00 * 12 * 4,170 Pos 2 - 24 ø 26 " " 24 * 6,00 * 4,170 Pos 3 - 24 ø 20 " " 24 * 8,00 * 2,470 Pos 4 - spirale ø 10/25 " " 1 * 95,26 * 0,617 Pos 5 - spirale ø 10/10 " " 1 * 363,20 * 0,617 Pos 6 - 9 ø 20 " " 9,00 * 3,43 * 2,47 .br/>Totale parziale .br/>A detrarre calcolo singolo palo " " -1 * 2634,798 .br/>Spalla A " " 8 * 2634,798 Spalla B " " 8 * 2634,798 .br/>Totale Totale 027 - Pali Euro	kg	1.200,960 600,480 474,240 58,775 224,094 76,249 2.634,798 -2.634,798 21.078,384 21.078,384 42.156,768	0,84	35.411,69 77.767,85



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D)

032 - Fondazioni spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 55,00 * 9,09 * 4,168		2.083,792		
	Pos.4 - 1 Ø 26/20				
	" " 28,00 * 11,00 * 4,170		1.284,360		
	Pos.5 - 1 Ø 26/20				
	" " 28,00 * 6,00 * 4,170		700,560		
	Pos.6 - 1 Ø 16/60				
	" " 8,00 * 6,00 * 1,580		75,840		
	Pos.7 - 1 Ø 16/60				
	" " 8,00 * 8,30 * 1,580		104,912		
	Pos.8 - 1 Ø 20/20				
	" " 28,00 * 6,00 * 2,470		414,960		
	Pos.9 - 1 Ø 20/20				
	" " 28,00 * 10,70 * 2,47		740,012		
	Pos.10 - 1 Ø 20/120x120				
	" " 68,00 * 3,70 * 2,470		621,452		
	Pos.11 - 2x4 Ø 16				
	" " 8,00 * 8,20 * 1,580		103,648		
	Pos.12 - 2x4 Ø 16				
	" " 8,00 * 6,00 * 1,580		75,840		
	Pos.13 - 2x4 Ø 16				
	" " 8,00 * 7,90 * 1,580		99,856		
	Pos.14 - 1 Ø 20/20				
	" " 129,00 * 2,60 * 2,47		828,438		
	Pos.15 - 1 Ø 20/20				
	" " 49,00 * 4,00 * 2,47		484,120		
	Pos.16 - 1 Ø 16/40				
	" " 27,00 * 2,40 * 1,580		102,384		
	Pos.17 - 1 Ø 20/20				
	" " 40,00 * 2,60 * 2,47		256,880		
	Pos.18 - 1 Ø 20/20				
	" " 38,00 * 5,00 * 2,47		469,300		
	Pos.19 - 1 Ø 16/20				
	" " 46,00 * 2,40 * 1,580		174,432		
	.				
	Spalla B				
	Pos.1 - 1 Ø 26/20				
	" " 55,00 * 9,09 * 4,170		2.084,792		
	Pos.2 - 1 Ø 16/60				
	" " 17,00 * 6,99 * 1,580		187,751		
	Pos.3 - 1 Ø 26/20				
	" " 55,00 * 9,09 * 4,168		2.083,792		
	Pos.4 - 1 Ø 26/20				
	" " 28,00 * 11,00 * 4,170		1.284,360		
	Pos.5 - 1 Ø 26/20				
	" " 28,00 * 6,00 * 4,170		700,560		
	Pos.6 - 1 Ø 16/60				
	" " 8,00 * 6,00 * 1,580		75,840		
	Pos.7 - 1 Ø 16/60				
	" " 8,00 * 8,30 * 1,580		104,912		
	Pos.8 - 1 Ø 20/20				
	" " 28,00 * 6,00 * 2,470		414,960		
	Pos.9 - 1 Ø 20/20				
	" " 28,00 * 10,70 * 2,47		740,012		
	Pos.10 - 1 Ø 20/120x120				
	" " 68,00 * 3,70 * 2,470		621,452		
	Pos.11 - 2x4 Ø 16				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D)

032 - Fondazioni spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 8,00 * 8,20 * 1,580 Pos.12 - 2x4 Ø 16		103,648		
	" " 8,00 * 6,00 * 1,580 Pos.13 - 2x4 Ø 16		75,840		
	" " 8,00 * 7,90 * 1,580 Pos.14 - 1 Ø 20/20		99,856		
	" " 129,00 * 2,60 * 2,47 Pos.15 - 1 Ø 20/20		828,438		
	" " 49,00 * 4,00 * 2,47 Pos.16 - 1 Ø 16/40		484,120		
	" " 27,00 * 2,40 * 1,580 Pos.17 - 1 Ø 20/20		102,384		
	" " 40,00 * 2,60 * 2,47 Pos.18 - 1 Ø 20/20		256,880		
	" " 38,00 * 5,00 * 2,47 Pos.19 - 1 Ø 16/20		469,300		
	" " 46,00 * 2,40 * 1,580		174,432		
	.				
	Totale	kg	21.786,658	0,84	18.300,79
941 329.d	Acciaio in barre ad aderenza migliorata per c.a. tipo Fe B 44 k controllato.				
	.				
	PV04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D)				
	Soletta flottante				
	.				
	Armatura fondazioni spalle				
	Soletta flottante Spalla A				
	Pos.49 - 1+1 Ø 12/20				
	" " (20+20) * 10,05 * 0,888		356,976		
	Pos.55 - 1 Ø 16/20				
	" " 50,00 * 1,10 * 1,578		86,790		
	Pos.56 - 1+1 Ø 16/20				
	" " 100,00 * 4,20 * 1,578		662,760		
	Pos.57 - 3 Ø 12/100				
	" " 27,00 * 1,30 * 0,888		31,169		
	.				
	Soletta flottante Spalla B				
	Pos.49 - 1+1 Ø 12/20				
	" " (20+20) * 10,05 * 0,888		356,976		
	Pos.55 - 1 Ø 16/20				
	" " 50,00 * 1,10 * 1,578		86,790		
	Pos.56 - 1+1 Ø 16/20				
	" " 100,00 * 4,20 * 1,578		662,760		
	Pos.57 - 3 Ø 12/100				
	" " 27,00 * 1,30 * 0,888		31,169		
	.				
	Totale	kg	2.275,390	0,84	1.911,33
942 334	Casseforme piane orizzontali o verticali per conglomerati cementizi				
	.				
	PV04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D)				
	Fondazione spalle				
	.				
	Casseri in fondazione				
	Spalla A				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D)

032 - Fondazioni spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 2,00 * 13,203 * 1,40		36,968		
	" " 2,00 * 6,729 * 1,40		18,841		
	Spalla B				
	" " 2,00 * 13,203 * 1,40		36,968		
	" " 2,00 * 6,729 * 1,40		18,841		
	Totale	mq	111,618	20,77	2.318,31
943 334	Casseforme piane orizzontali o verticali per conglomerati cementizi				
	PV04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D)				
	Soletta flottante				
	Casseri				
	Spalla A				
	" " 2,00 * 9,91 * 0,25		4,955		
	" " 2,00 * 4,00 * 0,25		2,000		
	" " 1 * 9,91 * 4,00		39,640		
	Spalla B				
	" " 2,00 * 9,91 * 0,25		4,955		
	" " 1 * 4,00 * 0,25		1,000		
	" " 1 * 9,91 * 4,00		39,640		
	Totale	mq	92,190	20,77	1.914,79
944 NP.10	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento del ... della qualità degli inerti e controllo della fessurazione				
	PV04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D)				
	Fondazione spalle				
	Sovraprezzo per ottimizzazione qualità inerti				
	Vedi quantità cls				
	" " 1 * 207,030		207,030		
	Totale	mc	207,030	4,37	904,72
945 NP.10	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento del ... della qualità degli inerti e controllo della fessurazione				
	PV04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D)				
	Soletta flottante				
	Sovraprezzo per ottimizzazione qualità inerti				
	Vedi quantità cls				
	" " 1 * 19,82		19,820		
	Totale	mc	19,820	4,37	86,61
	Totale 032 - Fondazioni spalle Euro				48.369,36

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
946 327.f	Calcestruzzo per opere in elevazione, classe 40 MPa , escluse casseforme . PV04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D) Elevazione spalle . Calcestruzzo Spalla A Base di appoggio baggioli " 1 * 11,40 * 1,90 * ((3,44+3,65)/2) Muro paraghiaia " 1 * 11,40 * 0,40 * 1,95 Appoggio soletta flottante " 1 * 11,40 * 0,20 * 0,25 Muro d'ala in sx " 1 * 4,63 * 0,76 * ((5,57+5,54)/2) in dx " 1 * 4,63 * 0,76 * ((5,57+5,54)/2) Spalla B Base di appoggio baggioli " 1 * 11,40 * 1,90 * ((3,64+3,85)/2) Muro paraghiaia " 1 * 11,40 * 0,40 * 1,98 Appoggio soletta flottante " 1 * 11,40 * 0,20 * 0,25 Muro d'ala in sx " 1 * 4,63 * 0,76 * ((5,78+5,82)/2) in dx " 1 * 4,63 * 0,76 * ((5,78+5,82)/2) . Totale				
		mc	256,875	101,85	26.162,72
947 327.g	Calcestruzzo per opere in elevazione, classe 45 MPa, escluse casseforme . PV04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D) Elevazione spalle . Calcestruzzo - baggioli Spalla A baggioli " 1 * 0,65 * 0,65 * 0,22 " 1 * 0,65 * 0,65 * 0,29 " 1 * 0,65 * 0,65 * 0,29 " 1 * 0,65 * 0,65 * 0,29 " 1 * 0,65 * 0,65 * 0,22 ritegni " 1 * ((0,80+0,58)/2) * 0,72 * 0,58 " 1 * ((0,80+0,58)/2) * 0,72 * 0,58 Spalla B baggioli " 1 * 0,65 * 0,65 * 0,28 " 1 * 0,65 * 0,65 * 0,22 " 1 * 0,65 * 0,65 * 0,22				
			0,093		
			0,123		
			0,123		
			0,123		
			0,093		
			0,288		
			0,288		
			0,118		
			0,093		
			0,093		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" 1 * 0,65 * 0,65 * 0,22		0,093		
	" 1 * 0,65 * 0,65 * 0,28		0,118		
	ritegni				
	" 1 * ((0,80+0,58)/2) * 0,72 * 0,58		0,288		
	" 1 * ((0,80+0,58)/2) * 0,72 * 0,58		0,288		
	Totale	mc	2,222	120,91	268,66
948 329.d	Acciaio in barre ad aderenza migliorata per c.a. tipo Fe B 44 k controllato.				
	PV04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D)				
	Elevazione spalle				
	Acciaio				
	Spalla A				
	Pos.1 - 1 Ø 20/20				
	" 57,00 * ((3,40+3,60)/2) * 2,470		492,765		
	Pos.2 - 1 Ø 20/20				
	" 57,00 * 4,11 * 2,470		578,647		
	Pos.3 - 1 Ø 16/40				
	" 27,00 * ((3,60+3,80)/2) * 1,580		157,842		
	Pos.4 - 1 Ø 16/40x40				
	" 216,00 * 2,47 * 1,580		842,962		
	Pos.5 - 1 Ø 16/20				
	" 50,00 * 1,60 * 1,580		126,400		
	Pos.6 - 1 Ø 16/20				
	" 50,00 * 2,25 * 1,580		177,750		
	Pos.7 - 1 Ø 20/20				
	" 50 * ((5,72+5,90)/2) * 2,470		717,535		
	Pos.8 - 1+1 Ø 12/20				
	" 100,00 * 0,70 * 0,888		62,160		
	Pos.9 - 1 Ø 10/40x40				
	" 100,00 * 0,70 * 0,617		43,190		
	Pos.10 - 11 Ø 20				
	" 11,00 * 3,35 * 2,470		91,020		
	Pos.11 - 11 Ø 20				
	" 11,00 * 6,00 * 2,470		163,020		
	Pos.12 - 11 Ø 20				
	" 11,00 * 8,30 * 2,470		225,511		
	Pos.13 - 11 Ø 20				
	" 11,00 * 3,55 * 2,470		96,454		
	Pos.14 - 3 Ø 16				
	" 3,00 * 5,70 * 1,580		27,018		
	Pos.15 - 3 Ø 16				
	" 3,00 * 2,50 * 1,580		11,850		
	Pos.16 - 3 Ø 16				
	" 3,00 * 7,70 * 1,580		36,498		
	Pos.17 - 3 Ø 16				
	" 3,00 * 6,00 * 1,580		28,440		
	Pos.18 - 3 Ø 16				
	" 3,00 * 2,50 * 1,580		11,850		
	Pos.19 - 3 Ø 16				
	" 3,00 * 3,40 * 1,580		16,116		
	Pos.20 - 1+1 Ø 16/20				
	" 36,00 * 6,00 * 1,580		341,280		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Pos.21 - 1+1 Ø 16/20				
	" " 36,00 * 9,10 * 1,580		517,608		
	Pos.22 - 1 Ø 16/40				
	" " 8,00 * 6,70 * 1,580		84,688		
	Pos.23 - 1 Ø 16/40				
	" " 8,00 * 6,00 * 1,580		75,840		
	Pos.24 - 1 Ø 20/20				
	" " 17,00 * 5,90 * 2,470		247,741		
	Pos.25 - 1 Ø 16/20				
	" " 17,00 * 5,50 * 1,580		147,730		
	Pos.26 - 1 Ø 20/20				
	" " 18,00 * 5,90 * 2,470		262,314		
	Pos.27 - 1 Ø 16/20				
	" " 18,00 * 5,50 * 1,580		156,420		
	Pos.28 - 1+1 Ø 16/20				
	" " 18,00 * 6,00 * 1,580		170,640		
	Pos.29 - 1+1 Ø 16/20				
	" " 18,00 * 6,80 * 1,580		193,392		
	Pos.30 - 1 Ø 14				
	" " 1,00 * 9,80 * 1,210		11,858		
	Pos.31 - 1 Ø 20/20				
	" " 10,00 * 5,75 * 2,470		142,025		
	Pos.32 - 1 Ø 16/20				
	" " 10,00 * 5,75 * 1,580		90,850		
	Pos.33 - 1 Ø 20/20				
	" " 10,00 * 5,75 * 2,470		142,025		
	Pos.34 - 1 Ø 16/20				
	" " 10,00 * 5,75 * 1,580		90,850		
	Pos.35 - 3 Ø 16				
	" " 3,00 * 2,85 * 1,580		13,509		
	Pos.36 - 3 Ø 16				
	" " 3,00 * 6,10 * 1,580		28,914		
	Pos.37 - 3 Ø 16				
	" " 3,00 * 5,45 * 1,580		25,833		
	Pos.38 - 1 Ø 20/20				
	" " 20,00 * 5,45 * 2,470		269,230		
	Pos.39 - 1 Ø 16/20				
	" " 20,00 * 5,45 * 1,580		172,220		
	Pos.40 - 1 Ø 16/20				
	" " 20,00 * 2,50 * 1,580		79,000		
	Pos.41 - 1 Ø 10/40x40				
	" " 108 * 0,85 * 0,617		56,641		
	Pos.42 - 3 Ø 16				
	" " 3,00 * 2,80 * 1,580		13,272		
	Pos.43 - 3 Ø 16				
	" " 3,00 * 6,10 * 1,580		28,914		
	Pos.44 - 3 Ø 16				
	" " 3,00 * 5,60 * 1,580		26,544		
	Pos.45 - 1 Ø 20/20				
	" " 20,00 * 5,60 * 2,470		276,640		
	Pos.46 - 1 Ø 16/20				
	" " 20,00 * 5,60 * 1,580		176,960		
	Pos.47 - 1 Ø 16/20				
	" " 20,00 * 2,50 * 1,580		79,000		
	Pos.48 - 1 Ø 10/40x40				
	" " 117,00 * 0,85 * 0,617		61,361		



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
.	Totale parziale	kg	7.890,327		
.	Spalla B				
Pos.1 - 1 Ø 20/20	" 57,00 * ((3,60+3,80)/2) * 2,470		520,923		
Pos.2 - 1 Ø 20/20	" 57,00 * 4,11 * 2,470		578,647		
Pos.3 - 1 Ø 16/40	" 27,00 * ((4,00+3,80)/2) * 1,580		166,374		
Pos.4 - 1 Ø 16/40x40	" 216,00 * 2,47 * 1,580		842,962		
Pos.5 - 1 Ø 16/20	" 50,00 * 1,60 * 1,580		126,400		
Pos.6 - 1 Ø 16/20	" 50,00 * 2,25 * 1,580		177,750		
Pos.7 - 1 Ø 20/20	" 50 * ((5,92+6,10)/2) * 2,470		742,235		
Pos.8 - 1+1 Ø 12/20	" 100,00 * 0,70 * 0,888		62,160		
Pos.9 - 1 Ø 10/40x40	" 100,00 * 0,70 * 0,617		43,190		
Pos.10 - 11 Ø 20	" 11,00 * 3,55 * 2,470		96,454		
Pos.11 - 11 Ø 20	" 11,00 * 6,00 * 2,470		163,020		
Pos.12 - 11 Ø 20	" 11,00 * 8,30 * 2,470		225,511		
Pos.13 - 11 Ø 20	" 11,00 * 3,75 * 2,470		101,888		
Pos.14 - 3 Ø 16	" 3,00 * 5,90 * 1,580		27,966		
Pos.15 - 3 Ø 16	" 3,00 * 2,50 * 1,580		11,850		
Pos.16 - 3 Ø 16	" 3,00 * 7,70 * 1,580		36,498		
Pos.17 - 3 Ø 16	" 3,00 * 6,00 * 1,580		28,440		
Pos.18 - 3 Ø 16	" 3,00 * 2,50 * 1,580		11,850		
Pos.19 - 3 Ø 16	" 3,00 * 3,60 * 1,580		17,064		
Pos.20 - 1+1 Ø 16/20	" 38,00 * 6,00 * 1,580		360,240		
Pos.21 - 1+1 Ø 16/20	" 38,00 * 9,10 * 1,580		546,364		
Pos.22 - 1 Ø 16/40	" 8,00 * 6,70 * 1,580		84,688		
Pos.23 - 1 Ø 16/40	" 8,00 * 6,00 * 1,580		75,840		
Pos.24 - 1 Ø 20/20	" 17,00 * 5,90 * 2,470		247,741		
Pos.25 - 1 Ø 16/20	" 17,00 * 5,50 * 1,580		147,730		
Pos.26 - 1 Ø 20/20					

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 18,00 * 5,90 * 2,470		262,314		
	Pos.27 - 1 Ø 16/20				
	" " 18,00 * 5,50 * 1,580		156,420		
	Pos.28 - 1+1 Ø 16/20				
	" " 18,00 * 6,00 * 1,580		170,640		
	Pos.29 - 1+1 Ø 16/20				
	" " 18,00 * 6,80 * 1,580		193,392		
	Pos.30 - 1 Ø 14				
	" " 1,00 * 9,80 * 1,210		11,858		
	Pos.31 - 1 Ø 20/20				
	" " 10,00 * 5,75 * 2,470		142,025		
	Pos.32 - 1 Ø 16/20				
	" " 10,00 * 5,75 * 1,580		90,850		
	Pos.33 - 1 Ø 20/20				
	" " 10,00 * 5,75 * 2,470		142,025		
	Pos.34 - 1 Ø 16/20				
	" " 10,00 * 5,75 * 1,580		90,850		
	Pos.35 - 3 Ø 16				
	" " 3,00 * 2,85 * 1,580		13,509		
	Pos.36 - 3 Ø 16				
	" " 3,00 * 6,10 * 1,580		28,914		
	Pos.37 - 3 Ø 16				
	" " 3,00 * 5,65 * 1,580		26,781		
	Pos.38 - 1 Ø 20/20				
	" " 20,00 * 5,65 * 2,470		279,110		
	Pos.39 - 1 Ø 16/20				
	" " 20,00 * 5,65 * 1,580		178,540		
	Pos.40 - 1 Ø 16/20				
	" " 20,00 * 2,50 * 1,580		79,000		
	Pos.41 - 1 Ø 10/40x40				
	" " 108 * 0,85 * 0,617		56,641		
	Pos.42 - 3 Ø 16				
	" " 3,00 * 2,80 * 1,580		13,272		
	Pos.43 - 3 Ø 16				
	" " 3,00 * 6,10 * 1,580		28,914		
	Pos.44 - 3 Ø 16				
	" " 3,00 * 5,80 * 1,580		27,492		
	Pos.45 - 1 Ø 20/20				
	" " 20,00 * 5,80 * 2,470		286,520		
	Pos.46 - 1 Ø 16/20				
	" " 20,00 * 5,80 * 1,580		183,280		
	Pos.47 - 1 Ø 16/20				
	" " 20,00 * 2,50 * 1,580		79,000		
	Pos.48 - 1 Ø 10/40x40				
	" " 117,00 * 0,85 * 0,617		61,361		
	.				
	Totale parziale	kg	8.046,493		
	.				
	Totale	kg	15.936,820	0,84	13.386,93
949 329.d	Acciaio in barre ad aderenza migliorata per c.a. tipo Fe B 44 k controllato.				
	.				
	PV04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D)				
	Elevazione spalle				
	.				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Acciaio baggioli				
	Spalla A				
	N°5 baggioli				
	Pos.50 - 5x(6+6) Ø 16				
	" " 60 * 2,60 * 1,580		246,480		
	Pos.51 - 5x2 Ø 10				
	" " 10,00 * 3,20 * 0,617		19,744		
	N°2 ritegni				
	Pos.52 - 2x6 Ø 20				
	" " 12 * 3,60 * 2,470		106,704		
	Pos.53 - 2x4 Ø 16				
	" " 8,00 * 3,20 * 1,580		40,448		
	Pos.54 - 2x5 Ø 10				
	" " 10,00 * ((2,69+2,83)/2) * 0,617		17,029		
	.				
	Spalla B				
	N°5 baggioli				
	Pos.50 - 5x(6+6) Ø 16				
	" " 60 * 2,60 * 1,580		246,480		
	Pos.51 - 5x2 Ø 10				
	" " 10,00 * 3,20 * 0,617		19,744		
	N°2 ritegni				
	Pos.52 - 2x6 Ø 20				
	" " 12 * 3,60 * 2,470		106,704		
	Pos.53 - 2x4 Ø 16				
	" " 8,00 * 3,20 * 1,580		40,448		
	Pos.54 - 2x5 Ø 10				
	" " 10,00 * ((2,69+2,83)/2) * 0,617		17,029		
	.				
	Totale	kg	860,810	0,84	723,08
950	Casseforme piane orizzontali o verticali per conglomerati cementizi				
334	.				
	PV04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D)				
	Elevazione spalle				
	.				
	Casseri				
	Spalla A				
	Base di appoggio baggioli				
	" " 2,00 * 11,40 * ((3,44+3,65)/2)		80,826		
	" " 2,00 * 1,90 * ((3,44+3,65)/2)		13,471		
	Muro paraghiaia				
	" " 2,00 * 11,40 * 1,95		44,460		
	Appoggio soletta flottante				
	" " 1 * 11,40 * 0,20		2,280		
	" " 1 * 11,40 * 0,25		2,850		
	Muro d'ala				
	in sx				
	" " 2,00 * 4,63 * ((5,57+5,54)/2)		51,439		
	" " 2,00 * 0,76 * ((5,57+5,54)/2)		8,444		
	in dx				
	" " 2,00 * 4,63 * ((5,57+5,54)/2)		51,439		
	" " 2,00 * 0,76 * ((5,57+5,54)/2)		8,444		
	Spalla B				
	Base di appoggio baggioli				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" 2,00 * 11,40 * ((3,64+3,85)/2)		85,386		
	" 2,00 * 1,90 * ((3,64+3,85)/2)		14,231		
	Muro paraghiaia				
	" 2,00 * 11,40 * 1,98		45,144		
	Appoggio soletta flottante				
	" 2,00 * 11,40 * 0,25		5,700		
	" 2,00 * 11,40 * 0,20		4,560		
	Muro d'ala				
	in sx				
	" 2,00 * 4,63 * ((5,78+5,82)/2)		53,708		
	" 2,00 * 0,76 * ((5,78+5,82)/2)		8,816		
	in dx				
	" 2,00 * 4,63 * ((5,78+5,82)/2)		53,708		
	" 2,00 * 0,76 * ((5,78+5,82)/2)		8,816		
	.				
	Totale	mq	543,722	20,77	11.293,11
951 334	Casseforme piane orizzontali o verticali per conglomerati cementizi				
	.				
	PV04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D)				
	Elevazione spalle				
	.				
	Casseri - baggioli				
	Spalla A				
	baggioli				
	" 4, * 0,65 * 0,22		0,572		
	" 4 * 0,65 * 0,29		0,754		
	" 4 * 0,65 * 0,29		0,754		
	" 4 * 0,65 * 0,29		0,754		
	" 4 * 0,65 * 0,22		0,572		
	ritegni				
	" 2 * 0,72 * 0,58		0,835		
	" 2 * ((0,80+0,58)/2) * 0,58		0,800		
	" 2 * 0,72 * 0,58		0,835		
	" 2 * ((0,80+0,58)/2) * 0,58		0,800		
	Spalla B				
	baggioli				
	" 4 * 0,65 * 0,28		0,728		
	" 4 * 0,65 * 0,22		0,572		
	" 4 * 0,65 * 0,22		0,572		
	" 4 * 0,65 * 0,22		0,572		
	" 4 * 0,65 * 0,28		0,728		
	ritegni				
	" 2 * 0,72 * 0,58		0,835		
	" 2 * ((0,80+0,58)/2) * 0,58		0,800		
	" 2 * 0,72 * 0,58		0,835		
	" 2 * ((0,80+0,58)/2) * 0,58		0,800		
	.				
	Totale	mq	13,118	20,77	272,46
952 338.d	Lastre prefabbricate in c.a. vibrato per formazione di velette h=60/70				
	.				
	PV04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D)				
	Elevazione spalle				
	.				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO	
953 NP.05	Velette prefabbricate					
	Spalla A					
	" " 2 * 4,63 * 0,65		6,019			
	Spalla B					
	" " 2 * 4,63 * 0,65		6,019			
	.					
		Totale	mq	12,038	51,17	615,98
		Rivestimento protettivo delle superfici esterne esposte a ... iadotti e ponti in calcestruzzo, delle pile e delle spalle				
	.					
		PV04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D)				
		Elevazione spalle				
	.					
		Rivestimento protettivo				
		Spalla A				
		Base di appoggio baggioli				
		" " 1 * 11,40 * ((3,44+3,65)/2)		40,413		
		" " 2,00 * 1,90 * ((3,44+3,65)/2)		13,471		
		" " 1 * 11,40 * 1,90		21,660		
		Muro paraghiaia				
		" " 1 * 11,40 * 1,95		22,230		
		" " 1 * 11,40 * 0,40		4,560		
		Muro d'ala				
		in sx				
		" " 1 * 4,63 * ((5,57+5,54)/2)		25,720		
		" " 1 * 0,76 * ((5,57+5,54)/2)		4,222		
		" " 1 * 4,63 * 0,76		3,519		
		in dx				
		" " 1 * 4,63 * ((5,57+5,54)/2)		25,720		
		" " 1 * 0,76 * ((5,57+5,54)/2)		4,222		
		" " 1 * 4,63 * 0,76		3,519		
		Spalla B				
		Base di appoggio baggioli				
		" " 1 * 11,40 * ((3,64+3,85)/2)		42,693		
	" " 2,00 * 1,90 * ((3,64+3,85)/2)		14,231			
	" " 1 * 11,40 * 1,90		21,660			
	Muro paraghiaia					
	" " 1 * 11,40 * 1,98		22,572			
	" " 1 * 11,40 * 0,40		4,560			
	Muro d'ala					
	in sx					
	" " 1 * 4,63 * ((5,78+5,82)/2)		26,854			
	" " 1 * 0,76 * ((5,78+5,82)/2)		4,408			
	" " 1 * 4,63 * 0,76		3,519			
	in dx					
	" " 1 * 4,63 * ((5,78+5,82)/2)		26,854			
	" " 1 * 0,76 * ((5,78+5,82)/2)		4,408			
	" " 1 * 4,63 * 0,76		3,519			
	Trattamento protettivo - baggioli					
	Spalla A					
	baggioli					
	" " 4, * 0,65 * 0,22		0,572			
	" " 4 * 0,65 * 0,29		0,754			
	" " 4 * 0,65 * 0,29		0,754			
	" " 4 * 0,65 * 0,29		0,754			

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" 4 * 0,65 * 0,22		0,572		
	ritegni				
	" 2 * 0,72 * 0,58		0,835		
	" 2 * ((0,80+0,58)/2) * 0,58		0,800		
	" 2 * 0,72 * 0,58		0,835		
	" 2 * ((0,80+0,58)/2) * 0,58		0,800		
	Spalla B				
	baggioli				
	" 4 * 0,65 * 0,28		0,728		
	" 4 * 0,65 * 0,22		0,572		
	" 4 * 0,65 * 0,22		0,572		
	" 4 * 0,65 * 0,22		0,572		
	" 4 * 0,65 * 0,28		0,728		
	ritegni				
	" 2 * 0,72 * 0,58		0,835		
	" 2 * ((0,80+0,58)/2) * 0,58		0,800		
	" 2 * 0,72 * 0,58		0,835		
	" 2 * ((0,80+0,58)/2) * 0,58		0,800		
	.				
	Totale	mq	357,652	15,31	5.475,65
954 NP.08	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento della classe di esposizione				
	.				
	PV04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D)				
	Elevazione spalle				
	.				
	Sovraprezzo per incremento classe esposizione				
	Vedi quantità cls elevazione spalle				
	" 1 * 256,875		256,875		
	.				
	Totale	mc	256,875	4,37	1.122,54
955 NP.08	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento della classe di esposizione				
	.				
	PV04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D)				
	Elevazione spalle				
	.				
	Sovraprezzo per incremento classe esposizione				
	Vedi quantità cls baggioli				
	" 1 * 2,222		2,222		
	.				
	Totale	mc	2,222	4,37	9,71
956 NP.10	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento del ... della qualità degli inerti e controllo della fessurazione				
	.				
	PV04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D)				
	Elevazione spalle				
	.				
	Sovraprezzo per ottimizzazione qualità inerti				
	Vedi quantità cls elevazione spalle				
	" 1 * 256,875		256,875		
	.				
	Totale	mc	256,875	4,37	1.122,54
957 NP.10	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento del ... della qualità degli inerti e controllo della fessurazione				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
.	PV04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D)				
.	Elevazione spalle				
.	Sovrapprezzo per ottimizzazione qualità inerti				
.	Vedi quantità cls baggioli				
"	" 1 * 2,222		2,222		
.					
	Totale	mc	2,222	4,37	9,71
	Totale 034 - Elevazione spalle Euro				60.463,09





**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D)

039 - Appoggi, ritegni sismici e Isolatori sismici

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" 1 * 5,00 * 5,00 * 0,3		7,500		
	" 1 * 5,00 * 5,00 * 0,30		7,500		
	" 1 * 5,00 * 5,00 * 0,30		7,500		
	" 1 * 5,00 * 5,00 * 0,30		7,500		
	" 1 * 5,00 * 5,00 * 0,30		7,500		
	ritegni				
	" 1 * 2,50 * 2 * 0,30		1,500		
	" 1 * 2,50 * 2,00 * 0,30		1,500		
	Spalla B				
	Appoggi				
	" 1 * 5,00 * 5,00 * 0,30		7,500		
	" 1 * 5,00 * 5,00 * 0,30		7,500		
	" 1 * 5,00 * 5,00 * 0,30		7,500		
	" 1 * 5,00 * 5,00 * 0,30		7,500		
	" 1 * 5,00 * 5,00 * 0,30		7,500		
	ritegni				
	" 1 * 2,50 * 2,00 * 0,30		1,500		
	" 1 * 2,50 * 2,00 * 0,30		1,500		
	.				
	Totale	dmc	81,000	8,42	682,02
962	Manufatti in acciaio S355JR EN10025-95, zincato a caldo per ritegni sismici longitudinali e trasversali realizzati secondo quanto riportato nel disegno di progetto.				
392	.				
	PV04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D)				
	Isolatori e ritegni				
	.				
	Piastra di ancoraggio ritegni				
	Calcolo per n°1 piastra				
	" 1,00 * 0,25 * 0,25 * 118,00		7,375		
	" 1,00 * 0,25 * 0,15 * 118,00		4,425		
	.				
	Totale parziale	kg	11,800		
	.				
	A dedurre calcolo per n°1 piastra				
	" -1,00 * 11,80		-11,800		
	Spalla A				
	ritegni				
	" 1,00 * 11,80		11,800		
	" 1,00 * 11,80		11,800		
	Spalla B				
	ritegni				
	" 1,00 * 11,80		11,800		
	" 1,00 * 11,80		11,800		
	.				
	Totale	kg	47,200	11,01	519,67
963	Fornitura e posa in opera di appoggi in neoprene per ritegni sismici e per spessoramento laterale sulle pile, sulle spalle e sulle testate delle travi				
393	.				
	PV04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D)				
	Isolatori e ritegni				
	.				
	Ritegni				
	Spalla A				
	ritegni				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D)

039 - Appoggi, ritegni sismici e Isolatori sismici

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO	
964 NP.11	" " 1 * 2,00 * 1,50 * 0,17		0,510			
	" " 1 * 2,00 * 1,50 * 0,17		0,510			
	Spalla B					
	ritegni					
	" " 1 * 2,00 * 1,50 * 0,17		0,510			
	" " 1 * 2,00 * 1,50 * 0,17		0,510			
	.					
	Totale	dmc	2,040	16,40	33,46	
	Trattamento protettivo degli appoggi di ponti, viadotti e ... ruttore metalliche della copertura del portale di esazione					
	.					
PV04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D)						
Appoggi e ritegni						
.						
Spalla A						
Appoggi fissi						
" " 1 * 0,31 * 0,31		0,096				
" " 1 * 0,31 * 0,31		0,096				
" " 1 * 0,31 * 0,31		0,096				
.						
Spalla B						
Appoggi unidirezionali						
" " 1 * 0,39 * 0,465		0,181				
" " 1 * 0,39 * 0,465		0,181				
" " 1 * 0,39 * 0,465		0,181				
Spalla A						
Appoggi unidirezionali						
" " 1 * 0,39 * 0,415		0,162				
" " 1 * 0,39 * 0,415		0,162				
.						
Spalla B						
Appoggi multidirezionali						
" " 1 * 0,345 * 0,385		0,133				
" " 1 * 0,345 * 0,385		0,133				
.						
Totale	mq	1,421	29,72	42,23		
965 NP.25	FORNITURA E POSA DI APPARECCHI DI APPOGGIO DI TIPO FISSO - PER CARICHI FINO A 250 TON					
.						
PV04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D)						
Appoggi e ritegni						
.						
Spalla A						
Appoggi						
" " 1 * 203,94		203,940				
" " 1 * 203,94		203,940				
" " 1 * 203,94		203,940				
.						
Totale	ton	611,820	7,32	4.478,52		
966 NP.26	FORNITURA E POSA DI APPARECCHI DI APPOGGIO DI TIPO UNIDIREZIONALE - SCORR.<300mm - PER CARICHI FINO A 250 TON					
.						
PV04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D)						
Appoggi e ritegni						
.						

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D)

039 - Appoggi, ritegni sismici e Isolatori sismici

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Spalla A				
	Appoggi				
	" " 1 * 203,94		203,940		
	" " 1 * 203,94		203,940		
	Spalla B				
	Appoggi				
	" " 1 * 203,94		203,940		
	" " 1 * 203,94		203,940		
	" " 1 * 203,94		203,940		
	.				
	Totale	ton	1.019,700	9,51	9.697,35
967 NP.27	FORNITURA E POSA DI APPARECCHI DI APPOGGIO DI TIPO MULTIDIREZIONALE - SCORR.<50mm - PER CARICHI FINO A 250 TON				
	.				
	PV04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D)				
	Appoggi e ritegni				
	.				
	Spalla B				
	Appoggi				
	" " 1 * 203,94		203,940		
	" " 1 * 203,94		203,940		
	.				
	Totale	ton	407,880	8,00	3.263,04
	Totale 039 - Appoggi, ritegni sismici e Isolatori sismici Euro				18.844,43

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D)

041 - Impalcato in c.a.p.

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
968 338.d	Lastre prefabbricate in c.a. vibrato per formazione di velette h=60/70 . PV04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D) Impalcato in CAP . Velette laterali " " 2,00 * 29,103 * 0,65		37,834		
	Totale	mq	37,834	51,17	1.935,97
969 3117.b	Impalcati da ponte completi, per luci da m 30,01 a 35,00 m . PV04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D) Impalcato in CAP " " 1 * 29,103 * 9,51 . Totale parziale		276,770		
	Totale parziale	mq	276,770		
	Quantità da PD " " 1 * 29,15 * 10,50 PD ricomputato " " -1 * 29,15 * 9,76 . Totale		306,075		
	Totale	mq	298,341	619,46	184.810,32
970 NP.02	Protezione delle armature metalliche mediante il sistema di protezione catodica galvanica . PV04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D) . Protezione armatura metallica Su cordoli laterali 1 anodo ogni 80 cm Spalla A muro andatore " " 6 muro paraghiaia " " 12 muro andatore " " 6 Spalla B muro andatore " " 6 muro paraghiaia " " 12 muro andatore " " 6 Su cordoli laterali 1 anodo ogni 80 cm " " 37 " " 37 Su soletta impalcato a ridosso giunti dilatazione - maglia 80x80 cm su fascia estensione di 2.00 m " " 26 " " 26 . Totale		6,000 12,000 6,000 6,000 12,000 6,000 37,000 37,000 26,000 26,000		
	Totale	cad	174,000	36,13	6.286,62

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D)

041 - Impalcato in c.a.p.

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
971 NP.05	Rivestimento protettivo delle superfici esterne esposte a ... iadotti e ponti in calcestruzzo, delle pile e delle spalle				
	.				
	PV04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D)				
	" " 1 * 29,10 * 9,51		276,741		
	.				
	Totale	mq	276,741	15,31	4.236,90
	Totale 041 - Impalcato in c.a.p. Euro				197.269,81

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D)

042 - Impermeabilizzazione impalcato

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
972 NP.03	Trattamento protettivo ed impermeabilizzazione dei cordoli dei viadotti, dei ponti, dei cavalcavia, dei muri di sostegno . PV04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D) . Impermeabilizzazione cordoli impalcato Lato in sx " " 1 * 29,103 * 0,63 Risolto laterale " " 1 * 29,103 * 0,15 Muro andatore spalla A " " 1 * 4,63 * 0,63 Risolto laterale " " 1 * 4,63 * 0,15 Muro andatore spalla B " " 1 * 4,63 * 0,63 Risolto laterale " " 1 * 4,63 * 0,15 . Lato in dx " " 1 * 29,103 * 0,63 Risolto laterale " " 1 * 29,103 * 0,15 Muro andatore spalla A " " 1 * 4,63 * 0,63 Risolto laterale " " 1 * 4,63 * 0,15 Muro andatore spalla B " " 1 * 4,63 * 0,63 Risolto laterale " " 1 * 4,63 * 0,15 . Totale parziale	mq	18,335 4,365 2,917 0,695 2,917 0,695 18,335 4,365 2,917 0,695 59,848		
	Quantità da PD " " 1 * 73,63 PD ricomputato " "-2 * (3,70+29,30+3,70) * 0,63 " "-2 * (3,70+29,30+3,70) * 0,15 . Totale	mq	73,630 -46,242 -11,010 76,226		1.833,24
973 NP.41	CAPPA IN ASFALTO SINTETICO DELLO SPESSORE FINITO DI MM 10 . PV04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D) . Impermeabilizzazione soletta impalcato " " 1 * 29,103 * 8,25 Risvolti laterali " " 2 * 29,103 * 0,15 . Totale parziale	mq	240,100 8,731 248,831		
	Quantità da PD " " 1 * 526,24		526,240		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D)

042 - Impermeabilizzazione impalcato

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	PD ricomputato				
"	" -1 * 29,30 * 8,50		-249,050		
"	" -2 * 29,30 * 0,15		-8,790		
.					
	Totale	mq	517,231	6,36	3.289,59
	Totale 042 - Impermeabilizzazione impalcato Euro				5.122,83

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D)

043 - Giunti

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
974 345.e	Giunti di dilatazione in barre di gomma armata per escursione sino a 200 mm . PV04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D) Giunti . Su carreggiata stradale Spalla A " " 1 * 9,91 Spalla B " " 1 * 9,91 . Totale	m	9,910  9,910  19,820	1.530,53	30.335,10
975 397	Giunto di cordolo per marciapiedi . PV04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D) Giunti . Laterali Spalla A " " 2,00 * 0,76 Spalla B " " 2,00 * 0,76 . Totale	m	1,520  1,520  3,040	87,46	265,88
976 3142	Fornitura e posa in opera di coprigiunto in lamiera striata zincata con superficie antisdrucciolo. . PV04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D) Giunti . Coprigiunto Spalla A " " 1 * (9,91+0,76+0,76) * 0,48 * 52,00 Spalla B " " 1 * (9,91+0,76+0,76) * 0,48 * 52,00 . Totale	kg	285,293  285,293  570,586	5,19	2.961,34
	Totale 043 - Giunti Euro				33.562,32



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D)

044 - Reti di protezione

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
977 641	Fornitura e posa in opera di pannelli di protezione in rete . PV04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D) Protezione . Rete " " 1 * 38,56 " " 1 * 38,56 . Totale	m	38,560 38,560 <u>77,120</u>	65,59	5.058,30 <u>5.058,30</u>
	Totale 044 - Reti di protezione Euro				5.058,30

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D)

045 - Smaltimento Acque impalcato

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
978 624	Fornitura e posa di manufatti in ferro lavorato  CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU TORRENTE RECCHIO RAMO D Canaletto di scarico ( incidenza 20 Kg/ml ) (29,15+0,3+0,3) * 20				
	Totale	kg	595,000 595,000	2,04	1.213,80
979 8001	Zincatura eseguita a caldo  CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU TORRENTE RECCHIO RAMO D Canaletto di scarico ( incidenza 20 Kg/ml ) 29,15 * 20				
	Totale	kg	583,000 583,000	0,93	542,19
980 NP.09	Rivestimento protettivo dei bocchettoni di scarico dei viadotti e ponti in calcestruzzo . PV04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D) . Rivestimento prtotettivo bocchettoni di scarico " " 4 .				
	Totale	cad	4,000 4,000	17,49	69,96
	Totale 045 - Smaltimento Acque impalcato Euro				1.825,95
	Totale 06-PV.04 - PONTE S.LO A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO D) Euro				489.698,25

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO H)

023 - Binder

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
981 511.b	Strato di collegamento (binder modificato) in conglomerato bituminoso . PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H) . Binder " 1 * (4,92+13,08+4,92) * 8,35 * 0,05 .		9,569		
	Totale	mc	9,569	134,74	1.289,33
	Totale 023 - Binder Euro				1.289,33

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO H)

024 - Usura

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
982 513	Tappeto d'usura drenante spessore cm 4 . PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H) . Tappeto usura drenante " 1 * (4,92+13,08+4,92) * 8,35 . Totale	mq	191,382	6,97	1.333,93
983 NP.12	Membrana impermeabile S.A.M.I. . PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H) . Membrana di protezione " 1 * (4,92+13,08+4,92) * 8,35 . Totale	mq	191,382	1,20	229,66
	Totale 024 - Usura Euro				1.563,59

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO H)

025 - Scavi e demolizioni

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
984 201	Scavo di sbancamento in materie di qualsiasi natura trasporto fino a km 5 . . PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H) . . Scotico 30 cm Spalla A " " 1 * 289,40 * 0,30 Spalla B " " 1 * 301,80 * 0,30 . . Totale	mc	86,820 90,540 177,360	1,86	329,89
985 201	Scavo di sbancamento in materie di qualsiasi natura trasporto fino a km 5 . . PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H) . . Scavo per fondazioni spalle Spalla A " " 1 * ((289,40+81,15)/2) * 4,10 Spalla B " " 1 * ((301,80+81,15)/2) * 4,15 . . Totale	mc	759,628 794,621 1.554,249	1,86	2.890,90
986 204.a	Fornitura in cantiere di materiali per la formazione di rilevati provenienti da cave di prestito . . PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H) . . Tratto troncoconico attorno alla spalla: ai lati e sotto implacato Spalla A " " 1 * ((32,50+0,00)/2) * 2,2 Spalla B " " 1 * ((32,50+0,00)/2) * 2,2 . . Totale	mc	35,750 35,750 71,500	9,84	703,56
987 205.a	Sistemazione in rilevato od in riempimento con materiali appartenenti ai gruppi A1, A2-4, A2-5, A3, ovvero di frantumati di roccia o smarino di galleria. . . PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H) . . Rinterro spalle vedi quantità scavo " " 1,00 * 1554,249 " " 1 * 259,68 A dedurre fondazione magrone di sottofondazione Spalla A e Spalla B " " -1,00 * 24,72 calcestruzzo fondazione Spalla A e Spalla B " " -1,00 * 79,184 " " -1,00 * 79,184 calcestruzzo elevazione sino piano campagna Pila 1 e Pila 2 " " -1 * 9,16 * 1,40 * 1,80		1.554,249 259,680 -24,720 -79,184 -79,184 -23,083		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO H)

025 - Scavi e demolizioni

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" -1 * 8,76 * 1,40 * 2,50		-30,660		
	Totale	mc	1.577,098	1,04	1.640,18
988 205.a	Sistemazione in rilevato od in riempimento con materiali appartenenti ai gruppi A1, A2-4, A2-5, A3, ovvero di frantumati di roccia o smarino di galleria.				
	PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H)				
	Tratto troncoconico attorno alla spalla: ai lati e sotto implacato				
	Spalla A				
	" 1 * ((32,50+0,00)/2) * 2,2		35,750		
	Spalla B				
	" 1 * ((32,50+0,00)/2) * 2,2		35,750		
	Totale	mc	71,500	1,04	74,36
989 213	Demolizione integrale di strutture in c.a. entro e fuori terra con i mezzi che l'impresa sceglierà in base alla propria convenienza				
	PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H)				
	Demolizione cordolo e tratto soletta esistente				
	" 1 * 14,20 * 1 * 0,20		2,840		
	" 1 * 14,20 * 0,50 * 0,20		1,420		
	Totale	mc	4,260	30,06	128,06
990 301	Scavo a sezione obbligata in materie di qualsiasi natura fino a 2,00 m				
	PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H)				
	Scavo per fondazioni spalle				
	Spalla A				
	" 1 * 81,15 * 1,60		129,840		
	Spalla B				
	" 1 * 81,15 * 1,60		129,840		
	Totale	mc	259,680	4,37	1.134,80
	Totale 025 - Scavi e demolizioni Euro				6.901,75



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO H)

026 - Palancole

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Totale	mq*sett	10.908,000	1,19	12.980,52
995 NP.44	Infissione ed estrazione di palancole metalliche tipo Larssen - Infissione palancole Tipo PU28, del Peso di 170 Kg/mq - INFISSIONE				
	PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H) Opere di sostegno				
	Palancole tip PU28 - infissione				
	Spalla A				
	" 1 * 9 * 12,00		108,000		
	" 1 * 20,40 * 12,00		244,800		
	Spalla B				
	" 1 * 10,80 * 12,00		129,600		
	" 1 * 20,40 * 12,00		244,800		
	Totale	mq	727,200	19,68	14.311,30
996 NP.45	Infissione ed estrazione di palancole metalliche tipo Larssen - Infissione palancole Tipo PU28, del Peso di 170 Kg/mq - ESTRAZIONE				
	PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H) Opere di sostegno				
	Palancole tip PU28 - estrazione				
	Spalla A				
	" 1 * 9 * 12,00		108,000		
	" 1 * 20,40 * 12,00		244,800		
	Spalla B				
	" 1 * 10,80 * 12,00		129,600		
	" 1 * 20,40 * 12,00		244,800		
	Totale	mq	727,200	7,86	5.715,79
	Totale 026 - Palancole Euro				41.777,69



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO H)

027 - Pali

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
997 308.c	Pali trivellati di grande diametro Ø = mm 1 200 . PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H) . Pali Ø 1200 Spalla A " " 6 * 14 Spalla B " " 6 * 14 . Totale parziale	m	84,000 84,000 168,000		
	Quantità da PD >SPALLA A 8 * 14 >SPALLA B 8 * 15 a detrarre PD ricomputato Spalla A " " -8 * 14 Spalla B " " -8 * 14 . Totale	m	112,000 120,000 -112,000 -112,000 176,000	147,07	25.884,32
998 329.d	Acciaio in barre ad aderenza migliorata per c.a. tipo Fe B 44 k controllato. . PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H) . Armatura pali spalle Calcolo singolo palo Pos 1 - 24 Ø 26 " " 24 * 12 * 4,168 Pos 2 - 24 Ø 20 " " 24 * 4 * 2,466 Pos 3 - Ø 10/25 " " 1 * 40,83 * 0,617 Pos 4 - Ø 10/15 " " 1 * 244,53 * 0,617 Pos 5 - 8 Ø 20 " " 8 * 3,43 * 2,466 2 Ø 26 per sollevamento " " 2 * 3,43 * 4,168 . Totale parziale	kg	1.200,384 236,736 25,192 150,875 67,667 28,592 1.709,446		
	A detrarre calcolo singolo palo " " -1 * 1709,446 Totale pali spalla A " " 6 * 1709,446 Totale pali spalla B " " 6 * 1709,446 . Totale parziale	kg	-1.709,446 10.256,676 10.256,676 18.803,906		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO H)

027 - Pali

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Quantità da PD				
	>SPALLA A-B ( incidenza acciaio 160 Kg(mc )				
	8 * (0,6^2*3,1416) * 14 * 160		20.267,520		
	8 * (0,6^2*3,1416) * 15,00 * 160		21.715,200		
	a detrarre PD ricomputato				
	>SPALLA A-B ( incidenza acciaio 160 Kg(mc )				
	-8 * (0,6^2*3,1416) * 14 * 160		-20.267,520		
	-8 * (0,6^2*3,1416) * 14 * 160		-20.267,520		
	.				
	Totale	kg	21.961,032	0,84	18.447,27
	Totale 027 - Pali Euro				44.331,59

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO H)

032 - Fondazioni spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
999 325.b	Calcestruzzo per opere di fondazione, classe 15 MPa, escluso casseforme . PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H) . Magrone Spalla A " " 1 * 6 * 10,70 * 0,20 Spalla B " " 1 * 6 * 10,30 * 0,20 . Totale	mc	12,840 12,360 25,200	77,24	1.946,45
1000 326.d	Calcestruzzo per opere in fondazione ed elevazione, classe 30 MPa, escluse casseforme . PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H) . Calcestruzzo fondazioni spalle Spalla A " " 1 * 10,50 * 5,60 * 1,40 Soletta flottante " " 1 * 4 * 9,45 * 0,25 . Spalla B " " 1 * 10,10 * 5,60 * 1,40 Soletta flottante " " 1 * 4 * 8,97 * 0,25 . Totale	mc	82,320 9,450 79,184 8,970 179,924	89,91	16.176,97
1001 329.d	Acciaio in barre ad aderenza migliorata per c.a. tipo Fe B 44 k controllato. . PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H) . Armatura fondazioni spalle Spalla A Pos 1 - 1 Ø 26/20 " " 52 * 8 * 4,168 Pos 2 - 1 Ø 16/60 " " 17 * 5,90 * 1,578 Pos 3 - 1 Ø 26/20 " " 52 * 8 * 4,168 Pos 4 - 1 Ø 26/20 " " 28 * 8,35 * 4,168 Pos 5 - 1 Ø 26/20 " " 28 * 6 * 4,168 Pos 6 - 1 Ø 16/60 " " 8 * 6 * 1,578 Pos 7 - 1 Ø 16/60 " " 8 * 5,55 * 1,578 Pos 8 - 1 Ø 20/20 " " 28 * 6 * 2,466 Pos 9 - 1 Ø 20/20 " " 28 * 8,05 * 2,466 Pos 10 - 1 Ø 20/120x120		1.733,888 158,273 1.733,888 974,478 700,224 75,744 70,063 414,288 555,836		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO H)

032 - Fondazioni spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 40 * 3,70 * 2,466		364,968		
Pos 11 - 4+4 Ø 16	" (4+4) * 7,10 * 1,578		89,630		
Pos 12 - 4+4 Ø 16	" (4+4) * 10,40 * 1,578		131,290		
Pos 13 - 1 Ø 20/20	" 110 * 2,60 * 2,466		705,276		
Pos 14 - 1 Ø 20/20	" 47 * 3,50 * 2,466		405,657		
Pos 15 - 1 Ø 16/40	" 24 * 2,40 * 1,578		90,893		
Pos 16 - 1 Ø 20/20	" 18 * 2,60 * 2,466		115,409		
Pos 17 - 1 Ø 16/20	" 21 * 2,40 * 1,578		79,531		
.					
Spalla B					
Pos 1 - 1 Ø 26/20	" 50 * 7,99 * 4,168		1.665,116		
Pos 2 - 1 Ø 16/60	" 16 * 5,89 * 1,578		148,711		
Pos 3 - 1 Ø 26/20	" 50 * 7,99 * 4,168		1.665,116		
Pos 4 - 1 Ø 26/20	" 28 * 7,86 * 4,168		917,293		
Pos 5 - 1 Ø 26/20	" 28 * 6 * 4,168		700,224		
Pos 6 - 1 Ø 16/60	" 8 * 6 * 1,578		75,744		
Pos 7 - 1 Ø 16/60	" 8 * 5,16 * 1,578		65,140		
Pos 8 - 1 Ø 20/20	" 28 * 6 * 2,466		414,288		
Pos 9 - 1 Ø 20/20	" 28 * 7,56 * 2,466		522,003		
Pos 10 - 1 Ø 20/120x120	" (9*4) * 3,70 * 2,466		328,471		
Pos 11 - 4+4 Ø 16	" (4+4) * 7,10 * 1,578		89,630		
Pos 12 - 4+4 Ø 16	" (4+4) * 10 * 1,578		126,240		
Pos 13 - 1 Ø 20/20	" 106 * 2,60 * 2,466		679,630		
Pos 14 - 1 Ø 20/20	" 44 * 3,50 * 2,466		379,764		
Pos 15 - 1 Ø 16/40	" 23 * 2,40 * 1,578		87,106		
Pos 16 - 1 Ø 20/20	" 18 * 2,60 * 2,466		115,409		
Pos 17 - 1 Ø 16/20	" 21 * 2,40 * 1,578		79,531		
.					
	Totale	kg	16.458,752	0,84	13.825,35
1002 329.d	Acciaio in barre ad aderenza migliorata per c.a. tipo Fe B 44 k controllato.				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO H)

032 - Fondazioni spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	.				
	PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H)				
	.				
	Armatura fondazioni spalle				
	Soletta flottante Spalla A				
	Pos 44 - 1+1 Ø 16/20				
	" " 47 * 1,10 * 1,578		81,583		
	Pos 45 - 1+1 Ø 16/20				
	" " 94 * 4,20 * 1,578		622,994		
	Pos 46 - 1+1 Ø 12/20				
	" " (20+20) * 6 * 0,888		213,120		
	Pos 47 - 1+1 Ø 12/20				
	" " (20+20) * 4,45 * 0,888		158,064		
	Pos 48 - 3 Ø 12/100				
	" " 27 * 1,30 * 0,888		31,169		
	.				
	Soletta flottante Spalla B				
	Pos 41 - 1 Ø 16/20				
	" " 45 * 1,10 * 1,578		78,111		
	Pos 42 - 1+1 Ø 16/20				
	" " (45+45) * 4,20 * 1,578		596,484		
	Pos 43 - 1+1 Ø 12/20				
	" " (20+20) * 6,00 * 0,888		213,120		
	Pos 44 - 1+1 Ø 12/20				
	" " (20+20) * 3,75 * 0,888		133,200		
	Pos 45 - 3 Ø 12/100				
	" " (3*9) * 1,30 * 0,888		31,169		
	.				
	Totale	kg	2.159,014	0,84	1.813,57
1003	Casseforme piane orizzontali o verticali per conglomerati cementizi				
334	.				
	PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H)				
	.				
	Casseri fondazioni spalle				
	Spalla A				
	" " 2 * 10,50 * 1,40		29,400		
	" " 2 * 5,60 * 1,40		15,680		
	Soletta flottante				
	" " 2 * 4 * 0,25		2,000		
	" " 2 * 9,45 * 0,25		4,725		
	.				
	Spalla B				
	" " 2 * 10,10 * 1,40		28,280		
	" " 2 * 5,60 * 1,40		15,680		
	Soletta flottante				
	" " 2 * 4 * 0,25		2,000		
	" " 2 * 8,97 * 0,25		4,485		
	.				
	Totale	mq	102,250	20,77	2.123,73
1004	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento del ... della qualità degli inerti e controllo della fessurazione				
NP.10	.				
	PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H)				
	.				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO H)

032 - Fondazioni spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Sovraprezzo per ottimizzazione qualità inerti				
	Vedi quantità cls				
	" " 1 * 179,924		179,924		
	.				
	Totale	mc	179,924	4,37	786,27
	Totale 032 - Fondazioni spalle Euro				36.672,34

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO H)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1005 327.f	Calcestruzzo per opere in elevazione, classe 40 MPa, , escluse casseforme . PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H) . Cis elevazione spalle Spalla A Muro spalla " " 1 * 9,94 * 0,30 * ((0,93+1,02)/2) Dente posteriore " " 1 * 9,70 * 0,20 * 0,25 Blocco frontale " " 1 * 9,94 * 1,40 * 3 Muro andatore " " 1 * 3,70 * 0,50 * 4,07 " " 1 * 3,70 * 0,25 * 1,10 . Spalla B Muro spalla " " 1 * 9,47 * 0,30 * ((0,93+1,02)/2) Dente posteriore " " 1 * 9,22 * 0,20 * 0,25 Blocco frontale " " 1 * 9,47 * 1,40 * 3 Muro andatore " " 1 * 3,7 * 0,50 * 4,08 " " 1 * 3,7 * 0,25 * 1,02 . Totale	mc	2,907 0,485 41,748 7,530 1,018  2,770 0,461 39,774 7,548 0,944  105,185	101,85	10.713,09
1006 327.g	Calcestruzzo per opere in elevazione, classe 45 MPa, escluse casseforme . PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H) . Calcestruzzo baggioli e ritegni Spalla A Baggioli " " 12 * 0,6 * 0,60 * ((0,16+0,241)/2) Ritegni " " 1 * 0,90 * 1,10 * 0,52 . Spalla B Baggioli " " 12 * 0,60 * 0,60 * ((0,157+0,241)/2) Ritegni " " 1 * 0,50 * 1,10 * 0,52 . Totale	mc	0,868 0,515  0,860 0,286  2,529	120,91	305,78
1007 329.d	Acciaio in barre ad aderenza migliorata per c.a. tipo Fe B 44 k controllato. . PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H) . Armatura elevazione spalle Spalla A				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO H)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Pos 1 - 1 Ø 20/20				
	" " 49 * 2,95 * 2,466		356,460		
	Pos 2 - 1 Ø 20/20				
	" " 49 * 3,25 * 2,466		392,711		
	Pos 3 - 1 Ø 16/40				
	" " 24 * 3,15 * 1,578		119,297		
	Pos 4 - 1 Ø 14/40x40				
	" " (6*23) * 1,60 * 1,208		266,726		
	Pos 5 - 1 Ø 16/20				
	" " 47 * 1,60 * 1,578		118,666		
	Pos 6 - 1 Ø 20/20				
	" " 47 * 3,90 * 2,466		452,018		
	Pos 7 - 1 Ø 16/20				
	" " 47 * 1,90 * 1,578		140,915		
	Pos 8 - 1 +1 Ø 12/20				
	" " (47+47) * 0,8 * 0,888		66,778		
	Pos 9 - 1 Ø 10/40x40				
	" " (2*23) * 0,50 * 0,617		14,191		
	Pos 10 - 1 Ø 20/20				
	" " 5 * 2,90 * 2,466		35,757		
	Pos 11 - 2 Ø 16				
	" " 2 * 3,95 * 1,578		12,466		
	Pos 12 - 1 Ø 20/20				
	" " 5 * 2,90 * 2,466		35,757		
	Pos 13 - 2 Ø 16				
	" " 2 * 4 * 1,578		12,624		
	Pos 14 - 1 Ø 20/20				
	" " 5 * 11,80 * 2,466		145,494		
	Pos 15 - 2 Ø 16				
	" " 2 * 10,40 * 1,578		32,822		
	Pos 16 - 2 Ø 16				
	" " 2 * 2,95 * 1,578		9,310		
	Pos 17 - 1 Ø 16/20				
	" " 15 * 6 * 1,578		142,020		
	Pos 18 - 1 Ø 16/20				
	" " 15 * 7,25 * 1,578		171,608		
	Pos 19 - 1 Ø 16/20				
	" " 15 * 6 * 1,578		142,020		
	Pos 20 - 1 Ø 16/20				
	" " 15 * 7,14 * 1,578		169,004		
	Pos 21 - 1 Ø 16/40				
	" " 6 * 10,22 * 1,578		96,763		
	Pos 22 - 1 Ø 20/20				
	" " 15 * 5,80 * 2,466		214,542		
	Pos 23 - 1 Ø 16/20				
	" " 15 * 5,80 * 1,578		137,286		
	Pos 24 - 1 Ø 12/20				
	" " 5 * 10,27 * 0,888		45,599		
	Pos 25 - 1 Ø 12/20				
	" " 4 * 10,27 * 0,888		36,479		
	Pos 26 - 1 Ø 14				
	" " 1 * 9,40 * 1,208		11,355		
	Pos 27 - 1 Ø 20/20				
	" " 5 * 4,70 * 2,466		57,951		
	Pos 28 - 1 Ø 16/20				
	" " 5 * 4,70 * 1,578		37,083		



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO H)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Pos 29 - 3 Ø 16				
"	" 3 * 1,80 * 1,578		8,521		
	Pos 30 - 3 Ø 16				
"	" 3 * 5,45 * 1,578		25,800		
	Pos 31 - 1 Ø 12/20				
"	" (6+6) * 4,20 * 0,888		44,755		
	Pos 32 - 3 Ø 16				
"	" 3 * 4 * 1,578		18,936		
	Pos 33 - 1 Ø 20/20				
"	" 18 * 4 * 2,466		177,552		
	Pos 34 - 1 Ø 16/20				
"	" 18 * 4 * 1,578		113,616		
	Pos 35 - 1 Ø 16/20				
"	" 18 * 1,95 * 1,578		55,388		
	Pos 36 - 1 Ø 12/40x40				
"	" 64 * 0,70 * 0,888		39,782		
	Pos 37 - 1+1 Ø 14/20				
"	" (20+20) * 1,90 * 1,208		91,808		
	Pos 38 - 1 Ø 10/40x40				
"	" 18 * 0,45 * 0,617		4,998		
	.				
	Spalla B				
	Pos 1 - 1 Ø 20/20				
"	" 47 * 2,95 * 2,466		341,911		
	Pos 2 - 1 Ø 20/20				
"	" 47 * 3,25 * 2,466		376,682		
	Pos 3 - 1 Ø 16/40				
"	" 23 * 3,15 * 1,578		114,326		
	Pos 4 - 1 Ø 14/40x40				
"	" (6*22) * 1,60 * 1,208		255,130		
	Pos 5 - 1 Ø 16/20				
"	" 45 * 1,60 * 1,578		113,616		
	Pos 6 - 1 Ø 20/20				
"	" 45 * 3,90 * 2,466		432,783		
	Pos 7 - 1 Ø 16/20				
"	" 45 * 1,90 * 1,578		134,919		
	Pos 8 - 1 +1 Ø 12/20				
"	" (45+45) * 0,8 * 0,888		63,936		
	Pos 9 - 1 Ø 10/40x40				
"	" (2*22) * 0,50 * 0,617		13,574		
	Pos 10 - 1 Ø 20/20				
"	" 5 * 2,90 * 2,466		35,757		
	Pos 11 - 2 Ø 16				
"	" 2 * 3,95 * 1,578		12,466		
	Pos 12 - 1 Ø 20/20				
"	" 5 * 2,90 * 2,466		35,757		
	Pos 13 - 2 Ø 16				
"	" 2 * 4 * 1,578		12,624		
	Pos 14 - 1 Ø 20/20				
"	" 5 * 11,35 * 2,466		139,946		
	Pos 15 - 2 Ø 16				
"	" 2 * 9,90 * 1,578		31,244		
	Pos 16 - 2 Ø 16				
"	" 2 * 2,95 * 1,578		9,310		
	Pos 17 - 1 Ø 16/20				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO H)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 15 * 11,90 * 1,578		281,673		
	Pos 18 - 1 Ø 16/40				
	" " 6 * 9,75 * 1,578		92,313		
	Pos 19 - 1 Ø 20/20				
	" " 15 * 5,65 * 2,466		208,994		
	Pos 20 - 1 Ø 16/20				
	" " 15 * 5,65 * 1,578		133,736		
	Pos 21 - 1 Ø 12/20				
	" " 5 * 9,75 * 0,888		43,290		
	Pos 22 - 1 Ø 12/20				
	" " 5 * 9,75 * 0,888		43,290		
	Pos 23 - 1 Ø 1/14				
	" " 1 * 8,90 * 1,208		10,751		
	Pos 24 - 1 Ø 20/20				
	" " 4 * 4,55 * 2,466		44,881		
	Pos 25 - 1 Ø 16/20				
	" " 4 * 4,55 * 1,578		28,720		
	Pos 26 - 3 Ø 16				
	" " 3 * 1,80 * 1,578		8,521		
	Pos 27 - 3 Ø 16				
	" " 3 * 5,45 * 1,578		25,800		
	Pos 28 - 1+1 Ø 12/20				
	" " (6+6) * 4,20 * 0,888		44,755		
	Pos 29 - 3 Ø 16				
	" " 3 * 4,00 * 1,578		18,936		
	Pos 30 - 1 Ø 20/20				
	" " 18 * 4,00 * 2,466		177,552		
	Pos 31 - 1 Ø 16/20				
	" " 18 * 4,00 * 1,578		113,616		
	Pos 32 - 1 Ø 16/20				
	" " 18 * 1,95 * 1,578		55,388		
	Pos 33 - 1 Ø 12/40x40				
	" " 64 * 0,70 * 0,888		39,782		
	Pos 34 - 1+1 Ø 14/20				
	" " (20+20) * 1,90 * 1,208		91,808		
	Pos 35 - 1 Ø 10/40x40				
	" " 18 * 0,45 * 0,617		4,998		
	Pos 46 - 1 Ø 16/20				
	" " 15 * 11,90 * 1,578		281,673		
	.				
	Totale	kg	7.929,316	0,84	6.660,63
1008 329.d	Acciaio in barre ad aderenza migliorata per c.a. tipo Fe B 44 k controllato.				
	.				
	PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H)				
	Elevazione spalle				
	.				
	Acciaio baggioli				
	Spalla A				
	N° 12 baggioli				
	Pos. 39 - 12x(5+5) Ø 16				
	" " (12*10) * 2,50 * 1,578		473,400		
	Pos. 40 - 12x2 Ø 10				
	" " (12*2) * 2,50 * 0,617		37,020		
	ritegno				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO H)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Pos. 41 - 1 Ø 20/10				
	" " 10 * ((3,75+3,81)/2) * 2,466		93,215		
	Pos. 42 - 4 Ø 16				
	" " 4 * 3,83 * 1,578		24,175		
	Pos. 43 - 1 Ø 10/10				
	" " 5 * 4,55 * 0,617		14,037		
	.				
	Spalla B				
	N° 12 baggioli				
	Pos. 36 - 12x(5+5) Ø 16				
	" " (12*10) * 2,50 * 1,578		473,400		
	Pos. 37 - 12x2 Ø 10				
	" " (12*2) * 2,50 * 0,617		37,020		
	ritegno				
	Pos. 38 - 1 Ø 20/10				
	" " 10 * 3,11 * 2,466		76,693		
	Pos. 39 - 3 Ø 16				
	" " 3 * 3,80 * 1,578		17,989		
	Pos. 40 - 1 Ø 10/10				
	" " 5 * 3,65 * 0,617		11,260		
	.				
	Totale	kg	1.258,209	0,84	1.056,90
1009 334	Casseforme piane orizzontali o verticali per conglomerati cementizi				
	.				
	PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H)				
	.				
	Casseri elevazione spalle				
	Spalla A				
	Muro spalla				
	" " 1 * 9,70 * ((3,93+4,02)/2)		38,558		
	" " 1 * 9,94 * ((0,93+1,02)/2)		9,692		
	" " 2 * 0,30 * 1,02		0,612		
	Dente posteriore				
	" " 1 * 9,70 * 0,20		1,940		
	Blocco frontale				
	" " 1 * 9,94 * 3		29,820		
	" " 2 * 1,40 * 3		8,400		
	Muro andatore				
	" " 2 * 3,70 * 5,17		38,258		
	" " 1 * 0,50 * 4,07		2,035		
	" " 1 * 0,25 * 1,10		0,275		
	Baggioli				
	" " (4*12) * 0,60 * ((0,16+0,241)/2)		5,789		
	Ritegni				
	" " 1 * 0,90 * 0,52		0,468		
	" " 2 * 1,10 * 0,52		1,144		
	.				
	Spalla B				
	Muro spalla				
	" " 1 * 9,22 * ((3,93+4,04)/2)		36,742		
	" " 1 * 9,47 * ((0,93+1,02)/2)		9,233		
	" " 1 * 0,30 * 1,02		0,306		
	Dente posteriore				
	" " 1 * 9,22 * 0,20		1,844		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO H)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Blocco frontale				
	" 1 * 9,47 * 3		28,410		
	" 2 * 1,40 * 3		8,400		
	Muro andatore				
	" 2 * 3,70 * 5,10		37,740		
	" 1 * 0,50 * 4,08		2,040		
	" 1 * 0,25 * 1,02		0,255		
	Baggioli				
	" (4*12) * 0,60 * ((0,157+0,241)/2)		5,731		
	Ritegni				
	" 1 * 0,50 * 0,52		0,260		
	" 2 * 1,10 * 0,52		1,144		
	.				
	Totale	mq	269,096	20,77	5.589,12
1010 NP.05	Rivestimento protettivo delle superfici esterne esposte a ... iadotti e ponti in calcestruzzo, delle pile e delle spalle				
	.				
	PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H)				
	.				
	Trattamento protettivo superfici esposte agenti atmosferici				
	Spalla A				
	Muro spalla				
	" 1 * 9,70 * ((3,93+4,02)/2)		38,558		
	" 1 * 9,94 * ((0,93+1,02)/2)		9,692		
	" 2 * 0,30 * 1,02		0,612		
	" 1 * 9,70 * 0,30		2,910		
	Blocco frontale				
	" 1 * 9,94 * 3		29,820		
	" 2 * 1,40 * 3		8,400		
	" 1 * 9,94 * 1,40		13,916		
	Muro andatore				
	" 2 * 3,70 * 5,17		38,258		
	" 1 * 0,50 * 4,07		2,035		
	" 1 * 0,25 * 1,10		0,275		
	" 1 * 3,70 * 0,50		1,850		
	Baggioli				
	" (4*12) * 0,60 * ((0,16+0,241)/2)		5,789		
	" 12 * 0,60 * 0,60		4,320		
	Ritegni				
	" 1 * 0,90 * 0,52		0,468		
	" 2 * 1,10 * 0,52		1,144		
	" 1 * 0,90 * 1,10		0,990		
	.				
	Spalla B				
	Muro spalla				
	" 1 * 9,22 * ((3,93+4,04)/2)		36,742		
	" 1 * 9,47 * ((0,93+1,02)/2)		9,233		
	" 1 * 0,30 * 1,02		0,306		
	" 1 * 9,22 * 0,30		2,766		
	Blocco frontale				
	" 1 * 9,47 * 3		28,410		
	" 2 * 1,40 * 3		8,400		
	" 1 * 9,47 * 1,40		13,258		
	Muro andatore				
	" 2 * 3,70 * 5,10		37,740		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO H)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" 1 * 0,50 * 4,08		2,040		
	" 1 * 0,25 * 1,02		0,255		
	" 1 * 3,70 * 0,50		1,850		
	Baggioli				
	" (4*12) * 0,60 * ((0,157+0,241)/2)		5,731		
	" 12 * 0,60 * 0,60		4,320		
	Ritegni				
	" 1 * 0,50 * 0,52		0,260		
	" 2 * 1,10 * 0,52		1,144		
	" 1 * 0,50 * 1,10		0,550		
	Totale	mq	312,042	15,31	4.777,36
1011 NP.08	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento della classe di esposizione				
	PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H)				
	Sovraprezzo per incremento classe esposizione				
	Vedi quantità cls elevazione spalle				
	" 1 * 105,185		105,185		
	Totale	mc	105,185	4,37	459,66
1012 NP.08	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento della classe di esposizione				
	PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H)				
	Sovraprezzo per incremento classe esposizione				
	Vedi quantità cls baggioli				
	" 1 * 2,529		2,529		
	Totale	mc	2,529	4,37	11,05
1013 NP.10	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento del ... della qualità degli inerti e controllo della fessurazione				
	PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H)				
	Sovraprezzo per ottimizzazione qualità inerti				
	Vedi quantità cls elevazione spalle				
	" 1 * 105,185		105,185		
	Totale	mc	105,185	4,37	459,66
1014 NP.10	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento del ... della qualità degli inerti e controllo della fessurazione				
	PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H)				
	Sovraprezzo per ottimizzazione qualità inerti				
	Vedi quantità cls baggioli				
	" 1 * 2,529		2,529		
	Totale	mc	2,529	4,37	11,05
	Totale 034 - Elevazione spalle Euro				30.044,30

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO H)

039 - Appoggi, ritegni sismici e Isolatori sismici

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1015 389	Esecuzione di fori, su opere d'arte e manufatti diversi del diametro fino a 22 mm, per l'ancoraggio di ferri d'ancoraggio .br/>PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H) .br/>Fori per fissaggio piastra in acciaio su ritegni sismici Spalla A " " 2,00 * 8,00 Spalla B " " 2,00 * 8,00 .br/>Totale	cm	16,000 16,000 32,000	0,35	11,20
1016 390	Fornitura e posa di ancoraggio di tipo chimico, per fissaggio su opere in c.a. o c.a.p. di manufatti in acciaio .br/>PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H) .br/>Fissaggio piastra in acciaio su ritegni sismici Spalla A " " 2,00 Spalla B " " 2,00 .br/>Totale	cad	2,000 2,000 4,000	6,11	24,44
1017 391	Fornitura di malta sintetica a base epossidica ed inerti quarziferi per l'allettamento degli apparecchi d'appoggio, con resistenza a compressione superiore a 60 N/mm <sup>2</sup> .br/>PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H) .br/>Malta di allettamento Spalla A ritegni " " 1 * 2,50 * 2 * 0,3 Spalla B ritegni " " 1 * 2,50 * 2,00 * 0,3 .br/>Totale	dmc	1,500 1,500 3,000	8,42	25,26
1018 392	Manufatti in acciaio S355JR EN10025-95, zincato a caldo per ritegni sismici longitudinali e trasversali realizzati secondo quanto riportato nel disegno di progetto. .br/>PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H) .br/>Piastra in acciaio sp.15 mm, peso 117.75 kg/m <sup>2</sup> Spalla A " " 1 * 0,43 * 0,25 * 117,75 Spalla B " " 1 * 0,43 * 0,25 * 117,75 .br/>Totale	kg	12,658 12,658 25,316	11,01	278,73
1019 393	Fornitura e posa in opera di appoggi in neoprene per ritegni sismici e per spessoramento laterale sulle pile, sulle spalle e sulle testate delle travi .				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO H)

039 - Appoggi, ritegni sismici e Isolatori sismici

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H)				
	. Elemento smorzante in neoprene su piastra in acciaio				
	Spalla A " " 1 * 2,00 * 0,17 * 1,50		0,510		
	Spalla B " " 1 * 2,00 * 0,17 * 1,50		0,510		
	Totale	dmc	1,020	16,40	16,73
1020 3111.a	Fornitura e posa di isolatori elastomerici Ø400 - h = 54 mm - modulo di taglio dinamico 1,4 N/mm <sup>2</sup>				
	. PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H) Appoggi e ritegni				
	. Appoggi multidirezionali				
	Spalla A " " 12		12,000		
	Spalla B " " 12		12,000		
	Totale	cad	24,000	1.432,14	34.371,36
1021 NP.11	Trattamento protettivo degli appoggi di ponti, viadotti e ... rulture metalliche della copertura del portale di esazione				
	. PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H) Appoggi e ritegni				
	. Appoggi multidirezionali				
	Spalla A " " 11 * 0,50 * 0,42		2,310		
	Spalla B " " 11 * 0,50 * 0,42		2,310		
	Totale	mq	4,620	29,72	137,31
	Totale 039 - Appoggi, ritegni sismici e Isolatori sismici Euro				34.865,03

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO H)

041 - Impalcato in c.a.p.

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1022 327.g	Calcestruzzo per opere in elevazione, classe 45 MPa, escluse casseforme . PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H) . Calcestruzzo soletta " " 1,00 * (0,50+13,00+0,50) * 1,15 * 0,20		3,220		
	Totale	mc	3,220	120,91	389,33
1023 327.g	Calcestruzzo per opere in elevazione, classe 45 MPa, escluse casseforme . PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H) . Cordolo sbalzo esterno " " 1 * (0,50+13,00+0,50) * 1,15 * 0,36 " " 1 * 14 * 0,25 * 1		5,796 3,500		
	Totale	mc	9,296	120,91	1.123,98
1024 329.d	Acciaio in barre ad aderenza migliorata per c.a. tipo Fe B 44 k controllato. . PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H) . Armatura tratto di collegamento con impalcato esistente Pos 26 - Ø 16/30 " " 48 * 1,50 * 1,578 Pos 17 - 1+1 Ø 12/20 " " (6+6) * 12 * 0,888 Pos 18 - 1+1 Ø 12/20 " " (6+6) * 2,80 * 0,888 Pos 19 - 1+1 Ø 16/20 " " (6+6) * 2 * 1,578		113,616 127,872 29,837 37,872		
	Totale	kg	309,197	0,84	259,73
1025 329.d	Acciaio in barre ad aderenza migliorata per c.a. tipo Fe B 44 k controllato. . PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H) . Armatura Parapetto Pos 17 - Ø 12/20 " " 16 * 12 * 0,888 Pos 18 - Ø 12/20 " " 16 * 2,80 * 0,888 Pos 19 - Ø 16/20 " " 16 * 2 * 1,578 Pos 24 - Ø 10/20 " " (5+5) * 12 * 0,617 Pos 25 - Ø 10/20 " " (5+5) * 2,80 * 0,617 Pos 13 - Ø 16/20 " " 71 * 2 * 1,578 Pos 14 - Ø 10/20 " " 71 * 0,68 * 0,617		170,496 39,782 50,496 74,040 17,276 224,076 29,789		



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO H)

041 - Impalcato in c.a.p.

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Pos 27 - 1 Ø 12/20				
	" " 71 * 1,45 * 0,888		91,420		
	Pos 28 - 1 Ø 12/20				
	" " 71 * 2,08 * 0,888		131,140		
	Pos 29 - 1 Ø 12/20				
	" " 71 * 1,37 * 0,888		86,376		
	.				
	Totale	kg	914,891	0,84	768,51
1026 334	Casseforme piane orizzontali o verticali per conglomerati cementizi				
	.				
	PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H)				
	.				
	Casseri per cordolo sbalzo esterno				
	Inferiori				
	" " 1 * (0,50+13,00+0,50) * ((1,02+0,56)/2)		11,060		
	longitudinali				
	" " 1 * (0,50+13,00+0,50) * 1,35		18,900		
	" " 1 * 14 * 0,14		1,960		
	" " 1 * 14 * 1		14,000		
	frontali				
	" " 2 * 1,15 * 0,36		0,828		
	" " 2 * 0,25 * 1		0,500		
	.				
	Totale	mq	47,248	20,77	981,34
1027 339	Coppella prefabbricata o cassaforma per solette su travi varate, confezionata con conglomerato cementizio vibrato con Rck > 35÷37 MPa ed armata con acciaio Fe b 44 k				
	.				
	PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H)				
	.				
	Coppelle in collegamento con impalcato esistente				
	" " 1,00 * (0,50+13,00+0,50) * 1,15		16,100		
	.				
	Totale	mq	16,100	26,62	428,58
1028 3116.c	Impalcato da ponte costituito da travetti prefabbricati cls di classe 50 MPa, c) per luci da 14,01 m a 16,00 m				
	.				
	PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H)				
	.				
	Impalcato in CAP				
	" " 1 * (0,50+13,00+0,50) * 8,50		119,000		
	.				
	Totale	mq	119,000	159,72	19.006,68
1029 NP.02	Protezione delle armature metalliche mediante il sistema di protezione catodica galvanica				
	.				
	PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H)				
	.				
	Protezione armatura metallica				
	Su cordoli laterali 1 anodo ogni 80 cm				
	Spalla A				
	muro andatore				
	" " 5		5,000		
	muro paraghiaia				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO H)

041 - Impalcato in c.a.p.

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 12 Spalla B muro andatore		12,000		
	" " 5 muro paraghiaia		5,000		
	" " 12 Su cordoli laterali 1 anodo ogni 80 cm cordolo allargamento		12,000		
	" " 18 Su soletta impalcato a ridosso giunti dilatazione - maglia 80x80 cm su fascia estensione di 2.00 m		18,000		
	" " 33		33,000		
	" " 31		31,000		
	Totale	cad	116,000	36,13	4.191,08
1030 NP.08	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento della classe di esposizione				
	PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H)				
	Sovraprezzo per incremento classe esposizione Vedi quantità cls soletta				
	" " 1 * 3,22		3,220		
	Totale	mc	3,220	4,37	14,07
1031 NP.08	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento della classe di esposizione				
	PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H)				
	Sovraprezzo per incremento classe esposizione Vedi quantità cls soletta				
	" " 1 * 9,296		9,296		
	Totale	mc	9,296	4,37	40,62
1032 NP.10	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento del ... della qualità degli inerti e controllo della fessurazione				
	PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H)				
	Sovraprezzo per ottimizzazione qualità inerti Vedi quantità cls soletta				
	" " 1 * 3,22		3,220		
	Totale	mc	3,220	4,37	14,07
1033 NP.10	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento del ... della qualità degli inerti e controllo della fessurazione				
	PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H)				
	Sovraprezzo per ottimizzazione qualità inerti Vedi quantità cls soletta				
	" " 1 * 9,296		9,296		
	Totale	mc	9,296	4,37	40,62



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO H)

042 - Impermeabilizzazione impalcato

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1035 NP.03	Trattamento protettivo ed impermeabilizzazione dei cordoli dei viadotti, dei ponti, dei cavalcavia, dei muri di sostegno . PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H) . Impermeabilizzazione cordoli impalcato Lato new jersey " " 2 * (0,60+13,00+0,60) * 1 Risolto " " 1 * (0,60+13,00+0,60) * 0,15 . Totale parziale		28,400 2,130 30,530		
	Quantità da PD " " 1 * 50,44 PD ricomputato " " -2 * 14,20 * 1 " " -1 * 14,20 * 0,15 . Totale	mq	50,440 -28,400 -2,130 50,440	24,05	1.213,08
1036 NP.41	CAPPA IN ASFALTO SINTETICO DELLO SPESSORE FINITO DI MM 10 . PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H) . Impermeabilizzazione soletta impalcato " " 1 * (0,60+13,00+0,60) * 9,25 Risvolti laterali " " 1 * (0,60+13,00+0,60) * 0,15 . Totale parziale		131,350 2,130 133,480		
	Quantità da PD " " 1 * 338,67 PD ricomputato " " -1 * 14,20 * 11,75 " " -1 * 14,20 * 0,15 . Totale	mq	338,670 -166,850 -2,130 303,170	6,36	1.928,16
	Totale 042 - Impermeabilizzazione impalcato Euro				3.141,24



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO H)

045 - Smaltimento Acque impalcato

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1038 624	Fornitura e posa di manufatti in ferro lavorato  CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU TORRENTE RECCHIO RAMO H Canaletto di scarico ( incidenza 20 Kg/ml ) (14,00+0,3+0,3) * 20				
	Totale	kg	292,000 292,000	2,04	595,68
1039 8001	Zincatura eseguita a caldo  CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU TORRENTE RECCHIO RAMO H Canaletto di scarico ( incidenza 20 Kg/ml ) 14,60 * 20				
	Totale	kg	292,000 292,000	0,93	271,56
1040 NP.09	Rivestimento protettivo dei bocchettoni di scarico dei viadotti e ponti in calcestruzzo . PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H) . Rivestimento prtotettivo bocchettoni di scarico " " 2 .				
	Totale	cad	2,000 2,000	17,49	34,98
	Totale 045 - Smaltimento Acque impalcato Euro				902,22



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO H)

119 - Opere Minori

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1045 325.b	Calcestruzzo per opere di fondazione, classe 15 MPa, escluso casseforme . PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H) Muretto di raccordo duna idraulica Spalla A Magrone . Muro " 1 * (0,10+10,00+0,10) * (0,10+1,20+0,10) * 0,10 . Totale	mc	1,428 <hr/> 1,428	77,24	110,30
1046 325.b	Calcestruzzo per opere di fondazione, classe 15 MPa, escluso casseforme . PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H) Muretto di raccordo duna idraulica Spalla B Magrone . Muro " 1 * (0,10+11,00+0,10) * (0,10+1,20+0,10) * 0,10 . Totale	mc	1,568 <hr/> 1,568	77,24	121,11
1047 327.f	Calcestruzzo per opere in elevazione, classe 40 MPa, , escluse casseforme . PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H) Muretto di raccordo duna idraulica Spalla A Cis fondazione articolo in sostituzione . Muro " 1 * 10 * 1,20 * 0,30 . Totale	mc	3,600 <hr/> 3,600	101,85	366,66
1048 327.f	Calcestruzzo per opere in elevazione, classe 40 MPa, , escluse casseforme . PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H) Muretto di raccordo duna idraulica Spalla A Cis elevazione . Muro " 1 * 10 * 0,25 * 1,50 . Totale	mc	3,750 <hr/> 3,750	101,85	381,94
1049 327.f	Calcestruzzo per opere in elevazione, classe 40 MPa, , escluse casseforme . PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H) Muretto di raccordo duna idraulica Spalla B Cis fondazione articolo in sostituzione . Muro " 1 * 11,00 * 1,20 * 0,30		3,960		



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO H)

119 - Opere Minori

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Totale	mc	3,960	101,85	403,33
1050 327.f	Calcestruzzo per opere in elevazione, classe 40 MPa , escluse casseforme				
	PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H) Muretto di raccordo duna idraulica Spalla B Cis elevazione				
	Muro				
	" 1 * 11,00 * 0,25 * 1,50		4,125		
	Totale	mc	4,125	101,85	420,13
1051 329.d	Acciaio in barre ad aderenza migliorata per c.a. tipo Fe B 44 k controllato.				
	PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H) Muretto di raccordo duna idraulica Spalla A Armatura fondazione				
	Muro				
	pos. 1 - 1 Ø 14/20				
	" (51+51) * 1,42 * 1,208		174,967		
	pos. 2 - 1 Ø 14/20				
	" (51+51) * 1,25 * 1,208		154,020		
	ripartitori - 1 Ø 10/20				
	" 12 * 10 * 0,617		74,040		
	Totale	kg	403,027	0,84	338,54
1052 329.d	Acciaio in barre ad aderenza migliorata per c.a. tipo Fe B 44 k controllato.				
	PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H) Muretto di raccordo duna idraulica Spalla A Armatura elevazione				
	Muro				
	pos 3 - 1+1 Ø 14/20				
	" (51+51) * 1,55 * 1,208		190,985		
	pos 4 - 1 Ø 10/40x40				
	" (3*25) * 0,40 * 0,617		18,510		
	ripartitori - 1 Ø 10/20				
	" (7+7) * 10 * 0,617		86,380		
	Totale	kg	295,875	0,84	248,54
1053 329.d	Acciaio in barre ad aderenza migliorata per c.a. tipo Fe B 44 k controllato.				
	PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H) Muretto di raccordo duna idraulica Spalla B Armatura fondazione				
	Muro				
	pos. 1 - 1+1 Ø 14/20				
	" (56+56) * 1,42 * 1,208		192,120		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO H)

119 - Opere Minori

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO	
1054 329.d	pos. 2 - 1+1 Ø 14/20					
	" (56+56) * 1,25 * 1,208		169,120			
	ripartitori - 1+1 Ø 10/20					
	" (6+6) * 11,00 * 0,617		81,444			
	Totale	kg	442,684	0,84	371,85	
1055 334	Acciaio in barre ad aderenza migliorata per c.a. tipo Fe B 44 k controllato.					
	PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H)					
	Muretto di raccordo duna idraulica Spalla B					
	Armatura elevazione					
	Muro					
	pos 3 - 1+1 Ø 14/20					
	" (56+56) * 1,55 * 1,208		209,709			
	pos 4 - 1 Ø 10/40x40					
	" (3*27) * 0,40 * 0,617		19,991			
	ripartitori - 1+1 Ø 10/20					
" (7+7) * 11,00 * 0,617		95,018				
	Totale	kg	324,718	0,84	272,76	
1056 334	Casseforme piane orizzontali o verticali per conglomerati cementizi					
	PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H)					
	Muretto di raccordo duna idraulica Spalla A					
	Casseri fondazione					
	Muro					
	" 2 * 10 * 0,30		6,000			
	" 1 * 1,20 * 0,30		0,360			
	" 1 * 1,31 * 0,30		0,393			
		Totale	mq	6,753	20,77	140,26
	1057 334	Casseforme piane orizzontali o verticali per conglomerati cementizi				
PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H)						
Muretto di raccordo duna idraulica Spalla A						
Casseri elevazione						
Muro						
" 2 * 10 * 1,50			30,000			
" 2 * 0,25 * 1,50			0,750			
		Totale	mq	30,750	20,77	638,68

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO H)

119 - Opere Minori

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1058 334	" 2 * 11,00 * 0,30		6,600		
	" 1 * 1,20 * 0,30		0,360		
	" 1 * 1,29 * 0,30		0,387		
	.				
	Totale	mq	7,347	20,77	152,60
1059 NP.08	Casseforme piane orizzontali o verticali per conglomerati cementizi				
	.				
	PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H) Muretto di raccordo duna idraulica Spalla B Casseri elevazione				
	.				
	Muro				
" 2 * 11,00 * 1,50		33,000			
" 2 * 0,25 * 1,50		0,750			
.					
Totale	mq	33,750	20,77	700,99	
1060 NP.08	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento della classe di esposizione				
	.				
	PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H) Muretto di raccordo duna idraulica Spalla A Sovraprezzo calcestruzzo				
	.				
	Vedi articolo calcestruzzo in fondazione				
" 1 * 3,60		3,600			
Vedi articolo calcestruzzo in elevazione					
" 1 * 3,75		3,750			
.					
Totale	mc	7,350	4,37	32,12	
1061 NP.10	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento della classe di esposizione				
	.				
	PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H) Muretto di raccordo duna idraulica Spalla B Sovraprezzo calcestruzzo				
	.				
	Vedi articolo calcestruzzo in fondazione				
" 1 * 3,96		3,960			
Vedi articolo calcestruzzo in elevazione					
" 1 * 4,125		4,125			
.					
Totale	mc	8,085	4,37	35,33	
1061 NP.10	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento del ... della qualità degli inerti e controllo della fessurazione				
	.				
	PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H) Muretto di raccordo duna idraulica Spalla A Sovraprezzo calcestruzzo				
	.				
	Vedi articolo calcestruzzo in fondazione				
" 1 * 3,60		3,600			
Vedi articolo calcestruzzo in elevazione					
" 1 * 3,75		3,750			
.					

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****06-PV - PONTI E VIADOTTI**

06-PV.05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO H)

119 - Opere Minori

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Totale	mc	7,350	4,37	32,12
1062 NP.10	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento del ... della qualità degli inerti e controllo della fessurazione . PV 05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (ramo H) Muretto di raccordo duna idraulica Spalla B Sovraprezzo calcestruzzo . Vedi articolo calcestruzzo in elevazione " " 1 * 4,125 Vedi articolo calcestruzzo in fondazione " " 1 * 3,96 .		4,125		
			3,960		
	Totale	mc	8,085	4,37	35,33
	Totale 119 - Opere Minori Euro				4.920,82
	Totale 06-PV.05 - ALLARGAMENTO PONTE A1 SUL TORRENTE RECCHIO (RAMO H) Euro				263.307,46
	<b>Totale 06-PV - PONTI E VIADOTTI Euro</b>				<b>11.833.696,57</b>

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

023 - Binder

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1063 511.b	Strato di collegamento (binder modificato) in conglomerato bituminoso				
	.				
	CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F)				
	Binder sp. 5 cm				
	.				
	Impalcato CA01a				
	" 1 * (0,57+135,00+0,57) * 11,20 * 0,05		76,238		
	Impalcato CA01b				
	" 1 * (0,57+135,00+0,57) * 11,20 * 0,05		76,238		
	.				
	Paraghiaia				
	" 4 * 1,30 * 11,20 * 0,05		2,912		
	.				
	Totale	mc	155,388	134,74	20.936,98
	Totale 023 - Binder Euro				20.936,98

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

024 - Usura

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1064 513	Tappeto d'usura drenante spessore cm 4 . CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F) Usura sp. 4 cm . Impalcato CA01a " " 1 * (0,57+135,00+0,57) * 11,20 Impalcato CA01b " " 1 * (0,57+135,00+0,57) * 11,20 . Paraghiaia " " 4 * 1,30 * 11,20 . Totale	mq	1.524,768 1.524,768 58,240 3.107,776	6,97	21.661,20
1065 NP.12	Membrana impermeabile S.A.M.I. . CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F) Membrana sotto usura . Impalcato CA01a " " 1 * (0,57+135,00+0,57) * 11,20 Impalcato CA01b " " 1 * (0,57+135,00+0,57) * 11,20 . Paraghiaia " " 4 * 1,30 * 11,20 . Totale	mq	1.524,768 1.524,768 58,240 3.107,776	1,20	3.729,33
	Totale 024 - Usura Euro				25.390,53

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

025 - Scavi e demolizioni

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1066 201	Scavo di sbancamento in materie di qualsiasi natura trasporto fino a km 5 . CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F) . Scotico 30 cm Spalla A " 1 * 28,80 * 36 * 0,30 " 2 * 12 * 36 * 0,30 Pila 1 " 1 * 304,30 * 0,30 Pila 2 " 1 * (14,50+0,50) * (0,50+7,90+0,50) * 0,30 " 1 * (0,50+14,50) * (0,50+7,90+0,50) * 0,30 Spalla B " 1 * (0,50+27,80+0,50) * 36 * 0,30 " 2 * 11,30 * 36 * 0,30 . Totale	mc	311,040 259,200 91,290 40,050 40,050 311,040 244,080 1.296,750	1,86	2.411,96
1067 201	Scavo di sbancamento in materie di qualsiasi natura trasporto fino a km 5 . CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F) . Rimozione rilevato prima fase fino quota intradosso magrone Spalla A " 1 * (1,70+27,80+1,70) * 20 " 2 * 2,25 * ((20,00+0,00)/2) Spalla B " 1 * (1,70+27,80+1,70) * 20 " 2 * 2,25 * ((20,00+0,00)/2) . Totale	mc	624,000 45,000 624,000 45,000 1.338,000	1,86	2.488,68
1068 204.a	Fornitura in cantiere di materiali per la formazione di rilevati provenienti da cave di prestito . CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F) . Rilevato in prima fase fino a QTP + 1.50 Spalla A " 1 * (0,50+27,80+0,50) * 195 " 2 * 12 * ((195,00+0,00)/2) . Spalla B " 1 * (0,50+27,80+0,50) * 181 " 2 * 11,30 * ((181,00+0,00)/2) . Rilevato in seconda fase Tratto troncoconico attorno alla spalla: ai lati e sotto implacato Spalla A " 1 * ((303,00+0,00)/2) * 6,80 Spalla B " 1 * ((303,00+0,00)/2) * 6,80 . Totale	mc	5.616,000 2.340,000 5.212,800 2.045,300 1.030,200 1.030,200 10.274,500		





**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

025 - Scavi e demolizioni

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	.				
	Scavo di fondazione				
	Pila 1A-1B				
	" 1 * 144,75 * 0,90		130,275		
	tra palancole				
	" 1 * 75 * 1,30		97,500		
	" 22 * ((0,86+0,34)/2) * 0,45 * 1,30		7,722		
	Totale parziale	mc	235,497		
	Pila 2A				
	tra palancole				
	" 1 * 14,05 * 7,55 * 4,80		509,172		
	" 37,00 * ((0,86+0,34)/2) * 0,45 * 4,80		47,952		
	Pila 2B				
	tra palancole				
	" 1 * 14,05 * 7,55 * 5,10		540,995		
	" 37,00 * ((0,86+0,34)/2) * 0,45 * 5,10		50,949		
	.				
	Totale	mc	1.384,565	4,37	6.050,55
1072 302	Sovraprezzo agli scavi di fondazione per profondità superiori a m 2,00				
	.				
	CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F)				
	Scavo				
	.				
	Scavo di fondazione - sovrapprezzo				
	Pila 2A				
	tra palancole				
	" 1 * 14,05 * 7,55 * 2,80		297,017		
	" 37,00 * ((0,86+0,34)/2) * 0,45 * 2,80		27,972		
	Pila 2B				
	tra palancole				
	" 1 * 14,05 * 7,55 * 3,10		328,840		
	" 37,00 * ((0,86+0,34)/2) * 0,45 * 3,10		30,969		
	.				
	Totale	mc	684,798	1,44	986,11
1073 302	Sovraprezzo agli scavi di fondazione per profondità superiori a m 2,00				
	.				
	CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F)				
	Scavo				
	.				
	Scavo di fondazione - sovrapprezzo				
	Pila 2A				
	tra palancole				
	" 1 * 14,05 * 7,55 * 0,80		84,862		
	" 37,00 * ((0,86+0,34)/2) * 0,45 * 0,80		7,992		
	Pila 2B				
	tra palancole				
	" 1 * 14,05 * 7,55 * 1,10		116,685		
	" 37,00 * ((0,86+0,34)/2) * 0,45 * 1,10		10,989		
	.				
	Totale	mc	220,528	1,44	317,56
	Totale 025 - Scavi e demolizioni Euro				201.049,22

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

026 - Palancole

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1074 319	Fornitura in opera di profilati in acciaio NP IPE per paratie . CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F) Opere di sostegno . Travi di contrasto e puntoni HEB360 - 142.00 kg/ml Pila P2 Travi " 1,00 * 4 * 142,00 " 1,00 * 6,75 * 142,00 " 1,00 * 4 * 142,00 Puntoni " 1,00 * 3,22 * 142,00 " 1,00 * 3,41 * 142,00 Piatti di irrigidimento sp. 20 mm " 4 * 0,315 * 0,144 * 157,00 " 4 * 0,315 * 0,144 * 157,00 " 4 * 0,315 * 0,144 * 157,00 " 4 * 0,315 * 0,144 * 157,00 . Totale	kg	568,000 958,500 568,000 457,240 484,220 28,486 28,486 28,486 28,486 3.149,904	1,14	3.590,89
1075 NP.43	Noleggio di palancole metalliche Tipo Larssen - Palancole Tipo PU28 del peso di 170 Kg/mq . CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F) Opere di sostegno . Palancole tip PU28 - si considera un noleggio per 15 settimane Spalla SA " 15,00 * 14,40 * 12 Spalla SB " 15,00 * 21,60 * 12 Pila P1a/b " 15,00 * 45,60 * 12 Pila P2a/b " 15,00 * 49,60 * 12,00 . Totale	mq*sett	2.592,000 3.888,000 8.208,000 8.928,000 23.616,000	1,19	28.103,04
1076 NP.44	Infissione ed estrazione di palancole metalliche tipo Larssen - Infissione palancole Tipo PU28, del Peso di 170 Kg/mq - INFISSIONE . CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F) Opere di sostegno . Palancole tip PU28 - infissione Spalla SA " 1 * 14,40 * 12 Spalla SB " 1 * 21,60 * 12 Pila P1a/b " 1 * 45,60 * 12 Pila P2a/b " 1 * 49,60 * 12,00 . Totale	mq*sett	172,800 259,200 547,200 595,200		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

026 - Palancole

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Totale	mq	1.574,400	19,68	30.984,19
1077 NP.45	Infissione ed estrazione di palancole metalliche tipo Larssen - Infissione palancole Tipo PU28, del Peso di 170 Kg/mq - ESTRAZIONE . CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F) Opere di sostegno . Palancole tip PU28 - estrazione Spalla SA " " 1 * 14,40 * 12 Spalla SB " " 1 * 21,60 * 12 Pila P1a/b " " 1 * 45,60 * 12 Pila P2a/b " " 1 * 49,60 * 12,00 .		172,800 259,200 547,200 595,200		
	Totale	mq	1.574,400	7,86	12.374,78
	Totale 026 - Palancole Euro				75.052,90

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

027 - Pali

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1078 308.c	Pali trivellati di grande diametro Ø = mm 1 200 . CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F) Sottofondazioni . Pali Ø 1200 Pila P1a " " 8 * 18 Pila P1b " " 8,00 * 18 Pila P2a " " 8,00 * 18 Pila P2b " " 8,00 * 18 . Totale	m	144,000 144,000 144,000 144,000 576,000	147,07	84.712,32
1079 308.d	Pali trivellati di grande diametro Ø = mm 1 500 . CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F) Sottofondazioni . Pali Ø 1500 Spalla SA " " 14,00 * 20,00 Spalla SB " " 14,00 * 20,00 . Totale	m	280,000 280,000 560,000	228,61	128.021,60
1080 329.d	Acciaio in barre ad aderenza migliorata per c.a. tipo Fe B 44 k controllato. . CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F) Sottofondazioni . Armatura pali spalle Calcolo singolo palo Pos 1 - 28 Ø 26 " " 28,00 * 12 * 4,17 Pos 2 - 28 Ø 26 " " 28,00 * 9 * 4,17 Pos 3 - 28 Ø 20 " " 28,00 * 6 * 2,470 Pos 4 - 28 Ø 20 " " 28,00 * 10,45 * 2,470 Pos 6 - Ø 12/15 " " 1 * 298,45 * 0,888 Pos 7 - 6 Ø 26 " " 6 * 4,40 * 4,168 Pos 8 - Ø 12/15 " " 1 * 163,68 * 0,888 Pos 9 - 5 Ø 26 " " 5 * 4,50 * 4,168 .		1.401,120 1.050,840 414,960 722,722 265,024 110,035 145,348 93,780		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

027 - Pali

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Totale parziale	kg	4.203,829		
	A detrarre calcolo singolo palo spalle				
"	" -1 * 4203,829		-4.203,829		
	Totale parziale	kg	-4.203,829		
	Totale pali				
	Spalla A				
"	" 14,00 * 4203,829		58.853,606		
	Spalla B				
"	" 14,00 * 4203,829		58.853,606		
	.				
	Totale parziale	kg	117.707,212		
	.				
	Armatura pali pile				
	Calcolo singolo palo				
	Pos 1 - 15 Ø 20				
"	" 15 * 12 * 2,47		444,600		
	Pos 2 - 15 Ø 20				
"	" 15 * 8 * 2,47		296,400		
	Pos 3 - Ø 10/25				
"	" 1 * 242,23 * 0,617		149,456		
	Pos 4 - 9 Ø 20				
"	" 10 * 3,43 * 2,470		84,721		
	.				
	Totale parziale	kg	975,177		
	A detrarre calcolo singolo palo				
"	" -1 * 975,177		-975,177		
	Calcolo totale pali				
	Pila P1a				
"	" 8 * 975,177		7.801,416		
	Pila P1b				
"	" 8,00 * 975,177		7.801,416		
	Pila P2a				
"	" 8,00 * 975,177		7.801,416		
	Pila P2b				
"	" 8,00 * 975,177		7.801,416		
	Totale generale	kg	148.912,876		
	Totale	kg	148.912,876	0,84	125.086,82
	Totale 027 - Pali Euro				337.820,74



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

032 - Fondazioni spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 31,00 * 12,00 * 4,170		1.551,240		
	Pos.6 - 1 Ø 26/20				
	" " 31,00 * 12,00 * 4,170		1.551,240		
	Pos.7 - 1 Ø 26/20				
	" " 31,00 * 9,30 * 4,170		1.202,211		
	Pos.8 - 1+1 Ø 26/20				
	" " 28,00 * 4,90 * 4,170		572,124		
	Pos.9 - 1 Ø 26/20				
	" " 14,00 * 9,00 * 4,170		525,420		
	Pos.10 - 1 Ø 16/60				
	" " 10,00 * 6,00 * 1,580		94,800		
	Pos.11 - 1 Ø 16/60				
	" " 10,00 * 12,00 * 1,580		189,600		
	Pos.12 - 1 Ø 16/60				
	" " 10,00 * 11,30 * 1,580		178,540		
	Pos.13 - 1 Ø 20/20				
	" " 31,00 * 8,70 * 2,470		666,159		
	Pos.14 - 1 Ø 20/20				
	" " 31,00 * 12,00 * 2,470		918,840		
	Pos.15 - 1 Ø 20/20				
	" " 31,00 * 12,00 * 2,470		918,840		
	Pos.16 - 5+5 Ø 16				
	" " (5+5) * 12,00 * 1,580		189,600		
	Pos.17 - 5+5 Ø 16				
	" " (5+5) * 6,00 * 1,580		94,800		
	Pos.18 - 5+5 Ø 16				
	" " (5+5) * 10,90 * 1,580		172,220		
	Pos.19 - 5+5 Ø 16				
	" " (5+5) * 7,70 * 1,580		121,660		
	Pos.25 - 1 Ø 20/120x120				
	" " 115,00 * 4,50 * 2,470		1.278,225		
	Armatura di ripresa getto				
	Pos.20 - 1 Ø 20/10				
	" " 252 * 3,25 * 2,470		2.022,930		
	Pos.21 - 1 Ø 20/20				
	" " 142 * 2,80 * 2,466		980,482		
	Pos.22 - 1 Ø 20/20				
	" " 32 * 5 * 2,466		394,560		
	Pos.23 - Ø 16/20				
	" " 108 * 2,80 * 1,578		477,187		
	Pos.24 - Ø 16/40				
	" " 36 * 2,80 * 1,578		159,062		
	.				
	Totale parziale	kg	24.645,106		
	Spalla B				
	" " 1 * 26645,106		26.645,106		
	Totale	kg	51.290,212	0,84	43.083,78
1084 334	Casseforme piane orizzontali o verticali per conglomerati cementizi				
	.				
	CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F)				
	Fondazione spalle				
	.				
	Casseri				
	Spalla A				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

032 - Fondazioni spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Asse C				
	" " 2,00 * 13,70 * 1,80		49,320		
	" " 2,00 * 6,20 * 1,80		22,320		
	Asse F				
	" " 2,00 * 13,70 * 1,80		49,320		
	" " 2,00 * 6,20 * 1,80		22,320		
	Spalla B				
	Asse C				
	" " 2,00 * 13,70 * 1,80		49,320		
	" " 1 * 6,20 * 1,80		11,160		
	Asse F				
	" " 2,00 * 13,70 * 1,80		49,320		
	" " 1,00 * 6,20 * 1,80		11,160		
	.				
	Totale	mq	264,240	20,77	5.488,26
1085 NP.10	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento del ... della qualità degli inerti e controllo della fessurazione				
	.				
	CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F)				
	Fondazione spalle				
	.				
	Sovraprezzo per ottimizzazione qualità inerti				
	Vedi quantità cls				
	" " 1 * 611,568		611,568		
	.				
	Totale	mc	611,568	4,37	2.672,55
	Totale 032 - Fondazioni spalle Euro				111.899,47





**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

033 - Fondazioni pile

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 28,00 * 8,95 * 4,170		1.045,002		
Pos.8 - 1 Ø 16/60					
" " 7,00 * 12,00 * 1,580			132,720		
Pos.9 - 1 Ø 16/60					
" " 7,00 * 2,10 * 1,580			23,226		
Pos.10 - 1 Ø 20/20					
" " 28,00 * 12,00 * 2,470			829,920		
Pos.11 - 1 Ø 20/20					
" " 28,00 * 5,85 * 2,470			404,586		
Pos.12 - 5+5 Ø 16					
" " (5+5) * 6,00 * 1,580			94,800		
Pos.13 - 5+5 Ø 16					
" " (5+5) * 7,50 * 1,580			118,500		
Pos.14 - 5+5 Ø 16					
" " (5+5) * 7,10 * 1,580			112,180		
Pos.17 - 1 Ø 20/120x120					
" " 40,00 * 5,30 * 2,470			523,640		
Ferri di ripresa di getto					
Pos.15 - 110 Ø 24					
" " 110,00 * 3,85 * 3,55			1.503,425		
Pos.16 - 1 Ø 16/60					
" " 9,00 * 3,25 * 1,580			46,215		
.					
	Totale parziale	kg	13.195,778		
.					
Pila 1B					
Pos.1 - 1 Ø 26/20					
" " 64,00 * 8,06 * 4,170			2.151,053		
Pos.2 - 1 Ø 16/60					
" " 20,00 * 6,06 * 1,580			191,496		
Pos.3 - 1 Ø 20/20					
" " 64,00 * 9,56 * 2,470			1.511,245		
Pos.4 - 1 Ø 26/10					
" " 55,00 * 12,00 * 4,170			2.752,200		
Pos.5 - 1 Ø 26/10					
" " 55,00 * 4,60 * 4,170			1.055,010		
Pos.6 - 1 Ø 26/20					
" " 28,00 * 6,00 * 4,170			700,560		
Pos.7 - 1 Ø 26/20					
" " 28,00 * 8,95 * 4,170			1.045,002		
Pos.8 - 1 Ø 16/60					
" " 7,00 * 12,00 * 1,580			132,720		
Pos.9 - 1 Ø 16/60					
" " 7,00 * 2,10 * 1,580			23,226		
Pos.10 - 1 Ø 20/20					
" " 28,00 * 12,00 * 2,470			829,920		
Pos.11 - 1 Ø 20/20					
" " 28,00 * 5,85 * 2,470			404,586		
Pos.12 - 5+5 Ø 16					
" " (5+5) * 6,00 * 1,580			94,800		
Pos.13 - 5+5 Ø 16					
" " (5+5) * 7,50 * 1,580			118,500		
Pos.14 - 5+5 Ø 16					
" " (5+5) * 7,10 * 1,580			112,180		
Pos.17 - 1 Ø 20/120x120					

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

033 - Fondazioni pile

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 40,00 * 5,30 * 2,470		523,640		
	Ferri di ripresa di getto				
	Pos.15 - 110 Ø 24				
	" " 110,00 * 3,85 * 3,55		1.503,425		
	Pos.16 - 1 Ø 16/60				
	" " 9,00 * 3,25 * 1,580		46,215		
	.				
	Totale parziale	kg	13.195,778		
	.				
	Pila 2A				
	Pos.1 - 1 Ø 26/20				
	" " 64,00 * 8,06 * 4,170		2.151,053		
	Pos.2 - 1 Ø 16/60				
	" " 20,00 * 6,06 * 1,580		191,496		
	Pos.3 - 1 Ø 20/20				
	" " 64,00 * 9,56 * 2,470		1.511,245		
	Pos.4 - 1 Ø 26/10				
	" " 55,00 * 12,00 * 4,170		2.752,200		
	Pos.5 - 1 Ø 26/10				
	" " 55,00 * 4,60 * 4,170		1.055,010		
	Pos.6 - 1 Ø 26/20				
	" " 28,00 * 6,00 * 4,170		700,560		
	Pos.7 - 1 Ø 26/20				
	" " 28,00 * 8,95 * 4,170		1.045,002		
	Pos.8 - 1 Ø 16/60				
	" " 7,00 * 12,00 * 1,580		132,720		
	Pos.9 - 1 Ø 16/60				
	" " 7,00 * 2,10 * 1,580		23,226		
	Pos.10 - 1 Ø 20/20				
	" " 28,00 * 12,00 * 2,470		829,920		
	Pos.11 - 1 Ø 20/20				
	" " 28,00 * 5,85 * 2,470		404,586		
	Pos.12 - 5+5 Ø 16				
	" " (5+5) * 6,00 * 1,580		94,800		
	Pos.13 - 5+5 Ø 16				
	" " (5+5) * 7,50 * 1,580		118,500		
	Pos.14 - 5+5 Ø 16				
	" " (5+5) * 7,10 * 1,580		112,180		
	Pos.17 - 1 Ø 20/120x120				
	" " 40,00 * 5,30 * 2,470		523,640		
	Ferri di ripresa di getto				
	Pos.15 - 110 Ø 24				
	" " 110,00 * 3,85 * 3,55		1.503,425		
	Pos.16 - 1 Ø 16/60				
	" " 9,00 * 3,25 * 1,580		46,215		
	.				
	Totale parziale	kg	13.195,778		
	.				
	Pila 2B				
	Pos.1 - 1 Ø 26/20				
	" " 64,00 * 8,06 * 4,170		2.151,053		
	Pos.2 - 1 Ø 16/60				
	" " 20,00 * 6,06 * 1,580		191,496		
	Pos.3 - 1 Ø 20/20				
	" " 64,00 * 9,56 * 2,470		1.511,245		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

033 - Fondazioni pile

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Pos.4 - 1 Ø 26/10				
	" " 55,00 * 12,00 * 4,170		2.752,200		
	Pos.5 - 1 Ø 26/10				
	" " 55,00 * 4,60 * 4,170		1.055,010		
	Pos.6 - 1 Ø 26/20				
	" " 28,00 * 6,00 * 4,170		700,560		
	Pos.7 - 1 Ø 26/20				
	" " 28,00 * 8,95 * 4,170		1.045,002		
	Pos.8 - 1 Ø 16/60				
	" " 7,00 * 12,00 * 1,580		132,720		
	Pos.9 - 1 Ø 16/60				
	" " 7,00 * 2,10 * 1,580		23,226		
	Pos.10 - 1 Ø 20/20				
	" " 28,00 * 12,00 * 2,470		829,920		
	Pos.11 - 1 Ø 20/20				
	" " 28,00 * 5,85 * 2,470		404,586		
	Pos.12 - 5+5 Ø 16				
	" " (5+5) * 6,00 * 1,580		94,800		
	Pos.13 - 5+5 Ø 16				
	" " (5+5) * 7,50 * 1,580		118,500		
	Pos.14 - 5+5 Ø 16				
	" " (5+5) * 7,10 * 1,580		112,180		
	Pos.17 - 1 Ø 20/120x120				
	" " 40,00 * 5,30 * 2,470		523,640		
	Ferri di ripresa di getto				
	Pos.15 - 110 Ø 24				
	" " 110,00 * 3,85 * 3,55		1.503,425		
	Pos.16 - 1 Ø 16/60				
	" " 9,00 * 3,25 * 1,580		46,215		
	.				
	Totale parziale	kg	13.195,778		
	.				
	Totale	kg	52.783,112	0,84	44.337,81
1089	Casseforme piane orizzontali o verticali per conglomerati cementizi				
334	.				
	CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F)				
	Fondazione pile				
	.				
	Casseri				
	Pila 1A				
	" " 2,00 * 12,80 * 2,20		56,320		
	" " 2,00 * 5,60 * 2,20		24,640		
	Pila 1B				
	" " 2,00 * 12,80 * 2,20		56,320		
	" " 2,00 * 5,60 * 2,20		24,640		
	Pila 2A				
	" " 2,00 * 12,80 * 2,20		56,320		
	" " 2,00 * 5,60 * 2,20		24,640		
	Pila 2B				
	" " 2,00 * 12,80 * 2,20		56,320		
	" " 2,00 * 5,60 * 2,20		24,640		
	.				
	Magrone				
	Pila 1A				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

033 - Fondazioni pile

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" 2 * (0,20+12,80+0,20) * 0,20		5,280		
	" 2 * (0,20+5,60+0,20) * 0,20		2,400		
	Pila 1B				
	" 2 * (0,20+12,80+0,20) * 0,20		5,280		
	" 2 * (0,20+5,60+0,20) * 0,20		2,400		
	Pila 2A				
	" 2 * (0,20+12,80+0,20) * 0,20		5,280		
	" 2 * (0,20+5,60+0,20) * 0,20		2,400		
	Pila 2B				
	" 2 * (0,20+12,80+0,20) * 0,20		5,280		
	" 2 * (0,20+12,80+0,20) * (0,20+5,60+0,20) * 0,20		31,680		
	.				
	Totale	mq	383,840	20,77	7.972,36
1090 NP.10	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento del ... della qualità degli inerti e controllo della fessurazione				
	.				
	CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F)				
	Fondazione pile				
	.				
	Sovraprezzo per ottimizzazione qualità inerti				
	Vedi quantità cls				
	" 1 * 630,784		630,784		
	.				
	Totale	mc	630,784	4,37	2.756,53
	Totale 033 - Fondazioni pile Euro				116.674,42



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Cordolo muro paraghiaia				
	" " 1 * 11,45 * 0,35 * 0,35		1,403		
	Appoggio soletta flottante				
	" " 1 * 11,45 * 0,25 * 0,25		0,716		
	Muro d'ala				
	" " 1 * 4,00 * 0,63 * 4,83		12,172		
	muro in asse tracciamento				
	" " 1 * 1,165 * 0,95 * 5,33		5,899		
	Spalla B				
	Asse C				
	Base di appoggio baggioli				
	" " 1 * 7,70 * 1,70 * 1,82		23,824		
	muretti di protezione baggioli				
	in sx				
	" " 1 * 1,70 * 0,30 * 1,00		0,510		
	in dx				
	" " 1 * 1,70 * 0,30 * 1,00		0,510		
	Muro paraghiaia				
	" " 1 * 11,45 * 0,60 * ((5,12+5,48)/2)		36,411		
	Cordolo muro paraghiaia				
	" " 1 * 11,45 * 0,35 * 0,35		1,403		
	Appoggio soletta flottante				
	" " 1 * 11,45 * 0,25 * 0,25		0,716		
	Muro d'ala				
	" " 1 * 4,00 * 0,63 * 5,48		13,810		
	muro in asse tracciamento				
	" " 1 * 1,165 * 0,95 * 5,26		5,822		
	Asse F				
	Base di appoggio baggioli				
	" " 1 * 7,70 * 1,70 * 1,50		19,635		
	muretti di protezione baggioli				
	in sx				
	" " 1 * 1,70 * 0,30 * 1,00		0,510		
	in dx				
	" " 1 * 1,70 * 0,30 * 1,00		0,510		
	Muro paraghiaia				
	" " 1 * 11,45 * 0,60 * ((4,81+5,17)/2)		34,281		
	Cordolo muro paraghiaia				
	" " 1 * 11,45 * 0,35 * 0,35		1,403		
	Appoggio soletta flottante				
	" " 1 * 11,45 * 0,25 * 0,25		0,716		
	Muro d'ala				
	" " 1 * 4,00 * 0,63 * 4,81		12,121		
	muro in asse tracciamento				
	" " 1 * 1,165 * 0,95 * 5,31		5,877		
	.				
	Totale	mc	315,583	101,85	32.142,13
1093 327.g	Calcestruzzo per opere in elevazione, classe 45 MPa, escluse casseforme				
	.				
	CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F)				
	Elevazione spalle				
	.				
	Calcestruzzo baggioli				
	Spalla A				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Asse C				
	baggioli				
	" " 1 * 0,65 * 0,65 * 0,31		0,131		
	" " 1 * 0,65 * 0,65 * 0,20		0,085		
	ritegni				
	" " 1 * 0,50 * 0,50 * 0,45		0,113		
	" " 1 * 0,50 * 0,50 * 0,45		0,113		
	Asse F				
	baggioli				
	" " 1 * 0,65 * 0,65 * 0,35		0,148		
	" " 1 * 0,65 * 0,65 * 0,20		0,085		
	ritegni				
	" " 1 * 0,50 * 0,50 * 0,45		0,113		
	" " 1 * 0,50 * 0,50 * 0,45		0,113		
	Spalla B				
	Asse C				
	baggioli				
	" " 1 * 0,65 * 0,65 * 0,35		0,148		
	" " 1 * 0,65 * 0,65 * 0,20		0,085		
	ritegni				
	" " 1 * 0,50 * 0,50 * 0,45		0,113		
	" " 1 * 0,50 * 0,50 * 0,45		0,113		
	Asse F				
	baggioli				
	" " 1 * 0,65 * 0,65 * 0,35		0,148		
	" " 1 * 0,65 * 0,65 * 0,20		0,085		
	ritegni				
	" " 1 * 0,50 * 0,50 * 0,45		0,113		
	" " 1 * 0,50 * 0,50 * 0,45		0,113		
	.				
	Totale	mc	1,819	120,91	219,94
1094 329.d	Acciaio in barre ad aderenza migliorata per c.a. tipo Fe B 44 k controllato.				
	.				
	CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F)				
	Elevazione spalle				
	.				
	Acciaio				
	Spalla A				
	Asse C				
	Pos.1 - 1 Ø 20/20				
	" " 38,00 * 4,40 * 2,470		412,984		
	Pos.2 - 1 Ø 16/40				
	" " 18,00 * 1,95 * 1,580		55,458		
	Pos.3 - 2x1 Ø 10/10 zincato				
	" " 8,00 * 1,35 * 0,617		6,664		
	Pos.4 - 1 Ø 14/40x40				
	" " 54,00 * 2,50 * 1,210		163,350		
	Pos.5 - 1 Ø 16/20				
	" " 38,00 * 1,60 * 1,580		96,064		
	Pos.6 - 1 Ø 16/20				
	" " 38,00 * 3,30 * 1,580		198,132		
	Pos.7 - 1 Ø 20/10				
	" " 75 * 5,10 * 2,470		944,775		
	Pos.8 - 1 Ø 16/20				



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 38,00 * 2,45 * 1,580		147,098		
Pos.9 - 1+1 Ø 12/20	" " 114 * 0,80 * 0,888		80,986		
Pos.10 - 1 Ø 10/40x40	" " 169,00 * 0,80 * 0,617		83,418		
Pos.11 - 1+1 Ø 14/20	" " 114,00 * 1,30 * 1,210		179,322		
Pos.12 - 1 Ø 20/10	" " 20 * 5,28 * 2,470		260,832		
Pos.13 - 1 Ø 16/20	" " 10,00 * 5,30 * 1,580		83,740		
Pos.14 - 1 Ø 16/20	" " 10,00 * 2,15 * 1,580		33,970		
Pos.15 - 1 Ø 16/20	" " 15,00 * 5 * 1,580		118,500		
Pos.16 - 1 Ø 20/10	" " 31 * 4,98 * 2,470		381,319		
Pos.17 - 1 Ø 16/20	" " 15,00 * 2,45 * 1,580		58,065		
Pos.18 - 1 Ø 16/40	" " 3,00 * 7,95 * 1,580		37,683		
Pos.19 - 1 Ø 20/20	" " 8,00 * 10,40 * 2,470		205,504		
Pos.20 - 2x1 Ø 10/10 zincato	" " 6,00 * 1,20 * 0,617		4,442		
Pos.21 - 2x(1+1) Ø 12/20	" " 32,00 * 1,70 * 0,888		48,307		
Pos.22 - 2x1 Ø 8/40x40	" " 12,00 * 0,50 * 0,395		2,370		
Pos.23 - 2 Ø 14	" " 2 * 2,55 * 1,210		6,171		
Pos.24 - 3+3 Ø 14	" " (3+3) * 1,60 * 1,210		11,616		
Pos.25 - 2 Ø 14	" " 2 * 1,20 * 1,210		2,904		
Pos.26 - 2 Ø 14	" " 2 * 1,20 * 1,210		2,904		
Pos.27 - 2+2 Ø 10	" " (2+2) * 6,95 * 0,617		17,153		
Pos.28 - 2+2 Ø 10	" " (2+2) * 6,00 * 0,617		14,808		
Pos.29 - 2 Ø 14	" " 2 * 1,20 * 1,210		2,904		
Pos.30 - 2 Ø 14	" " 2 * 1,20 * 1,210		2,904		
Pos.31 - 3 Ø 16	" " 3,00 * 6,18 * 1,580		29,293		
Pos.32 - 3 Ø 16	" " 3,00 * 2,40 * 1,580		11,376		
Pos.33 - 3 Ø 16	" " 3,00 * 6,00 * 1,580		28,440		
Pos.34 - 3 Ø 16	" " 3,00 * 7,90 * 1,580		37,446		
Pos.35 - 3 Ø 16	" " 3,00 * 2,95 * 1,580		13,983		
Pos.36 - 3 Ø 16					

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 3,00 * 5,88 * 1,580		27,871		
	Pos.37 - 1 Ø 16/20				
	" " 8 * 6 * 1,580		75,840		
	Pos.38 - 1 Ø 16/20				
	" " 8,00 * 7,60 * 1,580		96,064		
	Pos.39 - 1 Ø 20/20				
	" " 8,00 * 9,15 * 2,470		180,804		
	Pos.40 - 1 Ø 20/20				
	" " 8,00 * 6,00 * 2,470		118,560		
	Pos.41 - 1 Ø 16/20				
	" " 8,00 * 4,40 * 1,580		55,616		
	Pos.42 - 1 Ø 16/20				
	" " 8,00 * 3,85 * 1,580		48,664		
	Pos.43 - 1 Ø 20/20				
	" " 27 * 4,9 * 2,470		326,781		
	Pos.44 - 1 Ø 16/20				
	" " 27 * 4,90 * 1,580		209,034		
	Pos.45 - 2x(1+1) Ø 10/20				
	" " 20,00 * 2,35 * 0,617		28,999		
	Pos.46 - 1 Ø 16/20				
	" " 16 * 8,95 * 1,580		226,256		
	Pos.47 - 1 Ø 16/20				
	" " 16 * 6,00 * 1,580		151,680		
	Pos.48 - 1 Ø 20/20				
	" " 16 * 9,15 * 2,470		361,608		
	Pos.49 - 1 Ø 20/20				
	" " 6 * 6,00 * 2,470		88,920		
	Pos.50 - 1+1 Ø 14				
	" " (1+1) * 6 * 1,210		14,520		
	Pos.51 - 3 Ø 16				
	" " 3,00 * 5,50 * 1,580		26,070		
	Pos.52 - 2 Ø 14				
	" " 2 * 2,55 * 1,210		6,171		
	Pos.53 - 3+3 Ø 14				
	" " (3+3) * 1,39 * 1,210		10,091		
	Pos.54 - 3 Ø 14				
	" " 3,00 * 5,45 * 1,210		19,784		
	Pos.55 - 3 Ø 16				
	" " 3,00 * 5,50 * 1,580		26,070		
	Pos.56 - 1 Ø 20/20				
	" " 17,00 * 5,50 * 2,466		230,571		
	Pos.57 - 1 Ø 16/20				
	" " 17,00 * 5,50 * 1,578		147,543		
	Pos.58 - 1 Ø 16/20				
	" " 17,00 * 2,10 * 1,580		56,406		
	Pos.59 - 1 Ø 12/40x40				
	" " 96 * 0,85 * 0,888		72,461		
	Totale parziale	kg	6.391,269		
	Asse F				
	Pos.1 - 1 Ø 20/20				
	" " 38,00 * 4,10 * 2,470		384,826		
	Pos.2 - 1 Ø 16/40				
	" " 18,00 * 1,67 * 1,580		47,495		
	Pos.3 - 2x1 Ø 10/10 zincato				
	" " 8,00 * 1,35 * 0,617		6,664		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Pos.4 - 1 Ø 14/40x40				
	" " 36,00 * 2,50 * 1,210		108,900		
	Pos.5 - 1 Ø 16/20				
	" " 38,00 * 1,60 * 1,580		96,064		
	Pos.6 - 1 Ø 16/20				
	" " 38,00 * 3,30 * 1,580		198,132		
	Pos.7 - 1 Ø 20/10				
	" " 75 * 4,80 * 2,470		889,200		
	Pos.8 - 1 Ø 16/20				
	" " 38,00 * 2,45 * 1,580		147,098		
	Pos.9 - 1+1 Ø 12/20				
	" " 114 * 0,80 * 0,888		80,986		
	Pos.10 - 1 Ø 10/40x40				
	" " 169,00 * 0,80 * 0,617		83,418		
	Pos.11 - 1+1 Ø 14/20				
	" " 114,00 * 1,30 * 1,210		179,322		
	Pos.12 - 1 Ø 20/10				
	" " 20 * 4,75 * 2,470		234,650		
	Pos.13 - 1 Ø 16/20				
	" " 10,00 * 4,75 * 1,580		75,050		
	Pos.14 - 1 Ø 16/20				
	" " 10,00 * 2,16 * 1,580		34,128		
	Pos.15 - 1 Ø 16/20				
	" " 15,00 * 5 * 1,580		118,500		
	Pos.16 - 1 Ø 20/10				
	" " 31 * 5 * 2,470		382,850		
	Pos.17 - 1 Ø 16/20				
	" " 15,00 * 2,45 * 1,580		58,065		
	Pos.18 - 1 Ø 16/40				
	" " 2,00 * 7,95 * 1,580		25,122		
	Pos.19 - 1 Ø 20/20				
	" " 8,00 * 10,40 * 2,470		205,504		
	Pos.20 - 2x1 Ø 10/10 zincato				
	" " 6,00 * 1,20 * 0,617		4,442		
	Pos.21 - 2x(1+1) Ø 12/20				
	" " 32,00 * 1,70 * 0,888		48,307		
	Pos.22 - 2x1 Ø 8/40x40				
	" " 12,00 * 0,50 * 0,395		2,370		
	Pos.23 - 2 Ø 14				
	" " 2 * 2,55 * 1,210		6,171		
	Pos.24 - 3+3 Ø 14				
	" " (3+3) * 1,60 * 1,210		11,616		
	Pos.25 - 2 Ø 14				
	" " 2 * 1,20 * 1,210		2,904		
	Pos.26 - 2 Ø 14				
	" " 2 * 1,20 * 1,210		2,904		
	Pos.27 - 2+2 Ø 10				
	" " (2+2) * 6,95 * 0,617		17,153		
	Pos.28 - 2+2 Ø 10				
	" " (2+2) * 6,00 * 0,617		14,808		
	Pos.29 - 2 Ø 14				
	" " 2 * 1,20 * 1,210		2,904		
	Pos.30 - 2 Ø 14				
	" " 2 * 1,20 * 1,210		2,904		
	Pos.31 - 3 Ø 16				
	" " 3,00 * 5,60 * 1,580		26,544		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
Pos.32	3 Ø 16				
"	" 3,00 * 2,40 * 1,580		11,376		
Pos.33	3 Ø 16				
"	" 3,00 * 6,00 * 1,580		28,440		
Pos.34	3 Ø 16				
"	" 3,00 * 7,90 * 1,580		37,446		
Pos.35	3 Ø 16				
"	" 3,00 * 2,95 * 1,580		13,983		
Pos.36	3 Ø 16				
"	" 3,00 * 6 * 1,580		28,440		
Pos.37	1 Ø 16/20				
"	" 7 * 6,00 * 1,580		66,360		
Pos.38	1 Ø 16/20				
"	" 7,00 * 7,60 * 1,580		84,056		
Pos.39	1 Ø 20/20				
"	" 7 * 9,15 * 2,470		158,204		
Pos.40	1 Ø 20/20				
"	" 7 * 6,00 * 2,470		103,740		
Pos.41	1 Ø 16/20				
"	" 7,00 * 4,40 * 1,580		48,664		
Pos.42	1 Ø 16/20				
"	" 7,00 * 3,85 * 1,580		42,581		
Pos.43	1 Ø 20/20				
"	" 22,00 * 4,9 * 2,470		266,266		
Pos.44	1 Ø 16/20				
"	" 22,00 * 4,9 * 1,580		170,324		
Pos.45	2x(1+1) Ø 10/20				
"	" 20,00 * 2,35 * 0,617		28,999		
Pos.46	1 Ø 16/20				
"	" 16 * 8,95 * 1,580		226,256		
Pos.47	1 Ø 16/20				
"	" 16 * 6,00 * 1,580		151,680		
Pos.48	1 Ø 20/20				
"	" 16 * 9,15 * 2,470		361,608		
Pos.49	1 Ø 20/20				
"	" 16 * 6,00 * 2,470		237,120		
Pos.50	1+1 Ø 14				
"	" (1+1) * 6 * 1,210		14,520		
Pos.51	3 Ø 16				
"	" 3,00 * 4,90 * 1,580		23,226		
Pos.52	2 Ø 14				
"	" 2 * 2,55 * 1,210		6,171		
Pos.53	3+3 Ø 14				
"	" (3+3) * 1,39 * 1,210		10,091		
Pos.54	3 Ø 16				
"	" 3,00 * 5,45 * 1,578		25,800		
Pos.55	3 Ø 16				
"	" 3,00 * 4,90 * 1,580		23,226		
Pos.56	1 Ø 20/20				
"	" 17,00 * 4,90 * 2,466		205,418		
Pos.57	1 Ø 16/20				
"	" 17,00 * 4,9 * 1,578		131,447		
Pos.58	1 Ø 16/20				
"	" 17,00 * 2,10 * 1,580		56,406		
Pos.59	1 Ø 10/40x40				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" 80 * 0,85 * 0,617		41,956		
	Totale parziale	kg	6.102,805		
	Spalla B				
	Asse C				
	Pos.1 - 1 Ø 20/20				
	" 38,00 * 4,45 * 2,470		417,677		
	Pos.2 - 1 Ø 16/40				
	" 18,00 * 1,99 * 1,580		56,596		
	Pos.3 - 2x1 Ø 10/10 zincato				
	" 8,00 * 1,35 * 0,617		6,664		
	Pos.4 - 1 Ø 14/40x40				
	" 54,00 * 2,48 * 1,210		162,043		
	Pos.5 - 1 Ø 16/20				
	" 38,00 * 1,60 * 1,580		96,064		
	Pos.6 - 1 Ø 16/20				
	" 38,00 * 3,30 * 1,580		198,132		
	Pos.7 - 1 Ø 20/10				
	" 75 * 5,10 * 2,470		944,775		
	Pos.8 - 1 Ø 16/20				
	" 38,00 * 2,45 * 1,580		147,098		
	Pos.9 - 1+1 Ø 12/20				
	" 108 * 0,80 * 0,888		76,723		
	Pos.10 - 1 Ø 10/40x40				
	" 169,00 * 0,80 * 0,617		83,418		
	Pos.11 - 1+1 Ø 14/20				
	" 114,00 * 1,30 * 1,210		179,322		
	Pos.12 - 1 Ø 20/10				
	" 20 * 5,30 * 2,470		261,820		
	Pos.13 - 1 Ø 16/20				
	" 10,00 * 5,30 * 1,580		83,740		
	Pos.14 - 1 Ø 16/20				
	" 10,00 * 2,15 * 1,580		33,970		
	Pos.15 - 1 Ø 16/20				
	" 12 * 5 * 1,580		94,800		
	Pos.16 - 1 Ø 20/10				
	" 24 * 5 * 2,470		296,400		
	Pos.17 - 1 Ø 16/20				
	" 12 * 2,45 * 1,580		46,452		
	Pos.18 - 1 Ø 16/40				
	" 3,00 * 4,30 * 1,580		20,382		
	Pos.19 - 1 Ø 20/20				
	" 7 * 4,30 * 2,470		74,347		
	Pos.20 - 1 Ø 16/20				
	" 6 * 1,405 * 1,580		13,319		
	Pos.21 - 1 Ø 16/40				
	" 3 * 7,95 * 1,580		37,683		
	Pos.22 - 1 Ø 20/20				
	" 8 * 10,40 * 2,466		205,171		
	Pos.23 - 2x1 Ø 10/10 zincato				
	" 6,00 * 1,20 * 0,617		4,442		
	Pos.24 - 2x(1+1) Ø 12/20				
	" 32,00 * 1,70 * 0,888		48,307		
	Pos.25 - 2x1 Ø 8/40x40				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 12,00 * 0,50 * 0,395		2,370		
Pos.26 - 2 Ø 14	" " 2 * 2,55 * 1,210		6,171		
Pos.27 - 3+3 Ø 14	" " (3+3) * 1,60 * 1,210		11,616		
Pos.28 - 2 Ø 14	" " 2 * 1,20 * 1,210		2,904		
Pos.29 - 2 Ø 14	" " 2 * 1,20 * 1,210		2,904		
Pos.30 - 2+2 Ø 10	" " (2+2) * 6,95 * 0,617		17,153		
Pos.31 - 2+2 Ø 10	" " (2+2) * 6,00 * 0,617		14,808		
Pos.32 - 2 Ø 14	" " 2 * 1,20 * 1,210		2,904		
Pos.33 - 2 Ø 14	" " 2 * 1,20 * 1,210		2,904		
Pos.34 - 3 Ø 16	" " 3,00 * 6,25 * 1,580		29,625		
Pos.35 - 3 Ø 16	" " 3,00 * 2,40 * 1,580		11,376		
Pos.36 - 3 Ø 16	" " 3,00 * 6,00 * 1,580		28,440		
Pos.37 - 3 Ø 16	" " 3,00 * 7,90 * 1,580		37,446		
Pos.38 - 3 Ø 16	" " 3,00 * 2,94 * 1,580		13,936		
Pos.39 - 3+3 Ø 16	" " (3+3) * 2,35 * 1,580		22,278		
Pos.40 - 3+3 Ø 16	" " (3+3) * 2,35 * 1,580		22,278		
Pos.41 - 3 Ø 16	" " 3,00 * 5,85 * 1,580		27,729		
Pos.42 - 1 Ø 16/20	" " 8,00 * 6,00 * 1,580		75,840		
Pos.43 - 1 Ø 16/20	" " 8,00 * 7,60 * 1,580		96,064		
Pos.44 - 1 Ø 20/20	" " 8,00 * 9,15 * 2,470		180,804		
Pos.45 - 1 Ø 20/20	" " 8,00 * 6,00 * 2,470		118,560		
Pos.46 - 1 Ø 16/20	" " 8,00 * 4,40 * 1,580		55,616		
Pos.47 - 1 Ø 16/20	" " 8,00 * 3,85 * 1,580		48,664		
Pos.48 - 1 Ø 20/20	" " 25,00 * 4,9 * 2,470		302,575		
Pos.49 - 1 Ø 16/20	" " 25,00 * 4,9 * 1,580		193,550		
Pos.50 - 2x(1+1) Ø 10/20	" " 20,00 * 2,35 * 0,617		28,999		
Pos.51 - 1 Ø 16/20	" " 8 * 2,02 * 1,580		25,533		
Pos.52 - 1 Ø 16/20	" " 4 * 6 * 1,580		37,920		
Pos.53 - 1 Ø 16/20					

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 4 * 7,15 * 1,580		45,188		
	Pos.54 - 1 Ø 16/20				
	" " 4 * 6 * 1,578		37,872		
	Pos.55 - 1 Ø 16/20				
	" " 4 * 7,15 * 1,578		45,131		
	Pos.56 - 1 Ø 16/20				
	" " 12 * 8,95 * 1,578		169,477		
	Pos.57 - 1 Ø 16/20				
	" " 12 * 6 * 1,578		113,616		
	Pos.58 - 1 Ø 20/20				
	" " 12 * 9,15 * 2,466		270,767		
	Pos.59 - 1 Ø 20/20				
	" " 12 * 6 * 2,466		177,552		
	Pos.60 - 1+1 Ø 14				
	" " (1+1) * 5,65 * 1,210		13,673		
	Pos.61 - 3 Ø 16				
	" " 3,00 * 5,50 * 1,580		26,070		
	Pos.62 - 2 Ø 14				
	" " 2 * 2,55 * 1,210		6,171		
	Pos.63 - 3+3 Ø 14				
	" " (3+3) * 1,39 * 1,210		10,091		
	Pos.64 - 3 Ø 16				
	" " 3,00 * 5,45 * 1,578		25,800		
	Pos.65 - 3 Ø 16				
	" " 3,00 * 5,45 * 1,580		25,833		
	Pos.66 - 1 Ø 20/20				
	" " 17,00 * 5,45 * 2,466		228,475		
	Pos.67 - 1 Ø 16/20				
	" " 17,00 * 5,45 * 1,578		146,202		
	Pos.68 - 1 Ø 16/20				
	" " 17,00 * 2,30 * 1,580		61,778		
	Pos.69 - 1 Ø 12/40x40				
	" " 96 * 0,85 * 0,888		72,461		
	Totale parziale	kg	6.486,469		
	Asse F				
	Pos.1 - 1 Ø 20/20				
	" " 38,00 * 4,12 * 2,470		386,703		
	Pos.2 - 1 Ø 16/40				
	" " 18,00 * 1,67 * 1,580		47,495		
	Pos.3 - 2x1 Ø 10/10 zincato				
	" " 8,00 * 1,35 * 0,617		6,664		
	Pos.4 - 1 Ø 14/40x40				
	" " 36 * 2,48 * 1,210		108,029		
	Pos.5 - 1 Ø 16/20				
	" " 38,00 * 1,60 * 1,580		96,064		
	Pos.6 - 1 Ø 16/20				
	" " 38,00 * 3,30 * 1,580		198,132		
	Pos.7 - 1 Ø 20/10				
	" " 75 * 4,80 * 2,470		889,200		
	Pos.8 - 1 Ø 16/20				
	" " 38,00 * 2,45 * 1,580		147,098		
	Pos.9 - 1+1 Ø 12/20				
	" " 108 * 0,80 * 0,888		76,723		
	Pos.10 - 1 Ø 10/40x40				
	" " 169,00 * 0,80 * 0,617		83,418		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Pos.11 - 1+1 Ø 14/20				
	" " 114,00 * 1,30 * 1,210		179,322		
	Pos.12 - 1 Ø 20/10				
	" " 6 * 4 * 2,470		59,280		
	Pos.13 - 1 Ø 16/20				
	" " 3 * 3,97 * 1,580		18,818		
	Pos.14 - 1 Ø 16/20				
	" " 6 * 1,415 * 1,580		13,414		
	Pos.15 - 1 Ø 20/10				
	" " 14 * 4,75 * 2,466		163,989		
	Pos.16 - 1 Ø 16/20				
	" " 7 * 4,75 * 1,578		52,469		
	Pos.17 - 1 Ø 16/20				
	" " 7 * 2,16 * 1,580		23,890		
	Pos.18 - 1 Ø 16/20				
	" " 15 * 5 * 1,580		118,500		
	Pos.19 - 1 Ø 20/10				
	" " 31 * 5 * 2,470		382,850		
	Pos.20 - 1 Ø 16/20				
	" " 15 * 2,45 * 1,580		58,065		
	Pos.21 - 1 Ø 16/40				
	" " 2 * 7,95 * 1,580		25,122		
	Pos.22 - 1 Ø 20/20				
	" " 8 * 10,40 * 2,466		205,171		
	Pos.23 - 2x1 Ø 10/10 zincato				
	" " 6,00 * 1,20 * 0,617		4,442		
	Pos.24 - 2x(1+1) Ø 12/20				
	" " 32,00 * 1,70 * 0,888		48,307		
	Pos.25 - 2x1 Ø 8/40x40				
	" " 12,00 * 0,50 * 0,395		2,370		
	Pos.26 - 2 Ø 14				
	" " 2 * 2,55 * 1,210		6,171		
	Pos.27 - 3+3 Ø 14				
	" " (3+3) * 1,60 * 1,210		11,616		
	Pos.28 - 2 Ø 14				
	" " 2 * 1,20 * 1,210		2,904		
	Pos.29 - 2 Ø 14				
	" " 2 * 1,20 * 1,210		2,904		
	Pos.30 - 2+2 Ø 10				
	" " (2+2) * 6,95 * 0,617		17,153		
	Pos.31 - 2+2 Ø 10				
	" " (2+2) * 6,00 * 0,617		14,808		
	Pos.32 - 2 Ø 14				
	" " 2 * 1,20 * 1,210		2,904		
	Pos.33 - 2 Ø 14				
	" " 2 * 1,20 * 1,210		2,904		
	Pos.34 - 3 Ø 16				
	" " 3,00 * 5,55 * 1,580		26,307		
	Pos.35 - 3+3 Ø 16				
	" " (3+3) * 2,25 * 1,580		21,330		
	Pos.36 - 3+3 Ø 16				
	" " (3+3) * 2,25 * 1,580		21,330		
	Pos.37 - 3 Ø 16				
	" " 3,00 * 2,4 * 1,580		11,376		
	Pos.38 - 3 Ø 16				
	" " 3,00 * 6 * 1,580		28,440		



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Pos.39 - 3Ø 16				
	" " 3 * 7,90 * 1,580		37,446		
	Pos.40 - 3Ø 16				
	" " 3 * 2,95 * 1,580		13,983		
	Pos.41 - 3 Ø 16				
	" " 3,00 * 5,95 * 1,580		28,203		
	Pos.42 - 1 Ø 16/20				
	" " 7 * 6,00 * 1,580		66,360		
	Pos.43 - 1 Ø 16/20				
	" " 7 * 7,60 * 1,580		84,056		
	Pos.44 - 1 Ø 20/20				
	" " 7 * 9,15 * 2,470		158,204		
	Pos.45 - 1 Ø 20/20				
	" " 7 * 6,00 * 2,470		103,740		
	Pos.46 - 1 Ø 16/20				
	" " 7 * 4,40 * 1,580		48,664		
	Pos.47 - 1 Ø 16/20				
	" " 7 * 3,85 * 1,580		42,581		
	Pos.48 - 1 Ø 20/20				
	" " 22 * 4,9 * 2,470		266,266		
	Pos.49 - 1 Ø 16/20				
	" " 22 * 4,9 * 1,580		170,324		
	Pos.50 - 2x(1+1) Ø 10/20				
	" " 20,00 * 2,35 * 0,617		28,999		
	Pos.51 - 1 Ø 16/20				
	" " 8 * 1,50 * 1,580		18,960		
	Pos.52 - 1 Ø 16/20				
	" " 8 * 6 * 1,580		75,840		
	Pos.53 - 1 Ø 16/20				
	" " 8 * 7,70 * 1,580		97,328		
	Pos.54 - 1 Ø 16/20				
	" " 12 * 8,95 * 1,578		169,477		
	Pos.55 - 1 Ø 16/20				
	" " 12 * 6 * 1,578		113,616		
	Pos.56 - 1 Ø 20/20				
	" " 12 * 9,15 * 2,466		270,767		
	Pos.57 - 1 Ø 20/20				
	" " 12 * 6 * 2,466		177,552		
	Pos.58 - 1 Ø 14/20				
	" " (1+1) * 5,65 * 1,208		13,650		
	Pos.59 - 3 Ø 16				
	" " 3,00 * 4,85 * 1,580		22,989		
	Pos.60 - 2 Ø 14				
	" " 2 * 2,55 * 1,210		6,171		
	Pos.61 - 3+3 Ø 14				
	" " (3+3) * 1,39 * 1,210		10,091		
	Pos.62 - 3 Ø 16				
	" " 3,00 * 5,45 * 1,578		25,800		
	Pos.63 - 3 Ø 16				
	" " 3,00 * 4,75 * 1,580		22,515		
	Pos.64 - 1 Ø 20/20				
	" " 17,00 * 4,75 * 2,466		199,130		
	Pos.65 - 1 Ø 16/20				
	" " 17,00 * 4,75 * 1,578		127,424		
	Pos.66 - 1 Ø 16/20				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1095 329.d	" " 17,00 * 2,30 * 1,580		61,778		
	Pos.67 - 1 Ø 12/40x40				
	" " 80 * 0,85 * 0,888		60,384		
	Totale parziale	kg	6.087,980		
	Totale	kg	25.068,523	0,84	21.057,56
	Acciaio in barre ad aderenza migliorata per c.a. tipo Fe B 44 k controllato.				
	.				
	CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F)				
	Elevazione spalle				
	.				
	Acciaio baggioli				
	Spalla A				
	Asse C				
	baggiolo H 20 cm				
	Pos.60 - 5+5 Ø 16				
	" " (5+5) * 2,45 * 1,580		38,710		
	Pos.61 - 2 Ø 10				
	" " 2,0 * 2,60 * 0,617		3,208		
	baggiolo H 31 cm				
	Pos.62 - 5+5 Ø 16				
	" " 10 * 2,70 * 1,580		42,660		
	Pos.63 - 3 Ø 10				
	" " 3,00 * 2,60 * 0,617		4,813		
ritegni					
Pos.64 - 2x6 Ø 20					
" " 12 * 3,20 * 2,470		94,848			
Pos.65 - 2x3 Ø 16					
" " 6,00 * 2,80 * 1,580		26,544			
Pos.66 - 4x2 Ø 10					
" " (4*2) * 2,00 * 0,617		9,872			
Asse F					
baggiolo H 20 cm					
Pos.60 - 5+5 Ø 16					
" " (5+5) * 2,45 * 1,580		38,710			
Pos.61 - 2 Ø 10					
" " 2,0 * 2,60 * 0,617		3,208			
baggiolo H 34 cm					
Pos.62 - 5+5 Ø 16					
" " (5+5) * 2,75 * 1,580		43,450			
Pos.63 - 3 Ø 10					
" " 3,00 * 2,60 * 0,617		4,813			
ritegni					
Pos.64 - 2x6 Ø 20					
" " 12 * 3,20 * 2,470		94,848			
Pos.65 - 2x3 Ø 16					
" " 6,00 * 2,80 * 1,580		26,544			
Pos.66 - 4x2 Ø 10					
" " (4*2) * 2,00 * 0,617		9,872			
Spalla B					
Asse C					
baggiolo H 20 cm					
Pos.70 - 5+5 Ø 16					
" " (5+5) * 2,45 * 1,580		38,710			
Pos.71 - 2 Ø 10					

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 2 * 2,60 * 0,617 baggiolo H 36 cm Pos.72 - 5+5 Ø 16		3,208		
	" " (5+5) * 2,75 * 1,580 Pos.73 - 3 Ø 10		43,450		
	" " 3,00 * 2,60 * 0,617 ritegni Pos.74 - 2x6 Ø 20		4,813		
	" " 12 * 3,20 * 2,470 Pos.75 - 2x3 Ø 16		94,848		
	" " 6,00 * 2,80 * 1,580 Pos.76 - 4x2 Ø 10		26,544		
	" " (4*2) * 2,00 * 0,617 Asse F baggiolo H 20 cm Pos.68 - 5+5 Ø 16		9,872		
	" " (5+5) * 2,45 * 1,580 Pos.69 - 2 Ø 10		38,710		
	" " 2,0 * 2,60 * 0,617 baggiolo H 36 cm Pos.70 - 5+5 Ø 16		3,208		
	" " (5+5) * 2,75 * 1,580 Pos.71 - 3 Ø 10		43,450		
	" " 3,00 * 2,60 * 0,617 ritegni Pos.72 - 2x6 Ø 20		4,813		
	" " 12 * 3,20 * 2,470 Pos.73 - 2x3 Ø 16		94,848		
	" " 6,00 * 2,80 * 1,580 Pos.74 - 4x2 Ø 10		26,544		
	" " (4*2) * 2,00 * 0,617 .		9,872		
	Totale	kg	884,990	0,84	743,39
1096 329.d	Acciaio in barre ad aderenza migliorata per c.a. tipo Fe B 44 k controllato. . CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F) Soletta flottante . Armatura fondazioni spalle Soletta flottante Spalla A Rampa C Pos.67 - 1 Ø 16/20				
	" " 57 * 1,10 * 1,578 Pos.68 - 1+1 Ø 16/20		98,941		
	" " 114 * 4,20 * 1,578 Pos.69 - 1+1 Ø 12/20		755,546		
	" " (20+20) * 4 * 0,888 Pos.70 - 1+1 Ø 12/20		142,080		
	" " (20+20) * 8,15 * 0,888 Pos 71 - 2x3 Ø 12/100		289,488		
	" " 33 * 1,30 * 0,888 . Soletta flottante Spalla A Rampa F Pos.67 - 1 Ø 16/20		38,095		
	" " 57 * 1,10 * 1,578		98,941		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Pos.68 - 1+1 Ø 16/20				
	" " 114 * 4,20 * 1,578		755,546		
	Pos.69 - 1+1 Ø 12/20				
	" " (20+20) * 4 * 0,888		142,080		
	Pos.70 - 1+1 Ø 12/20				
	" " (20+20) * 8,15 * 0,888		289,488		
	Pos 71 - 2x3 Ø 12/100				
	" " 33 * 1,30 * 0,888		38,095		
	.				
	Soletta flottante Spalla B Rampa C				
	Pos.77 - 1 Ø 16/20				
	" " 54 * 1,10 * 1,578		93,733		
	Pos.78 - 1+1 Ø 16/20				
	" " 108 * 4,20 * 1,578		715,781		
	Pos.79 - 1+1 Ø 12/20				
	" " (20+20) * 4 * 0,888		142,080		
	Pos.80 - 1+1 Ø 12/20				
	" " (20+20) * 7,45 * 0,888		264,624		
	Pos 81 - 3 Ø 12/100				
	" " 30 * 1,30 * 0,888		34,632		
	.				
	Soletta flottante Spalla B Rampa F				
	Pos.75 - 1 Ø 16/20				
	" " 54 * 1,10 * 1,578		93,733		
	Pos.76 - 1+1 Ø 16/20				
	" " 108 * 4,20 * 1,578		715,781		
	Pos.77 - 1+1 Ø 12/20				
	" " (20+20) * 4 * 0,888		142,080		
	Pos.78 - 1+1 Ø 12/20				
	" " (20+20) * 7,45 * 0,888		264,624		
	Pos 79 - 3 Ø 12/100				
	" " 30 * 1,30 * 0,888		34,632		
	.				
	Totale	kg	5.150,000	0,84	4.326,00
1097 334	Casseforme piane orizzontali o verticali per conglomerati cementizi				
	.				
	CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F)				
	Elevazione spalle				
	.				
	Casseri				
	Spalla A				
	Asse C				
	Base di appoggio baggioli				
	" " 1 * 7,70 * 1,78		13,706		
	" " 2,00 * 1,70 * 1,78		6,052		
	muretti di protezione baggioli				
	in sx				
	" " 2,00 * 1,70 * 1,00		3,400		
	" " 1 * 0,30 * 1,00		0,300		
	in dx				
	" " 2,00 * 1,70 * 1,00		3,400		
	" " 1 * 0,30 * 1,00		0,300		
	Muro paraghiaia				
	" " 2,00 * 11,45 * ((5,15+5,42)/2)		121,027		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Cordolo muro paraghiaia				
"	" 1 * 11,45 * 0,35		4,008		
"	" 1 * 11,45 * 0,35		4,008		
"	" 2,00 * 0,35 * 0,35		0,245		
	Appoggio soletta flottante				
"	" 1 * 11,45 * 0,25		2,863		
"	" 1 * 11,45 * 0,25		2,863		
"	" 2,00 * 0,25 * 0,25		0,125		
	Muro d'ala				
"	" 2,00 * 4,00 * 5,42		43,360		
"	" 2,00 * 0,63 * 5,42		6,829		
	muro in asse tracciamento				
"	" 2,00 * 1,165 * 5,29		12,326		
"	" 2,00 * 0,95 * 5,29		10,051		
	Asse F				
	Base di appoggio baggioli				
"	" 1 * 7,70 * 1,50		11,550		
"	" 2,00 * 1,70 * 1,50		5,100		
	muretti di protezione baggioli				
	in sx				
"	" 2,00 * 1,70 * 1,00		3,400		
"	" 1 * 0,30 * 1,00		0,300		
	in dx				
"	" 2,00 * 1,70 * 1,00		3,400		
"	" 1 * 0,30 * 1,00		0,300		
	Muro paraghiaia				
"	" 2 * 11,45 * ((5,19+4,83)/2)		114,729		
	Cordolo muro paraghiaia				
"	" 1 * 11,45 * 0,35		4,008		
"	" 1 * 11,45 * 0,35		4,008		
"	" 2,00 * 0,35 * 0,35		0,245		
	Appoggio soletta flottante				
"	" 1 * 11,45 * 0,25		2,863		
"	" 1 * 11,45 * 0,25		2,863		
"	" 2,00 * 0,25 * 0,25		0,125		
	Muro d'ala				
"	" 2,00 * 4,00 * 4,83		38,640		
"	" 2,00 * 0,63 * 4,83		6,086		
	muro in asse tracciamento				
"	" 2,00 * 1,165 * 5,33		12,419		
"	" 2,00 * 0,95 * 5,33		10,127		
	Spalla B				
	Asse C				
	Base di appoggio baggioli				
"	" 2,00 * 1,70 * 1,82		6,188		
"	" 1 * 7,70 * 1,82		14,014		
	muretti di protezione baggioli				
	in sx				
"	" 2,00 * 1,70 * 1,00		3,400		
"	" 1,00 * 0,30 * 1,00		0,300		
	in dx				
"	" 2,00 * 1,70 * 1,00		3,400		
"	" 1 * 0,30 * 1,00		0,300		
	Muro paraghiaia				
"	" 2,00 * 11,45 * ((5,12+5,48)/2)		121,370		
	Cordolo muro paraghiaia				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" 1 * 11,45 * 0,35		4,008		
	" 1 * 11,45 * 0,35		4,008		
	" 2,00 * 0,35 * 0,35		0,245		
	Appoggio soletta flottante				
	" 1 * 11,45 * 0,25		2,863		
	" 1 * 11,45 * 0,25		2,863		
	" 2,00 * 0,25 * 0,25		0,125		
	Muro d'ala				
	" 2,00 * 4,00 * 5,48		43,840		
	" 2,00 * 0,63 * 5,48		6,905		
	muro in asse tracciamento				
	" 2,00 * 1,165 * 5,26		12,256		
	" 2,00 * 0,95 * 5,26		9,994		
	Asse F				
	Base di appoggio baggioli				
	" 1 * 7,70 * 1,50		11,550		
	" 2,00 * 1,70 * 1,50		5,100		
	muretti di protezione baggioli				
	in sx				
	" 2,00 * 1,70 * 1,00		3,400		
	" 1 * 0,30 * 1,00		0,300		
	in dx				
	" 2,00 * 1,70 * 1,00		3,400		
	" 1 * 0,30 * 1,00		0,300		
	Muro paraghiaia				
	" 2,00 * 11,45 * ((5,17+4,81)/2)		114,271		
	Cordolo muro paraghiaia				
	" 1 * 11,45 * 0,35		4,008		
	" 1 * 11,45 * 0,35		4,008		
	" 2,00 * 0,35 * 0,35		0,245		
	Appoggio soletta flottante				
	" 1 * 11,45 * 0,25		2,863		
	" 1 * 11,45 * 0,25		2,863		
	" 2,00 * 0,25 * 0,25		0,125		
	Muro d'ala				
	" 2,00 * 4,00 * 4,81		38,480		
	" 2,00 * 0,63 * 4,81		6,061		
	muro in asse tracciamento				
	" 2,00 * 1,165 * 5,31		12,372		
	" 2,00 * 0,95 * 5,31		10,089		
	.				
	Totale	mq	910,540	20,77	18.911,92
1098 334	Casseforme piane orizzontali o verticali per conglomerati cementizi				
	.				
	CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F)				
	Elevazione spalle				
	.				
	Casseri baggioli				
	Spalla A				
	Asse C				
	baggioli				
	" 4 * 0,65 * 0,31		0,806		
	" 4 * 0,65 * 0,20		0,520		
	ritegni				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" 4 * 0,50 * 0,45		0,900		
	" 4 * 0,50 * 0,45		0,900		
	Asse F baggioli				
	" 4 * 0,65 * 0,35		0,910		
	" 4 * 0,65 * 0,20		0,520		
	ritegni				
	" 4 * 0,50 * 0,45		0,900		
	" 4 * 0,50 * 0,45		0,900		
	Spalla B Asse C baggioli				
	" 4 * 0,65 * 0,35		0,910		
	" 4 * 0,65 * 0,20		0,520		
	ritegni				
	" 4 * 0,50 * 0,45		0,900		
	" 4 * 0,50 * 0,45		0,900		
	Asse F baggioli				
	" 4 * 0,65 * 0,35		0,910		
	" 4 * 0,65 * 0,20		0,520		
	ritegni				
	" 4 * 0,50 * 0,45		0,900		
	" 4 * 0,50 * 0,45		0,900		
	.				
	Totale	mq	12,816	20,77	266,19
1099 334	Casseforme piane orizzontali o verticali per conglomerati cementizi				
	.				
	CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F)				
	Soletta flottante				
	.				
	Casseri				
	Spalla A Asse C				
	" 2,00 * 12,625 * 0,25		6,313		
	" 2,00 * 4,00 * 0,25		2,000		
	" 1 * 12,625 * 4,00		50,500		
	Asse F				
	" 2,00 * 12,625 * 0,25		6,313		
	" 2 * 4,00 * 0,25		2,000		
	" 1 * 12,625 * 4,00		50,500		
	Spalla B Asse C				
	" 2,00 * 12,625 * 0,25		6,313		
	" 2,00 * 4,00 * 0,25		2,000		
	" 1 * 12,625 * 4,00		50,500		
	Asse F				
	" 2,00 * 12,625 * 0,25		6,313		
	" 2 * 4,00 * 0,25		2,000		
	" 1 * 12,625 * 4,00		50,500		
	.				
	Totale	mq	235,252	20,77	4.886,18
1100 338.d	Lastre prefabbricate in c.a. vibrato per formazione di velette h=60/70				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO		
1101 8001	. CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F) Elevazione spalle . Velelte prefabbricate Spalla A Asse C " " 1 * 4,35 * 0,65 Asse F " " 1 * 4,35 * 0,65 Spalla B Asse C " " 1 * 4,35 * 0,65 Asse F " " 1 * 4,35 * 0,65 . Totale	mq					
			2,828				
			2,828				
			2,828				
			2,828				
			2,828				
			11,312	51,17	578,84		
	Zincatura eseguita a caldo . CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F) Elevazione spalle . Acciaio Spalla A Asse C Pos.3 - 2x1 Ø 10/10 zincato " " 8,00 * 1,35 * 0,617 Pos.20 - 2x1 Ø 10/10 zincato " " 6,00 * 1,20 * 0,617 Asse F Pos.3 - 2x1 Ø 10/10 zincato " " 8,00 * 1,35 * 0,617 Pos.20 - 2x1 Ø 10/10 zincato " " 6,00 * 1,20 * 0,617 . Totale parziale		kg				
				6,664			
				4,442			
	6,664						
	4,442						
	22,212						
Spalla B Asse C Pos.3 - 2x1 Ø 10/10 zincato " " 8,00 * 1,35 * 0,617 Pos.23 - 2x1 Ø 10/10 zincato " " 6,00 * 1,20 * 0,617 Asse F Pos.3 - 2x1 Ø 10/10 zincato " " 8,00 * 1,35 * 0,617 Pos.20 - 2x1 Ø 10/10 zincato " " 6,00 * 1,20 * 0,617 . Totale	kg						
		6,664					
		4,442					
		6,664					
		4,442					
		44,424	0,93	41,31			
1102 NP.05		Rivestimento protettivo delle superfici esterne esposte a ... iadotti e ponti in calcestruzzo, delle pile e delle spalle . CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F)					



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Impermeabilizzazioni				
	.				
	Trattamento protettivo zone esposte ad agenti atmosferici				
	Spalla A				
	Asse C				
	Base di appoggio baggioli				
"	" 1 * 7,70 * 1,78		13,706		
"	" 2,00 * 1,70 * 1,78		6,052		
"	" 1 * 7,70 * 1,70		13,090		
	muretti di protezione baggioli				
	in sx				
"	" 2,00 * 1,70 * 1,00		3,400		
"	" 1 * 0,30 * 1,00		0,300		
"	" 1 * 1,70 * 0,30		0,510		
	in dx				
"	" 2,00 * 1,70 * 1,00		3,400		
"	" 1 * 0,30 * 1,00		0,300		
"	" 1 * 1,70 * 0,30		0,510		
	Muro paraghiaia				
"	" 1 * 11,45 * ((5,15+5,42)/2)		60,513		
"	" 1 * 11,45 * 0,95		10,878		
	Muro d'ala				
"	" 1 * 4,00 * 5,42		21,680		
"	" 1 * 0,63 * 5,42		3,415		
"	" 1 * 4,00 * 0,63		2,520		
	muro in asse tracciamento				
"	" 1 * 1,165 * 5,29		6,163		
"	" 1 * 1,165 * 0,95		1,107		
	Asse F				
	Base di appoggio baggioli				
"	" 1 * 7,70 * 1,50		11,550		
"	" 2,00 * 1,70 * 1,50		5,100		
"	" 1 * 7,70 * 1,70		13,090		
	muretti di protezione baggioli				
	in sx				
"	" 2,00 * 1,70 * 1,00		3,400		
"	" 1 * 0,30 * 1,00		0,300		
"	" 1 * 1,70 * 0,30		0,510		
	in dx				
"	" 2,00 * 1,70 * 1,00		3,400		
"	" 1 * 0,30 * 1,00		0,300		
"	" 1 * 1,70 * 0,30		0,510		
	Muro paraghiaia				
"	" 1 * 11,45 * ((5,19+4,83)/2)		57,365		
"	" 1 * 11,45 * 0,95		10,878		
	Muro d'ala				
"	" 1 * 4,00 * 4,83		19,320		
"	" 1 * 0,63 * 4,83		3,043		
"	" 1 * 4,00 * 0,63		2,520		
	muro in asse tracciamento				
"	" 1,00 * 1,165 * 5,33		6,209		
"	" 1,00 * 1,165 * 0,95		1,107		
	Spalla B				
	Asse C				
	Base di appoggio baggioli				
"	" 2,00 * 1,70 * 1,82		6,188		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
"	" 1 * 7,70 * 1,82		14,014		
"	" 1 * 7,70 * 1,70		13,090		
	muretti di protezione baggioli				
	in sx				
"	" 2,00 * 1,70 * 1,00		3,400		
"	" 1,00 * 0,30 * 1,00		0,300		
"	" 1,00 * 1,70 * 0,30		0,510		
	in dx				
"	" 2,00 * 1,70 * 1,00		3,400		
"	" 1 * 0,30 * 1,00		0,300		
"	" 1 * 1,70 * 0,30		0,510		
	Muro paraghiaia				
"	" 1,00 * 11,45 * ((5,12+5,48)/2)		60,685		
"	" 1,00 * 11,45 * 0,95		10,878		
	Muro d'ala				
"	" 1 * 4,00 * 5,48		21,920		
"	" 1 * 0,63 * 5,48		3,452		
"	" 1 * 4,00 * 0,63		2,520		
	muro in asse tracciamento				
"	" 1,00 * 1,165 * 5,26		6,128		
"	" 1,00 * 1,165 * 0,95		1,107		
	Asse F				
	Base di appoggio baggioli				
"	" 1 * 7,70 * 1,50		11,550		
"	" 2,00 * 1,70 * 1,50		5,100		
"	" 1 * 7,70 * 1,70		13,090		
	muretti di protezione baggioli				
	in sx				
"	" 2,00 * 1,70 * 1,00		3,400		
"	" 1 * 0,30 * 1,00		0,300		
"	" 1 * 1,70 * 0,30		0,510		
	in dx				
"	" 2,00 * 1,70 * 1,00		3,400		
"	" 1 * 0,30 * 1,00		0,300		
"	" 1 * 1,70 * 0,30		0,510		
	Muro paraghiaia				
"	" 1,00 * 11,45 * ((5,17+4,81)/2)		57,136		
"	" 1,00 * 11,45 * 0,95		10,878		
	Muro d'ala				
"	" 1 * 4,00 * 4,81		19,240		
"	" 1 * 0,63 * 4,81		3,030		
"	" 1 * 4,00 * 0,63		2,520		
	muro in asse tracciamento				
"	" 1,00 * 1,165 * 5,31		6,186		
"	" 1,00 * 1,165 * 0,95		1,107		
	.				
	Baggioli e Ritegni				
	Spalla A				
	Asse C				
	baggioli				
"	" 4 * 0,65 * 0,31		0,806		
"	" 4 * 0,65 * 0,20		0,520		
	ritegni				
"	" 4 * 0,50 * 0,45		0,900		
"	" 4 * 0,50 * 0,45		0,900		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Asse F				
	baggioli				
	" " 4 * 0,65 * 0,35		0,910		
	" " 4 * 0,65 * 0,20		0,520		
	ritegni				
	" " 4 * 0,50 * 0,45		0,900		
	" " 4 * 0,50 * 0,45		0,900		
	Spalla B				
	Asse C				
	baggioli				
	" " 4 * 0,65 * 0,35		0,910		
	" " 4 * 0,65 * 0,20		0,520		
	ritegni				
	" " 4 * 0,50 * 0,45		0,900		
	" " 4 * 0,50 * 0,45		0,900		
	Asse F				
	baggioli				
	" " 4 * 0,65 * 0,35		0,910		
	" " 4 * 0,65 * 0,20		0,520		
	ritegni				
	" " 4 * 0,50 * 0,45		0,900		
	" " 4 * 0,50 * 0,45		0,900		
	.				
	Totale	mq	585,621	15,31	8.965,86
1103 NP.08	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento della classe di esposizione				
	.				
	CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F)				
	Elevazione spalle				
	.				
	Sovraprezzo per incremento classe esposizione				
	Vedi quantità cls elevazione spalle				
	" " 1 * 315,583		315,583		
	.				
	Totale	mc	315,583	4,37	1.379,10
1104 NP.08	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento della classe di esposizione				
	.				
	CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F)				
	Elevazione spalle				
	.				
	Sovraprezzo per incremento classe esposizione				
	Vedi quantità cls baggioli				
	" " 1 * 1,819		1,819		
	.				
	Totale	mc	1,819	4,37	7,95
1105 NP.08	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento della classe di esposizione				
	.				
	CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F)				
	Soletta flottante				
	.				
	Sovraprezzo per incremento classe esposizione				
	Vedi quantità cls elevazione spalle				
	" " 1 * 50,50		50,500		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Totale	mc	50,500	4,37	220,69
1106 NP.10	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento del ... della qualità degli inerti e controllo della fessurazione				
	CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F) Elevazione spalle				
	Sovraprezzo per ottimizzazione qualità inerti Vedi quantità cls elevazione spalle " 1 * 315,583		315,583		
	Totale	mc	315,583	4,37	1.379,10
1107 NP.10	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento del ... della qualità degli inerti e controllo della fessurazione				
	CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F) Elevazione spalle				
	Sovraprezzo per ottimizzazione qualità inerti Vedi quantità cls baggioli " 1 * 1,819		1,819		
	Totale	mc	1,819	4,37	7,95
1108 NP.10	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento del ... della qualità degli inerti e controllo della fessurazione				
	CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F) Soletta flottante				
	Sovraprezzo per ottimizzazione qualità inerti Vedi quantità cls " 1 * 50,50		50,500		
	Totale	mc	50,500	4,37	220,69
	Totale 034 - Elevazione spalle Euro				100.203,31

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

035 - Elevazione pile

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1109 327.f	Calcestruzzo per opere in elevazione, classe 40 MPa, , escluse casseforme . CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F) Elevazione pile . Calcestruzzo Pila 1A " 1 * 12,078 * 8,50 Pila 1B " 1 * 12,078 * 8,50 Pila 2A " 1 * 12,078 * 8,50 Pila 2B " 1 * 12,078 * 8,50 . Totale	mc	102,663 102,663 102,663 102,663 410,652	101,85	41.824,91
1110 327.g	Calcestruzzo per opere in elevazione, classe 45 MPa, escluse casseforme . CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F) Elevazione pile . Calcestruzzo baggioli e ritegni Pila 1A baggioli " 1 * 1,10 * 1,10 * 0,28 " 1 * 1,10 * 1,10 * 0,44 ritegni " 1 * 0,70 * 0,70 * 0,55 " 1 * 0,70 * 0,70 * 0,55 Pila 1B baggioli " 1 * 1,10 * 1,10 * 0,28 " 1 * 1,10 * 1,10 * 0,44 ritegni " 1 * 0,70 * 0,70 * 0,55 " 1 * 0,70 * 0,70 * 0,55 Pila 2A baggioli " 1 * 1,10 * 1,10 * 0,28 " 1 * 1,10 * 1,10 * 0,44 ritegni " 1 * 0,70 * 0,70 * 0,55 " 1 * 0,70 * 0,70 * 0,55 Pila 2B baggioli " 1 * 1,10 * 1,10 * 0,28 " 1 * 1,10 * 1,10 * 0,44 ritegni " 1 * 0,70 * 0,70 * 0,55 " 1 * 0,70 * 0,70 * 0,55 . Totale	mc	0,339 0,532 0,270 0,270 0,339 0,532 0,270 0,270 0,339 0,532 0,270 0,270 0,339 0,532 0,270 0,270 0,339 0,532 0,270 0,270 5,644	120,91	682,42
1111	Acciaio in barre ad aderenza migliorata per c.a. tipo Fe B 44 k controllato.				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

035 - Elevazione pile

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
329.d	.				
	CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F)				
	Elevazione pile				
	.				
	Armatura elevazione pile				
	Pila 1A				
	Pos 1 - 110 Ø 24				
	" " 110,00 * 8,40 * 3,551		3.281,124		
	Pos 2 - 1 Ø 16/60				
	" " 9,00 * 8,40 * 1,578		119,297		
	Pos 3 - 1 Ø 20/20				
	" " 14 * 4 * 2,466		138,096		
	Pos 4 - 2x1 Ø 20/20				
	" " (2+2) * ((3,92+3,95)/2) * 2,466		38,815		
	Pos 5 - 2x1 Ø 20/20				
	" " (2+2) * ((3,83+3,88)/2) * 2,466		38,026		
	Pos 6 - 2x1 Ø 20/20				
	" " (2+2) * ((3,68+3,76)/2) * 2,466		36,694		
	Pos 7 - 2x1 Ø 20/20				
	" " (2+2) * ((3,30+3,58)/2) * 2,466		33,932		
	Pos 8 - 2x1 Ø 20/20				
	" " (2+2) * ((6,36+7,39)/2) * 2,466		67,815		
	Pos 9 - 2x1 Ø 20/20				
	" " 2 * 7,98 * 2,466		39,357		
	Pos 10 - 1 Ø 20/20				
	" " 4 * 8,10 * 2,466		79,898		
	Pos 14 - 1+1 Ø 14/20				
	" " 84,00 * 5,65 * 1,210		574,266		
	Pos 15 - 1+1 Ø 14/20				
	" " 84,00 * 3,85 * 1,210		391,314		
	Pos 16 - 1 Ø 14/40				
	" " 20,00 * 6,40 * 1,210		154,880		
	Pos 17 - 2x(1+1) Ø 14/60x40				
	" " 80,00 * ((2,05+2,23)/2) * 1,210		207,152		
	Pos 18 - (1+1) Ø 14/60x40				
	" " 100,00 * 2,30 * 1,210		278,300		
	Armatura zincata di frettaggio da disporre sotto ai martinetti				
	Pos 11 - 2x1 Ø 10/10				
	" " 4 * ((2,93+2,99)/2) * 0,617		7,305		
	Pos 12 - 2x1 Ø 10/10				
	" " 4 * ((3,04+3,09)/2) * 0,617		7,564		
	Pos 13 - 4x1 Ø 10				
	" " (4*3) * 1,80 * 0,617		13,327		
	.				
	Totale parziale	kg	5.507,162		
	.				
	Pila 1B				
	Pos 1 - 110 Ø 24				
	" " 110,00 * 8,40 * 3,551		3.281,124		
	Pos 2 - 1 Ø 16/60				
	" " 9,00 * 8,40 * 1,578		119,297		
	Pos 3 - 1 Ø 20/20				
	" " 14 * 4 * 2,466		138,096		
	Pos 4 - 2x1 Ø 20/20				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

035 - Elevazione pile

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" (2+2) * ((3,92+3,95)/2) * 2,466		38,815		
Pos 5 - 2x1 Ø 20/20					
" (2+2) * ((3,83+3,88)/2) * 2,466			38,026		
Pos 6 - 2x1 Ø 20/20					
" (2+2) * ((3,68+3,76)/2) * 2,466			36,694		
Pos 7 - 2x1 Ø 20/20					
" (2+2) * ((3,30+3,58)/2) * 2,466			33,932		
Pos 8 - 2x1 Ø 20/20					
" (2+2) * ((6,36+7,39)/2) * 2,466			67,815		
Pos 9 - 2x1 Ø 20/20					
" 2 * 7,98 * 2,466			39,357		
Pos 10 - 1 Ø 20/20					
" 4 * 8,10 * 2,466			79,898		
Pos 14 - 1+1 Ø 14/20					
" 84,00 * 5,65 * 1,210			574,266		
Pos 15 - 1+1 Ø 14/20					
" 84,00 * 3,85 * 1,210			391,314		
Pos 16 - 1 Ø 14/40					
" 20,00 * 6,40 * 1,210			154,880		
Pos 17 - 2x(1+1) Ø 14/60x40					
" 80,00 * ((2,05+2,23)/2) * 1,210			207,152		
Pos 18 - (1+1) Ø 14/60x40					
" 100,00 * 2,30 * 1,210			278,300		
Armatura zincata di frettaggio da disporre sotto ai martinetti					
Pos 11 - 2x1 Ø 10/10					
" 4 * ((2,93+2,99)/2) * 0,617			7,305		
Pos 12 - 2x1 Ø 10/10					
" 4 * ((3,04+3,09)/2) * 0,617			7,564		
Pos 13 - 4x1 Ø 10					
" (4*3) * 1,80 * 0,617			13,327		
.					
	Totale parziale	kg	5.507,162		
.					
Pila 2A					
Pos 1 - 110 Ø 24					
" 110,00 * 7,90 * 3,551			3.085,819		
Pos 2 - 1 Ø 16/60					
" 9,00 * 7,90 * 1,578			112,196		
Pos 3 - 1 Ø 20/20					
" 14 * 4 * 2,466			138,096		
Pos 4 - 2x1 Ø 20/20					
" (2+2) * ((3,92+3,95)/2) * 2,466			38,815		
Pos 5 - 2x1 Ø 20/20					
" (2+2) * ((3,83+3,88)/2) * 2,466			38,026		
Pos 6 - 2x1 Ø 20/20					
" (2+2) * ((3,68+3,76)/2) * 2,466			36,694		
Pos 7 - 2x1 Ø 20/20					
" (2+2) * ((3,30+3,58)/2) * 2,466			33,932		
Pos 8 - 2x1 Ø 20/20					
" (2+2) * ((6,36+7,39)/2) * 2,466			67,815		
Pos 9 - 2x1 Ø 20/20					
" 2 * 7,98 * 2,466			39,357		
Pos 10 - 1 Ø 20/20					
" 4 * 8,10 * 2,466			79,898		
Pos 14 - 1+1 Ø 14/20					

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

035 - Elevazione pile

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" 80 * 5,65 * 1,210		546,920		
	Pos 15 - 1+1 Ø 14/20				
	" 80 * 3,85 * 1,210		372,680		
	Pos 16 - 1 Ø 14/40				
	" 19 * 6,40 * 1,210		147,136		
	Pos 17 - 2x(1+1) Ø 14/60x40				
	" 76 * ((2,05+2,23)/2) * 1,210		196,794		
	Pos 18 - (1+1) Ø 14/60x40				
	" 95 * 2,30 * 1,210		264,385		
	Armatura zincata di frettaggio da disporre sotto ai martinetti				
	Pos 11 - 2x1 Ø 10/10				
	" 4 * ((2,93+2,99)/2) * 0,617		7,305		
	Pos 12 - 2x1 Ø 10/10				
	" 4 * ((3,04+3,09)/2) * 0,617		7,564		
	Pos 13 - 4x1 Ø 10				
	" (4*3) * 1,80 * 0,617		13,327		
	.				
	Totale parziale	kg	5.226,759		
	.				
	Pila 2B				
	Pos 1 - 110 Ø 24				
	" 110,00 * 7,90 * 3,551		3.085,819		
	Pos 2 - 1 Ø 16/60				
	" 9,00 * 7,90 * 1,578		112,196		
	Pos 3 - 1 Ø 20/20				
	" 14 * 4 * 2,466		138,096		
	Pos 4 - 2x1 Ø 20/20				
	" (2+2) * ((3,92+3,95)/2) * 2,466		38,815		
	Pos 5 - 2x1 Ø 20/20				
	" (2+2) * ((3,83+3,88)/2) * 2,466		38,026		
	Pos 6 - 2x1 Ø 20/20				
	" (2+2) * ((3,68+3,76)/2) * 2,466		36,694		
	Pos 7 - 2x1 Ø 20/20				
	" (2+2) * ((3,30+3,58)/2) * 2,466		33,932		
	Pos 8 - 2x1 Ø 20/20				
	" (2+2) * ((6,36+7,39)/2) * 2,466		67,815		
	Pos 9 - 2x1 Ø 20/20				
	" 2 * 7,98 * 2,466		39,357		
	Pos 10 - 1 Ø 20/20				
	" 4 * 8,10 * 2,466		79,898		
	Pos 14 - 1+1 Ø 14/20				
	" 80 * 5,65 * 1,210		546,920		
	Pos 15 - 1+1 Ø 14/20				
	" 80 * 3,85 * 1,210		372,680		
	Pos 16 - 1 Ø 14/40				
	" 19 * 6,40 * 1,210		147,136		
	Pos 17 - 2x(1+1) Ø 14/60x40				
	" 76 * ((2,05+2,23)/2) * 1,210		196,794		
	Pos 18 - (1+1) Ø 14/60x40				
	" 95 * 2,30 * 1,210		264,385		
	Armatura zincata di frettaggio da disporre sotto ai martinetti				
	Pos 11 - 2x1 Ø 10/10				
	" 4 * ((2,93+2,99)/2) * 0,617		7,305		
	Pos 12 - 2x1 Ø 10/10				
	" 4 * ((3,04+3,09)/2) * 0,617		7,564		
	Pos 13 - 4x1 Ø 10				



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

035 - Elevazione pile

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1112 329.d	" (4*3) * 1,80 * 0,617		13,327		
	Totale parziale	kg	5.226,759		
	Totale	kg	21.467,842	0,84	18.032,99
	Acciaio in barre ad aderenza migliorata per c.a. tipo Fe B 44 k controllato.				
	CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F)				
	Elevazione pile				
	Acciaio baggioli e ritegni				
	Pila 1A				
	baggiolo H 28 cm				
	Pos.19 - 2x(8+8) Ø 16				
	" 32,00 * 2,85 * 1,580		144,096		
	Pos.20 - 2x(3+3) Ø 10				
	" 12,00 * 4,10 * 0,617		30,356		
	baggiolo H 43 cm				
	Pos.21 - 2x(8+8) Ø 16				
	" 32,00 * 3,15 * 1,580		159,264		
	Pos.22 - 2x(4+4) Ø 10				
	" 16,00 * 4,00 * 0,617		39,488		
	ritegni				
	Pos.23 - 2x8 Ø 20				
	" 16,00 * 3,60 * 2,470		142,272		
Pos.24 - 2x4 Ø 16					
" 8,00 * 3,20 * 1,580		40,448			
Pos.25 - 2x5 Ø 10					
" 10,00 * 2,80 * 0,617		17,276			
Pila 1B					
baggiolo H 28 cm					
Pos.19 - 2x(8+8) Ø 16					
" 32,00 * 2,85 * 1,580		144,096			
Pos.20 - 2x(3+3) Ø 10					
" 12,00 * 4,10 * 0,617		30,356			
baggiolo H 43 cm					
Pos.21 - 2x(8+8) Ø 16					
" 32,00 * 3,15 * 1,580		159,264			
Pos.22 - 2x(4+4) Ø 10					
" 16,00 * 4,00 * 0,617		39,488			
ritegni					
Pos.23 - 2x8 Ø 20					
" 16,00 * 3,60 * 2,470		142,272			
Pos.24 - 2x4 Ø 16					
" 8,00 * 3,20 * 1,580		40,448			
Pos.25 - 2x5 Ø 10					
" 10,00 * 2,80 * 0,617		17,276			
Pila 2A					
baggiolo H 28 cm					
Pos.19 - 2x(8+8) Ø 16					
" 32,00 * 2,85 * 1,580		144,096			
Pos.20 - 2x(3+3) Ø 10					
" 12,00 * 4,10 * 0,617		30,356			
baggiolo H 43 cm					

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

035 - Elevazione pile

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Pos.21 - 2x(8+8) Ø 16				
	" " 32,00 * 3,15 * 1,580		159,264		
	Pos.22 - 2x(4+4) Ø 10				
	" " 16,00 * 4,00 * 0,617		39,488		
	ritegni				
	Pos.23 - 2x8 Ø 20				
	" " 16,00 * 3,60 * 2,470		142,272		
	Pos.24 - 2x4 Ø 16				
	" " 8,00 * 3,20 * 1,580		40,448		
	Pos.25 - 2x5 Ø 10				
	" " 10,00 * 2,80 * 0,617		17,276		
	Pila 2B				
	baggiolo H 28 cm				
	Pos.19 - 2x(8+8) Ø 16				
	" " 32,00 * 2,85 * 1,580		144,096		
	Pos.20 - 2x(3+3) Ø 10				
	" " 12,00 * 4,10 * 0,617		30,356		
	baggiolo H 43 cm				
	Pos.21 - 2x(8+8) Ø 16				
	" " 32,00 * 3,15 * 1,580		159,264		
	Pos.22 - 2x(4+4) Ø 10				
	" " 16,00 * 4,00 * 0,617		39,488		
	ritegni				
	Pos.23 - 2x8 Ø 20				
	" " 16,00 * 3,60 * 2,470		142,272		
	Pos.24 - 2x4 Ø 16				
	" " 8,00 * 3,20 * 1,580		40,448		
	Pos.25 - 2x5 Ø 10				
	" " 10,00 * 2,80 * 0,617		17,276		
	.				
	Totale	kg	2.292,800	0,84	1.925,95
1113	Casseforme piane orizzontali o verticali per conglomerati cementizi				
334	.				
	CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F)				
	Elevazione pile				
	.				
	Casseri baggioli e ritegni				
	Pila 1A				
	baggioli				
	" " 4,00 * 1,10 * 0,28		1,232		
	" " 4,00 * 1,10 * 0,44		1,936		
	ritegni				
	" " 4,00 * 0,70 * 0,55		1,540		
	" " 4,00 * 0,70 * 0,55		1,540		
	Pila 1B				
	baggioli				
	" " 4,00 * 1,10 * 0,28		1,232		
	" " 4,00 * 1,10 * 0,44		1,936		
	ritegni				
	" " 4,00 * 0,70 * 0,55		1,540		
	" " 4,00 * 0,70 * 0,55		1,540		
	Pila 2A				
	baggioli				
	" " 4,00 * 1,10 * 0,28		1,232		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

035 - Elevazione pile

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1114 382	" 4,00 * 1,10 * 0,44 ritegni		1,936		
	" 4,00 * 0,70 * 0,55		1,540		
	" 4,00 * 0,70 * 0,55		1,540		
	Pila 2B baggioli				
	" 4,00 * 1,10 * 0,28		1,232		
	" 4,00 * 1,10 * 0,44		1,936		
	ritegni				
	" 4,00 * 0,70 * 0,55		1,540		
	" 4,00 * 0,70 * 0,55		1,540		
	.				
	Totale	mq	24,992	20,77	519,08
	Casseforme per getti di cemento armato o precompresso avente curvatura tridimensionale con raggio di curvatura non superiore a ml 10.				
	.				
	CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F) Elevazione pile				
	.				
	Casseri - curvi				
	Pila 1A				
	" 4,00 * 0,81 * 8,50		27,540		
	" 4,00 * 1,54 * 8,50		52,360		
	Pila 1B				
" 4,00 * 0,81 * 8,50		27,540			
" 4,00 * 1,54 * 8,50		52,360			
Pila 2A					
" 4,00 * 0,81 * 8		25,920			
" 4,00 * 1,54 * 8		49,280			
Pila 2B					
" 4,00 * 0,81 * 8		25,920			
" 4,00 * 1,54 * 8		49,280			
.					
Casseri - longitudinali					
Pila 1A					
" 2,00 * 2,20 * 8,50		37,400			
" 2,00 * 0,59 * 8,50		10,030			
Pila 1B					
" 2,00 * 2,20 * 8,50		37,400			
" 2,00 * 0,59 * 8,50		10,030			
Pila 2A					
" 2,00 * 2,20 * 8		35,200			
" 2,00 * 0,59 * 8		9,440			
Pila 2B					
" 2,00 * 2,20 * 8		35,200			
" 2,00 * 0,59 * 8		9,440			
.					
Totale	mq	494,340	25,52	12.615,56	
1115 8001	Zincatura eseguita a caldo				
.					
CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F) Elevazione pile					
.					
Armatura elevazione pile					

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

035 - Elevazione pile

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Pila 1A				
	Armatura zincata di frettaggio da disporre sotto ai martinetti				
	Pos 11 - 2x1 Ø 10/10				
	" (4+4+4+4) * ((2,93+2,99)/2) * 0,617		29,221		
	Pos 12 - 2x1 Ø 10/10				
	" (4+4+4+4) * ((3,04+3,09)/2) * 0,617		30,258		
	Pos 13 - 4x1 Ø 10				
	" (4*3) * 1,80 * 0,617		13,327		
	.				
	Totale parziale	kg	72,806		
	.				
	Pila 1B				
	Armatura zincata di frettaggio da disporre sotto ai martinetti				
	Pos 11 - 2x1 Ø 10/10				
	" (4+4+4+4) * ((2,93+2,99)/2) * 0,617		29,221		
	Pos 12 - 2x1 Ø 10/10				
	" (4+4+4+4) * ((3,04+3,09)/2) * 0,617		30,258		
	Pos 13 - 4x1 Ø 10				
	" (4*3) * 1,80 * 0,617		13,327		
	.				
	Totale parziale	kg	72,806		
	.				
	Pila 2A				
	Armatura zincata di frettaggio da disporre sotto ai martinetti				
	Pos 11 - 2x1 Ø 10/10				
	" (4+4+4+4) * ((2,93+2,99)/2) * 0,617		29,221		
	Pos 12 - 2x1 Ø 10/10				
	" (4+4+4+4) * ((3,04+3,09)/2) * 0,617		30,258		
	Pos 13 - 4x1 Ø 10				
	" (4*3) * 1,80 * 0,617		13,327		
	.				
	Totale parziale	kg	72,806		
	.				
	Pila 2B				
	Armatura zincata di frettaggio da disporre sotto ai martinetti				
	Pos 11 - 2x1 Ø 10/10				
	" (4+4+4+4) * ((2,93+2,99)/2) * 0,617		29,221		
	Pos 12 - 2x1 Ø 10/10				
	" (4+4+4+4) * ((3,04+3,09)/2) * 0,617		30,258		
	Pos 13 - 4x1 Ø 10				
	" (4*3) * 1,80 * 0,617		13,327		
	.				
	Totale parziale	kg	72,806		
	.				
	Totale	kg	291,224	0,93	270,84
1116 NP.05	Rivestimento protettivo delle superfici esterne esposte a ... iadotti e ponti in calcestruzzo, delle pile e delle spalle				
	.				
	CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F)				
	Elevazione pile				
	.				
	Trattamento protettivo				
	Pila 1A				
	" 1 * 15,00 * 8,50		127,500		
	" 1 * 12,08		12,080		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

035 - Elevazione pile

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Pila 1B				
	" " 1,00 * 15,00 * 8,50		127,500		
	" " 1,00 * 12,08		12,080		
	Pila 2A				
	" " 1,00 * 15,00 * (8,50-2,35)		92,250		
	" " 1,00 * 12,08		12,080		
	Pila 2B				
	" " 1,00 * 15,00 * (8,50-2,35)		92,250		
	" " 1,00 * 12,08		12,080		
	.				
	Trattamento baggioli e ritegni				
	Pila 1A				
	baggioli				
	" " 4,00 * 1,10 * 0,28		1,232		
	" " 4,00 * 1,10 * 0,44		1,936		
	ritegni				
	" " 4,00 * 0,70 * 0,55		1,540		
	" " 4,00 * 0,70 * 0,55		1,540		
	Pila 1B				
	baggioli				
	" " 4,00 * 1,10 * 0,28		1,232		
	" " 4,00 * 1,10 * 0,44		1,936		
	ritegni				
	" " 4,00 * 0,70 * 0,55		1,540		
	" " 4,00 * 0,70 * 0,55		1,540		
	Pila 2A				
	baggioli				
	" " 4,00 * 1,10 * 0,28		1,232		
	" " 4,00 * 1,10 * 0,44		1,936		
	ritegni				
	" " 4,00 * 0,70 * 0,55		1,540		
	" " 4,00 * 0,70 * 0,55		1,540		
	Pila 2B				
	baggioli				
	" " 4,00 * 1,10 * 0,28		1,232		
	" " 4,00 * 1,10 * 0,44		1,936		
	ritegni				
	" " 4,00 * 0,70 * 0,55		1,540		
	" " 4,00 * 0,70 * 0,55		1,540		
	.				
	Totale	mq	512,812	15,31	7.851,15
1117 NP.08	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento della classe di esposizione				
	.				
	CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F)				
	Elevazione pile				
	.				
	Sovraprezzo per incremento classe esposizione				
	Vedi quantità cls pile				
	" " 1 * 410,652		410,652		
	.				
	Totale	mc	410,652	4,37	1.794,55
1118 NP.08	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento della classe di esposizione				
	.				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

035 - Elevazione pile

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F) Elevazione pile . Sovrapprezzo per incremento classe esposizione Vedi quantità cls baggioli e ritegni " " 1 * 5,644 . Totale	mc	5,644	4,37	24,66
	5,644				
1119 NP.10	Sovrapprezzo per conglomerati cementizi per incremento del ... della qualità degli inerti e controllo della fessurazione . CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F) Elevazione pile . Sovrapprezzo per ottimizzazione qualità inerti Vedi quantità cls pile " " 1 * 410,652 . Totale	mc	410,652	4,37	1.794,55
	410,652				
1120 NP.10	Sovrapprezzo per conglomerati cementizi per incremento del ... della qualità degli inerti e controllo della fessurazione . CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F) Elevazione pile . Sovrapprezzo per ottimizzazione qualità inerti Vedi quantità cls baggioli e ritegni " " 1 * 5,644 . Totale	mc	5,644	4,37	24,66
	5,644				
	Totale 035 - Elevazione pile Euro				87.361,32

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1121 375.b	Fornitura e posa in opera di strutture portanti in acciaio autoprotetto tipo S355J0W (UNI EN 10155) a doppio "T" - luci da 25,00 ÷ 40,00 m, b) varo dal basso				
	.				
	CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F)				
	.				
	CA01a - esterno curva				
	TRAVI LONGITUDINALI				
	Calcolo singola trave				
	Concio 1				
	Piattabanda superiore - lamiera sp.25 mm				
	" " 1,00 * 10,35 * 0,70 * 197,00		1.427,265		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 30 mm				
	" " 1,00 * 10,35 * 0,90 * 236,00		2.198,340		
	Anima - lamiera sp.16 mm				
	" " 1,00 * 10,35 * 2,545 * 125,60		3.308,398		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 16 mm				
	" " 2 * 0,25 * 2,545 * 125,60		159,826		
	Irrigidimenti verticali in corrispondenza diaframma spalla - piatto sp.30 mm				
	Lato esterno				
	" " 3 * 0,969 * 236,00		686,052		
	Lato interno				
	" " 3 * 1,107 * 236,00		783,756		
	Irrigidimenti verticali in corrispondenza attacco controvento inferiore - piatto sp.30 mm				
	" " 1,00 * 0,180 * 236,00		42,480		
	" " 1,00 * 0,213 * 236,00		50,268		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
	" " 1 * 1,196 * 172,70		206,549		
	contropiastra in corrispondenza appoggio 550x550x70 mm				
	" " 1,00 * 0,55 * 0,55 * 549,00		166,073		
	Piolatura Travi Tipo A - 4 Ø 22/200 - h=240 mm				
	" " (52*4) * 0,27 * 2,984		167,581		
	.				
	Concio 2				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 25 mm				
	" " 1,00 * 11 * 0,70 * 197,00		1.516,900		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 40 mm				
	" " 1,00 * 11 * 0,90 * 314		3.108,600		
	Anima - lamiera sp. 16 mm				
	" " 1,00 * 11 * 2,535 * 125,60		3.502,356		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 16 mm				
	" " 2 * 0,25 * 2,535 * 125,60		159,198		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
	" " 2 * 1,187 * 172,70		409,990		
	Piolatura Travi Tipo B - 4 Ø 22/400 + 2Ø22/400 - h=240 mm				
	" " (4*28) * 0,27 * 2,984		90,236		
	" " (2*28) * 0,27 * 2,984		45,118		
	.				
	Concio 3				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 35 mm				
	" " 1,00 * 11,00 * 0,70 * 275,00		2.117,500		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 40 mm				
	" " 1,00 * 11,00 * 0,90 * 314		3.108,600		
	Anima - lamiera sp. 22 mm				
	" " 1,00 * 11,00 * 2,525 * 172,70		4.796,743		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 20 mm				
	" " 2 * 0,25 * 2,525 * 157,00		198,213		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
	" " 2 * 1,183 * 172,70		408,608		
	Piolatura Travi Tipo A - 4 Ø 22/200				
	" "(4*55) * 0,27 * 2,984		177,250		
	.				
	Concio 4				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 35 mm				
	" " 1,00 * 13,00 * 0,90 * 275,00		3.217,500		
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 30 mm				
	" " 1,00 * 8,00 * 0,85 * 236,00		1.604,800		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 40 mm				
	" " 1,00 * 13,00 * 1,20 * 314,00		4.898,400		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 20 mm				
	" " 1,00 * 8,00 * 1,15 * 157,00		1.444,400		
	Anima - lamiera sp. 26 mm				
	" " 1,00 * (2,50+2,50) * 2,525 * 204,10		2.576,763		
	" " 1,00 * 8,00 * 2,475 * 204,10		4.041,180		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 26 mm				
	" " 2 * 0,25 * 2,208 * 204,100		225,326		
	Irrigidimenti verticali in corrispondenza diaframma pila - piatto sp.30 mm				
	Lato esterno				
	" " 3 * 1,151 * 236,00		814,908		
	Lato interno				
	" " 3 * 1,300 * 236,00		920,400		
	Irrigidimenti verticali in corrispondenza attacco controvento inferiore - piatto sp.30 mm				
	" " 2 * 0,180 * 236,00		84,960		
	" " 2 * 0,213 * 236,00		100,536		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
	" " 2 * 1,183 * 172,70		408,608		
	contropiastra in corrispondenza appoggio 900x900x80 mm				
	" " 1,00 * 0,90 * 0,90 * 628,00		508,680		
	Piolatura Travi Tipo A - 4 Ø 22/200				
	" "(4*65) * 0,27 * 2,984		209,477		
	.				
	Concio 5				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 35 mm				
	" " 1,00 * 12 * 0,70 * 275,00		2.310,000		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 40 mm				
	" " 1,00 * 12 * 0,90 * 314		3.391,200		
	Anima - lamiera sp. 22 mm				
	" " 1,00 * 12 * 2,525 * 172,70		5.232,810		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 20 mm				
	" " 2 * 0,25 * 2,525 * 157,00		198,213		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
	" " 2 * 1,183 * 172,70		408,608		
	Piolatura Travi Tipo A - 4 Ø 22/200				
	" "(4*60) * 0,27 * 2,984		193,363		
	.				
	Concio 6				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 25 mm				
	" " 1,00 * 10,15 * 0,70 * 197,00		1.399,685		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 40 mm				
	" " 1,00 * 10,15 * 0,90 * 314		2.868,390		



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Anima - lamiera sp. 16 mm				
"	" 1,00 * 10,15 * 2,535 * 125,60		3.231,719		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 16 mm				
"	" 2 * 0,25 * 2,535 * 125,60		159,198		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
"	" 1 * 1,187 * 172,70		204,995		
	Piolatura Travi Tipo B - 4 Ø 22/400 + 2Ø22/400 - h=240 mm				
"	" (4*25) * 0,27 * 2,984		80,568		
"	" (2*25) * 0,27 * 2,984		40,284		
.					
	Concio 7				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 25 mm				
"	" 1,00 * 11,15 * 0,70 * 197,00		1.537,585		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 40 mm				
"	" 1,00 * 11,15 * 0,90 * 314		3.150,990		
	Anima - lamiera sp. 16 mm				
"	" 1,00 * 11,15 * 2,535 * 125,60		3.550,115		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 16 mm				
"	" 2 * 0,25 * 2,535 * 125,60		159,198		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
"	" 2 * 1,187 * 172,70		409,990		
	Piolatura Travi Tipo B - 4 Ø 22/400 + 2Ø22/400 - h=240 mm				
"	" (4*28) * 0,27 * 2,984		90,236		
"	" (2*28) * 0,27 * 2,984		45,118		
.					
	Concio 8				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 35 mm				
"	" 1,00 * 12 * 0,70 * 275,00		2.310,000		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 40 mm				
"	" 1,00 * 12 * 0,90 * 314		3.391,200		
	Anima - lamiera sp. 22 mm				
"	" 1,00 * 12 * 2,525 * 172,70		5.232,810		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 20 mm				
"	" 2 * 0,25 * 2,525 * 157,00		198,213		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
"	" 2 * 1,183 * 172,70		408,608		
	Piolatura Travi Tipo A - 4 Ø 22/200				
"	" (4*60) * 0,27 * 2,984		193,363		
.					
	Concio 9				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 35 mm				
"	" 1,00 * 13,00 * 0,90 * 275,00		3.217,500		
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 30 mm				
"	" 1,00 * 8,00 * 0,85 * 236,00		1.604,800		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 40 mm				
"	" 1,00 * 13,00 * 1,20 * 314,00		4.898,400		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 20 mm				
"	" 1,00 * 8,00 * 1,15 * 157,00		1.444,400		
	Anima - lamiera sp. 26 mm				
"	" 1,00 * (2,50+2,50) * 2,525 * 204,10		2.576,763		
"	" 1,00 * 8,00 * 2,475 * 204,10		4.041,180		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 26 mm				
"	" 2 * 0,25 * 2,475 * 204,100		252,574		
	Irrigidimenti verticali in corrispondenza diaframma pila - piatto sp.30 mm				
Lato esterno					
"	" 3 * 1,151 * 236,00		814,908		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Lato interno				
"	" 3 * 1,300 * 236,00		920,400		
	Irrigidimenti verticali in corrispondenza attacco controvento inferiore - piatto sp.30 mm				
"	" 2 * 0,180 * 236,00		84,960		
"	" 2 * 0,213 * 236,00		100,536		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
"	" 2 * 1,183 * 172,70		408,608		
	contropiastra in corrispondenza appoggio 900x900x80 mm				
"	" 1,00 * 0,90 * 0,90 * 628,00		508,680		
	Piolatura Travi Tipo A - 4 Ø 22/200				
"	" (4*65) * 0,27 * 2,984		209,477		
.					
	Concio 10				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 35 mm				
"	" 1,00 * 11,00 * 0,70 * 275,00		2.117,500		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 40 mm				
"	" 1,00 * 11,00 * 0,90 * 314		3.108,600		
	Anima - lamiera sp. 22 mm				
"	" 1,00 * 11,00 * 2,525 * 172,70		4.796,743		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 20 mm				
"	" 2 * 0,25 * 2,525 * 157,00		198,213		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
"	" 2 * 1,183 * 172,70		408,608		
	Piolatura Travi Tipo A - 4 Ø 22/200				
"	" (4*55) * 0,27 * 2,984		177,250		
.					
	Concio 11				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 25 mm				
"	" 1,00 * 11 * 0,70 * 197,00		1.516,900		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 40 mm				
"	" 1,00 * 11 * 0,90 * 314		3.108,600		
	Anima - lamiera sp. 16 mm				
"	" 1,00 * 11 * 2,535 * 125,60		3.502,356		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 16 mm				
"	" 2 * 0,25 * 2,535 * 125,60		159,198		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
"	" 2 * 1,187 * 172,70		409,990		
	Piolatura Travi Tipo B - 4 Ø 22/400 + 2Ø22/400 - h=240 mm				
"	" (4*28) * 0,27 * 2,984		90,236		
"	" (2*28) * 0,27 * 2,984		45,118		
.					
	Concio 12				
	Piattabanda superiore - lamiera sp.25 mm				
"	" 1,00 * 10,35 * 0,70 * 197,00		1.427,265		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 30 mm				
"	" 1,00 * 10,35 * 0,90 * 236,00		2.198,340		
	Anima - lamiera sp.16 mm				
"	" 1,00 * 10,35 * 2,545 * 125,60		3.308,398		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 16 mm				
"	" 2 * 0,25 * 2,545 * 125,60		159,826		
	Irrigidimenti verticali in corrispondenza diaframma spalla - piatto sp.30 mm				
	Lato esterno				
"	" 3 * 0,969 * 236,00		686,052		
	Lato interno				
"	" 3 * 1,107 * 236,00		783,756		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Irrigidimenti verticali in corrispondenza attacco controvento inferiore - piatto sp.30 mm				
"	" 1,00 * 0,180 * 236,00		42,480		
"	" 1,00 * 0,213 * 236,00		50,268		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
"	" 1 * 1,196 * 172,70		206,549		
	contropiastra in corrispondenza appoggio 550x550x70 mm				
"	" 1,00 * 0,55 * 0,55 * 549,00		166,073		
	Piolatura Travi Tipo A - 4 Ø 22/200 - h=240 mm				
"	" (52*4) * 0,27 * 2,984		167,581		
.					
	Irrigidimento longitudinale - lamiera sp.8 mm				
"	" 1 * (135,00-(0,03*3*4)) * 0,631 * 62,80		5.335,352		
.					
	Totale parziale	kg	145.542,735		
.					
	ULTERIORI TRAVE LONGITUDINALE				
"	" 1,00 * 145542,735		145.542,735		
.					
	Totale parziale	kg	145.542,735		
.					
	TRAVERSO IN CORRISPONDENZA ASSE APPOGGI SPALLE				
	Calcolo singolo traverso				
	Parte inferiore				
	piattabanda inferiore - lamiera sp.16 mm				
"	" 1,00 * 3,08 * 0,30 * 125,60		116,054		
	anima - lamiera sp.12 mm				
"	" 1,00 * 3,08 * (0,30-0,016-0,016) * 94,20		77,756		
	piattabanda superiore - lamiera sp.16 mm				
"	" 1,00 * 3,08 * 0,30 * 125,60		116,054		
	Collegamento alle travi longitudinali				
	piattabanda inferiore - lamiera sp.16 mm				
"	" 1,00 * 0,130 * 125,60		16,328		
"	" 1,00 * 0,130 * 125,60		16,328		
	anima - lamiera sp.12 mm				
"	" 1,00 * 0,40 * (0,30-0,016-0,016) * 94,20		10,098		
"	" 1,00 * 0,40 * (0,30-0,016-0,016) * 94,20		10,098		
	piattabanda superiore - lamiera sp.16 mm				
"	" 1,00 * 0,464 * 125,60		58,278		
"	" 1,00 * 0,464 * 125,60		58,278		
	coprigiunto piattabanda inferiore 280x610x10 e 120x610x10 mm				
"	" (1+1) * 0,28 * 0,61 * 78,50		26,816		
"	" (2+2) * 0,12 * 0,61 * 78,50		22,985		
	bulloni M20x80				
"	" 64 * 0,255		16,320		
"	" 64 * 0,064		4,096		
	coprigiunto anima 230x330x8 mm				
"	" (2+2) * 0,23 * 0,33 * 62,80		19,066		
	bulloni M20x80				
"	" (12+12) * 0,255		6,120		
"	" (12+12) * 0,064		1,536		
	coprigiunto piattabanda superiore 280x610x10 e 120x610x10 mm				
"	" (1+1) * 0,28 * 0,61 * 78,50		26,816		
"	" (2+2) * 0,12 * 0,61 * 78,50		22,985		
	bulloni M20x80				
"	" 64 * 0,255		16,320		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 64 * 0,064		4,096		
	irrigidimenti tratto centrale - piatto sp.30 mm				
	" " (2+2) * 0,144 * (0,30-0,016-0,016) * 236,00		36,431		
	piatto di compensazione 280x500x20 mm				
	" " 1 * 0,28 * 0,50 * 157,00		21,980		
	piatto superiore 260x340x16 mm				
	" " 1 * 0,26 * 0,34 * 125,60		11,103		
	anima 340x318x12 mm				
	" " 1 * 0,318 * 0,34 * 94,20		10,185		
	piatto inferiore 260x340x16 mm				
	" " 1 * 0,26 * 0,34 * 125,60		11,103		
	piatti laterale 260x360x30 mm				
	" " (1+1) * 0,26 * 0,36 * 236		44,179		
	Parte centrale				
	angolare 150x150x12 mm - peso 27.30 kg/m				
	" " 2 * 2,24 * 27,30		122,304		
	" " 2 * 2,24 * 27,30		122,304		
	calastrelli 181x100x30 mm				
	" " 2 * 0,181 * 0,10 * 236,00		8,543		
	" " 2 * 0,181 * 0,10 * 236,00		8,543		
	bulloni M24x80				
	" " (12+12) * 0,382		9,168		
	" " (12+12) * 0,110		2,640		
	Parte superiore - interno				
	piattabanda inferiore - lamiera sp.18 mm				
	" " 1,00 * 4,28 * 0,40 * 142,00		243,104		
	anima - lamiera sp.14 mm				
	" " 1,00 * 4,28 * (0,50-0,018-0,018) * 109,90		218,253		
	piattabanda superiore - lamiera sp.18 mm				
	" " 1,00 * 4,28 * 0,40 * 142,00		243,104		
	Collegamento alle travi longitudinali				
	piattabanda inferiore - lamiera sp.18 mm				
	" " 1,00 * 0,433 * 142,00		61,486		
	" " 1,00 * 0,433 * 142,00		61,486		
	anima - lamiera sp.14 mm				
	" " 1,00 * ((0,70+0,47)/2) * (0,50-0,018-0,018) * 109,90		29,831		
	" " 1,00 * ((0,70+0,47)/2) * (0,50-0,018-0,018) * 109,90		29,831		
	piattabanda superiore - lamiera sp.18 mm				
	" " 1,00 * 0,29 * 142,00		41,180		
	" " 1,00 * 0,29 * 142,00		41,180		
	coprigiunto piattabanda inferiore 380x610x10 e 170x610x10 mm				
	" " (1+1) * 0,38 * 0,61 * 78,50		36,393		
	" " (2+2) * 0,17 * 0,61 * 78,50		32,562		
	bulloni M20x80				
	" " (32+32) * 0,255		16,320		
	" " (32+32) * 0,064		4,096		
	coprigiunto anima 390x330x8 mm				
	" " (2+2) * 0,39 * 0,33 * 62,80		32,329		
	bulloni M20x80				
	" " (20+20) * 0,255		10,200		
	" " (20+20) * 0,064		2,560		
	coprigiunto piattabanda superiore 380x610x10 e 170x610x10 mm				
	" " (1+1) * 0,38 * 0,61 * 78,50		36,393		
	" " (2+2) * 0,17 * 0,61 * 78,50		32,562		
	bulloni M20x80				
	" " (32+32) * 0,255		16,320		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" (32+32) * 0,064		4,096		
	piastra di collegamento sp.14 mm				
	" 2 * 0,13 * 109,90		28,574		
	piastra superiore 1700x170x10 mm				
	" 2 * 1,7 * 0,17 * 78,50		45,373		
	piastra inferiore 1700x170x10 mm				
	" 2 * 1,7 * 0,17 * 78,50		45,373		
	bulloni M20x80				
	" (24*4) * 0,255		24,480		
	" (24*4) * 0,064		6,144		
	piolatura - 2 Ø 19/200 - h=200 mm				
	" 44 * 0,20 * 2,23		19,624		
	Parte superiore - sbalzi				
	piattabanda inferiore - lamiera sp.18 mm				
	" 1 * 1,814 * 0,40 * 142,00		103,035		
	" 1 * 1,814 * 0,40 * 142,00		103,035		
	anima - lamiera sp.14 mm				
	" 1 * 1,80 * ((0,418+0,214)/2) * 109,90		62,511		
	" 1 * 1,80 * ((0,418+0,214)/2) * 109,90		62,511		
	piattabanda superiore - lamiera sp.18 mm				
	" 1 * 1,80 * 0,40 * 142,00		102,240		
	" 1 * 1,80 * 0,40 * 142,00		102,240		
	Collegamento alle travi longitudinali				
	piattabanda inferiore - lamiera sp.18 mm				
	" 1,00 * 0,386 * 142,00		54,812		
	" 1,00 * 0,386 * 142,00		54,812		
	anima - lamiera sp.14 mm				
	" 1,00 * ((0,25+0,405)/2) * ((0,418+0,464)/2) * 109,90		15,897		
	" 1,00 * ((0,25+0,405)/2) * ((0,418+0,464)/2) * 109,90		15,897		
	piattabanda superiore - lamiera sp.18 mm				
	" 1,00 * 0,11 * 142,00		15,620		
	" 1,00 * 0,11 * 142,00		15,620		
	Piolatura - 2 Ø 19/200 - h=200 mm				
	" 20 * 0,20 * 2,23		8,920		
	" 20 * 0,20 * 2,23		8,920		
	.				
	Totale parziale	kg	3.143,835		
	.				
	ULTERIORI TRAVERSI IN CORRISPONDENZA ASSE APPOGGI SPALLE				
	" 1,00 * 3143,835		3.143,835		
	.				
	Totale parziale	kg	3.143,835		
	.				
	TRAVERSO IN CORRISPONDENZA ASSE APPOGGI PILE				
	Calcolo singolo traverso				
	Parte inferiore				
	piattabanda inferiore - lamiera sp.16 mm				
	" 1,00 * 2,78 * 0,30 * 125,60		104,750		
	anima - lamiera sp.12 mm				
	" 1,00 * 2,78 * (0,30-0,016-0,016) * 94,20		70,183		
	piattabanda superiore - lamiera sp.16 mm				
	" 1,00 * 2,78 * 0,30 * 125,60		104,750		
	Collegamento alle travi longitudinali				
	piattabanda inferiore - lamiera sp.16 mm				
	" 1,00 * 0,130 * 125,60		16,328		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 1,00 * 0,130 * 125,60		16,328		
	anima - lamiera sp.12 mm				
	" " 1,00 * 0,40 * (0,30-0,016-0,016) * 94,20		10,098		
	" " 1,00 * 0,40 * (0,30-0,016-0,016) * 94,20		10,098		
	piattabanda superiore - lamiera sp.16 mm				
	" " 1,00 * 0,548 * 125,60		68,829		
	" " 1,00 * 0,548 * 125,60		68,829		
	coprigiunto piattabanda inferiore 280x610x10 e 120x610x10 mm				
	" "(1+1) * 0,28 * 0,61 * 78,50		26,816		
	" "(2+2) * 0,12 * 0,61 * 78,50		22,985		
	bulloni M20x80				
	" "(32+32) * 0,255		16,320		
	" "(32+32) * 0,064		4,096		
	coprigiunto anima 230x330x8 mm				
	" "(2+2) * 0,23 * 0,33 * 62,80		19,066		
	bulloni M20x80				
	" "(12+12) * 0,255		6,120		
	" "(12+12) * 0,064		1,536		
	coprigiunto piattabanda superiore 280x610x10 e 120x610x10 mm				
	" "(1+1) * 0,28 * 0,61 * 78,50		26,816		
	" "(2+2) * 0,12 * 0,61 * 78,50		22,985		
	bulloni M20x80				
	" "(32+32) * 0,255		16,320		
	" "(32+32) * 0,064		4,096		
	irrigidimenti tratto centrale - piatto sp.30 mm				
	" "(2+2) * 0,144 * (0,30-0,016-0,016) * 236,00		36,431		
	piatto di compensazione 280x500x20 mm				
	" 1 * 0,28 * 0,50 * 157,00		21,980		
	piatto superiore 260x340x16 mm				
	" 1 * 0,26 * 0,34 * 125,60		11,103		
	anima 340x318x12 mm				
	" 1 * 0,318 * 0,34 * 94,20		10,185		
	piatto inferiore 260x340x16 mm				
	" 1 * 0,26 * 0,34 * 125,60		11,103		
	piatto laterale 260x360x30 mm				
	" (1+1) * 0,26 * 0,36 * 236		44,179		
	.				
	Parte centrale				
	angolare 150x150x15 mm - peso 33,80 kg/m				
	" 2 * 2,78 * 33,80		187,928		
	" 2 * 2,78 * 33,80		187,928		
	calastrelli 181x100x30 mm				
	" 2 * 0,181 * 0,10 * 236		8,543		
	" 2 * 0,181 * 0,10 * 236		8,543		
	bulloni M24x80				
	" (12+12) * 0,382		9,168		
	" (12+12) * 0,110		2,640		
	Parte superiore				
	angolare 120x120x12 mm - peso 21,60 kg/m				
	" 2 * 6,003 * 21,60		259,330		
	calastrelli 181x100x30 mm				
	" 6 * 0,181 * 0,10 * 236		25,630		
	piastra di collegamento sp.30 mm				
	" 1,00 * 0,326 * 236		76,936		
	bulloni M24x80				
	" 23 * 0,382		8,786		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
"	" 23 * 0,110		2,530		
.					
	Totale parziale	kg	1.550,292		
.					
	ULTERIORI TRAVERSI IN CORRISPONDENZA ASSE APPOGGI PILE				
"	" 1,00 * 1550,292		1.550,292		
.					
	Totale parziale	kg	1.550,292		
.					
	TRAVERSI IN CORRISPONDENZA CAMPATA				
	Calcolo singolo traverso				
	Parte inferiore				
	angolare 150x150x15 mm - peso 33,80 kg/m				
"	" 2 * 4,46 * 33,80		301,496		
	calastrelli 181x100x22 mm				
"	" 4 * 0,181 * 0,10 * 172,70		12,503		
	bulloni M24x80				
"	" 16 * 0,382		6,112		
"	" 16 * 0,110		1,760		
	Parte centrale				
	angolare 120x120x15 mm - peso 26,60 kg/m				
"	" 2 * 2,83 * 26,60		150,556		
"	" 2 * 2,83 * 26,60		150,556		
	calastrelli 181x100x22 mm				
"	" 3 * 0,181 * 0,10 * 172,70		9,378		
"	" 3 * 0,181 * 0,10 * 172,70		9,378		
	bulloni M24x80				
"	" (12+12) * 0,382		9,168		
"	" (12+12) * 0,110		2,640		
	Parte superiore				
	angolare 120x120x12 mm - peso 21,60 kg/m				
"	" 2 * 6,051 * 21,60		261,403		
	calastrelli 181x100x22 mm				
"	" 6 * 0,181 * 0,10 * 172,70		18,755		
	piastra di collegamento sp.22 mm				
"	" 1,00 * 0,240 * 172,70		41,448		
	bulloni M24x80				
"	" 23 * 0,382		8,786		
"	" 23 * 0,110		2,530		
.					
	Totale parziale	kg	986,469		
.					
	ULTERIORI TRAVERSI IN CORRISPONDENZA CAMPATA				
"	" 20 * 986,469		19.729,380		
.					
	Totale parziale	kg	19.729,380		
.					
	CONTROVENTI INFERIORI				
	Calcolo controventi campo 1				
	angolare 150x150x18 mm - peso 40.10 kg/m				
"	" 2 * 6,857 * 40,10		549,931		
"	" 2 * 3,279 * 40,10		262,976		
"	" 2 * 3,279 * 40,10		262,976		
	piastre collegamento controventi sp.20 mm				
"	" 4 * 0,095 * 157,00		59,660		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 1 * 0,274 * 157,00 calastrelli 181x100x20 mm		43,018		
	" " 12 * 0,181 * 0,10 * 157,00 bulloni M24x75		34,100		
	" " 44 * 0,365		16,060		
	" " 44 * 0,110 bulloni M16x75		4,840		
	" " 24 * 0,145		3,480		
	" " 24 * 0,033		0,792		
	.				
	Totale parziale	kg	1.237,833		
	.				
	Calcolo controventi campo 2 angolare 150x150x15 mm - peso 33.80 kg/m				
	" " 2 * 7,225 * 33,80		488,410		
	" " 2 * 3,463 * 33,80		234,099		
	" " 2 * 3,463 * 33,80		234,099		
	piastre collegamento controventi sp.20 mm				
	" " 4 * 0,095 * 157,00		59,660		
	" " 1 * 0,274 * 157,00		43,018		
	calastrelli 181x100x20 mm				
	" " 12 * 0,181 * 0,10 * 157,00		34,100		
	bulloni M24x75				
	" " 30 * 0,365		10,950		
	" " 30 * 0,110		3,300		
	bulloni M16x75				
	" " 24 * 0,145		3,480		
	" " 24 * 0,033		0,792		
	.				
	Totale parziale	kg	1.111,908		
	.				
	Calcolo controventi campo 3 angolare 180x180x15 mm - peso 41.00 kg/m				
	" " 2 * 6,77 * 41,00		555,140		
	" " 2 * 3,235 * 41,00		265,270		
	" " 2 * 3,235 * 41,00		265,270		
	piastre collegamento controventi sp.20 mm				
	" " 4 * 0,095 * 157,00		59,660		
	" " 1 * 0,274 * 157,00		43,018		
	calastrelli 181x100x20 mm				
	" " 12 * 0,181 * 0,10 * 157,00		34,100		
	bulloni M24x75				
	" " 44 * 0,365		16,060		
	" " 44 * 0,110		4,840		
	bulloni M16x75				
	" " 24 * 0,145		3,480		
	" " 24 * 0,033		0,792		
	.				
	Totale parziale	kg	1.247,630		
	.				
	Calcolo controventi campo 4a angolare 180x180x15 mm - peso 41.00 kg/m				
	" " 2 * 7,564 * 41,00		620,248		
	" " 2 * 3,632 * 41,00		297,824		
	" " 2 * 3,632 * 41,00		297,824		



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	piastre collegamento controventi sp.20 mm				
"	" 4 * 0,095 * 157,00		59,660		
"	" 1 * 0,274 * 157,00		43,018		
	calastrelli 181x100x20 mm				
"	" 12 * 0,181 * 0,10 * 157,00		34,100		
	bulloni M24x75				
"	" 44 * 0,365		16,060		
"	" 44 * 0,110		4,840		
	bulloni M16x75				
"	" 24 * 0,145		3,480		
"	" 24 * 0,033		0,792		
.					
	Totale parziale	kg	1.377,846		
.					
	Calcolo controventi campo 4b				
	angolare 150x150x18 mm - peso 40.10 kg/m				
"	" 2 * 7,614 * 40,10		610,643		
"	" 2 * 3,657 * 40,10		293,291		
"	" 2 * 3,657 * 40,10		293,291		
	piastre collegamento controventi sp.20 mm				
"	" 4 * 0,095 * 157,00		59,660		
"	" 1 * 0,274 * 157,00		43,018		
	calastrelli 181x100x20 mm				
"	" 12 * 0,181 * 0,10 * 157,00		34,100		
	bulloni M24x75				
"	" 44 * 0,365		16,060		
"	" 44 * 0,110		4,840		
	bulloni M16x75				
"	" 24 * 0,145		3,480		
"	" 24 * 0,033		0,792		
.					
	Totale parziale	kg	1.359,175		
.					
	Ulteriori controventi campo 1				
"	" 1 * 1237,833		1.237,833		
	Ulteriori controventi campo 2				
"	" 9 * 1111,908		10.007,172		
	Ulteriori controventi campo 3				
"	" 3 * 1247,63		3.742,890		
	Ulteriori controventi campo 4a				
"	" 3 * 1377,846		4.133,538		
	Ulteriori controventi campo 4b				
"	" 3 * 1359,175		4.077,525		
.					
	Totale parziale	kg	23.198,958		
.					
	CONTROVENTI SUPERIORI				
	Calcolo controventi campo 1				
	angolare 100x100x8 mm - peso 12.20 kg/m				
"	" 2 * 7,872 * 12,20		192,077		
"	" 2 * 3,786 * 12,20		92,378		
"	" 2 * 3,786 * 12,20		92,378		
	piastre collegamento controventi sp.12 mm				
"	" 4 * 0,079 * 94,20		29,767		
"	" 1 * 0,155 * 94,20		14,601		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	bulloni M24x55				
"	" 22 * 0,314		6,908		
"	" 22 * 0,110		2,420		
.					
	Totale parziale	kg	430,529		
.					
	Calcolo controventi campo 2				
	angolare 100x100x8 mm - peso 12.20 kg/m				
"	" 2 * 8,151 * 12,20		198,884		
"	" 2 * 4,037 * 12,20		98,503		
"	" 2 * 4,037 * 12,20		98,503		
	piastre collegamento controventi sp.12 mm				
"	" 4 * 0,079 * 94,20		29,767		
"	" 1 * 0,155 * 94,20		14,601		
	bulloni M24x55				
"	" 22 * 0,314		6,908		
"	" 22 * 0,110		2,420		
.					
	Totale parziale	kg	449,586		
.					
	Calcolo controventi campo 3				
	angolare 100x100x8 mm - peso 12.20 kg/m				
"	" 2 * 7,889 * 12,20		192,492		
"	" 2 * 3,795 * 12,20		92,598		
"	" 2 * 3,795 * 12,20		92,598		
	piastre collegamento controventi sp.12 mm				
"	" 4 * 0,079 * 94,20		29,767		
"	" 1 * 0,155 * 94,20		14,601		
	bulloni M24x55				
"	" 22 * 0,314		6,908		
"	" 22 * 0,110		2,420		
.					
	Totale parziale	kg	431,384		
.					
	Calcolo controventi campo 4a				
	angolare 100x100x8 mm - peso 12.20 kg/m				
"	" 2 * 8,38 * 12,20		204,472		
"	" 2 * 4,04 * 12,20		98,576		
"	" 2 * 4,04 * 12,20		98,576		
	piastre collegamento controventi sp.12 mm				
"	" 4 * 0,079 * 94,20		29,767		
"	" 1 * 0,155 * 94,20		14,601		
	bulloni M24x55				
"	" 22 * 0,314		6,908		
"	" 22 * 0,110		2,420		
.					
	Totale parziale	kg	455,320		
.					
	Calcolo controventi campo 4b				
	angolare 100x100x8 mm - peso 12.20 kg/m				
"	" 2 * 8,303 * 12,20		202,593		
"	" 2 * 4,002 * 12,20		97,649		
"	" 2 * 4,002 * 12,20		97,649		
	piastre collegamento controventi sp.12 mm				
"	" 4 * 0,079 * 94,20		29,767		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 1 * 0,155 * 94,20		14,601		
	bulloni M24x55				
	" " 22 * 0,314		6,908		
	" " 22 * 0,110		2,420		
	.				
	Totale parziale	kg	451,587		
	.				
	Ulteriori controventi campo 1				
	" " 1 * 430,529		430,529		
	Ulteriori controventi campo 2				
	" " 9 * 449,586		4.046,274		
	Ulteriori controventi campo 3				
	" " 3 * 431,384		1.294,152		
	Ulteriori controventi campo 4a				
	" " 3 * 455,32		1.365,960		
	Ulteriori controventi campo 4b				
	" " 3 * 451,587		1.354,761		
	.				
	Totale generale	kg	361.433,005		
	.				
	Maggiorazione per saldature				
	" " (3,00/100) * 361433,005		10.842,990		
	.				
	Totale generale	kg	372.275,995		
	.				
	Maggiorazione per rinforzi, oneri aggiuntivi per montaggio				
	" " (5,00/100) * 372275,995		18.613,800		
	.				
	Totale generale	kg	390.889,795		
	.				
	A detrarre calcolo totale impalcato				
	" " -1 * 390889,795		-390.889,795		
	.				
	A sommare calcolo per luci da 25.00 ÷ 40.00				
	" " ((38,35+38,35)/135,00) * 390889,795		222.025,404		
	.				
	Totale	kg	222.025,404	2,30	510.658,43
1122 375.b	Fornitura e posa in opera di strutture portanti in acciaio autoprotetto tipo S355J0W (UNI EN 10155) a doppio "T" - luci da 25,00 ÷ 40,00 m, b) varo dal basso				
	.				
	CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F)				
	.				
	CA01b - interno curva				
	TRAVI LONGITUDINALI				
	Calcolo singola trave				
	Concio 1				
	Piattabanda superiore - lamiera sp.25 mm				
	" " 1,00 * 9 * 0,70 * 197,00		1.241,100		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 30 mm				
	" " 1,00 * 9 * 0,90 * 236,00		1.911,600		
	Anima - lamiera sp.16 mm				
	" " 1,00 * 9 * 2,545 * 125,60		2.876,868		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 16 mm				
	" " 2 * 0,25 * 2,545 * 125,60		159,826		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Irrigidimenti verticali in corrispondenza diaframma spalla - piatto sp.30 mm				
	Lato esterno				
	" " 3 * 0,969 * 236,00		686,052		
	Lato interno				
	" " 3 * 1,107 * 236,00		783,756		
	Irrigidimenti verticali in corrispondenza attacco controvento inferiore - piatto sp.30 mm				
	" " 1,00 * 0,180 * 236,00		42,480		
	" " 1,00 * 0,213 * 236,00		50,268		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
	" " 1 * 1,196 * 172,70		206,549		
	contropiastra in corrispondenza appoggio 550x550x70 mm				
	" " 1,00 * 0,55 * 0,55 * 549,00		166,073		
	Piolatura Travi Tipo A - 4 Ø 22/200 - h=240 mm				
	" " (4*45) * 0,27 * 2,984		145,022		
	.				
	Concio 2				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 25 mm				
	" " 1,00 * 11 * 0,70 * 197,00		1.516,900		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 40 mm				
	" " 1,00 * 11 * 0,90 * 314		3.108,600		
	Anima - lamiera sp. 16 mm				
	" " 1,00 * 11 * 2,535 * 125,60		3.502,356		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 16 mm				
	" " 2 * 0,25 * 2,535 * 125,60		159,198		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
	" " 2 * 1,187 * 172,70		409,990		
	Piolatura Travi Tipo B - 4 Ø 22/400 + 2Ø22/400 - h=240 mm				
	" " (4*28) * 0,27 * 2,984		90,236		
	" " (2*28) * 0,27 * 2,984		45,118		
	.				
	Concio 3				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 35 mm				
	" " 1,00 * 11,00 * 0,70 * 275,00		2.117,500		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 40 mm				
	" " 1,00 * 11,00 * 0,90 * 314		3.108,600		
	Anima - lamiera sp. 22 mm				
	" " 1,00 * 11,00 * 2,525 * 172,70		4.796,743		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 20 mm				
	" " 2 * 0,25 * 2,525 * 157,00		198,213		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
	" " 2 * 1,183 * 172,70		408,608		
	Piolatura Travi Tipo A - 4 Ø 22/200				
	" " (4*55) * 0,27 * 2,984		177,250		
	.				
	Concio 4				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 35 mm				
	" " 1,00 * 13,00 * 0,90 * 275,00		3.217,500		
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 30 mm				
	" " 1,00 * 8,00 * 0,85 * 236,00		1.604,800		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 40 mm				
	" " 1,00 * 13,00 * 1,20 * 314,00		4.898,400		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 20 mm				
	" " 1,00 * 8,00 * 1,15 * 157,00		1.444,400		
	Anima - lamiera sp. 26 mm				
	" " 1,00 * (2,50+2,50) * 2,525 * 204,10		2.576,763		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 1,00 * 8,00 * 2,475 * 204,10		4.041,180		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 26 mm				
	" " 2 * 0,25 * 2,208 * 204,100		225,326		
	Irrigidimenti verticali in corrispondenza diaframma pila - piatto sp.30 mm				
	Lato esterno				
	" " 3 * 1,151 * 236,00		814,908		
	Lato interno				
	" " 3 * 1,300 * 236,00		920,400		
	Irrigidimenti verticali in corrispondenza attacco controvento inferiore - piatto sp.30 mm				
	" " 2 * 0,180 * 236,00		84,960		
	" " 2 * 0,213 * 236,00		100,536		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
	" " 2 * 1,183 * 172,70		408,608		
	contropiastra in corrispondenza appoggio 900x900x80 mm				
	" " 1,00 * 0,90 * 0,90 * 628,00		508,680		
	Piolatura Travi Tipo A - 4 Ø 22/200				
	" " (4*65) * 0,27 * 2,984		209,477		
	.				
	Concio 5				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 35 mm				
	" " 1,00 * 12 * 0,70 * 275,00		2.310,000		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 40 mm				
	" " 1,00 * 12 * 0,90 * 314		3.391,200		
	Anima - lamiera sp. 22 mm				
	" " 1,00 * 12 * 2,525 * 172,70		5.232,810		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 20 mm				
	" " 2 * 0,25 * 2,525 * 157,00		198,213		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
	" " 2 * 1,183 * 172,70		408,608		
	Piolatura Travi Tipo A - 4 Ø 22/200				
	" " (4*60) * 0,27 * 2,984		193,363		
	.				
	Concio 6				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 25 mm				
	" " 1,00 * 11,50 * 0,70 * 197,00		1.585,850		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 40 mm				
	" " 1,00 * 11,50 * 0,90 * 314		3.249,900		
	Anima - lamiera sp. 16 mm				
	" " 1,00 * 11,50 * 2,535 * 125,60		3.661,554		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 16 mm				
	" " 2 * 0,25 * 2,535 * 125,60		159,198		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
	" " 1 * 1,187 * 172,70		204,995		
	Piolatura Travi Tipo B - 4 Ø 22/400 + 2Ø22/400 - h=240 mm				
	" " (4*28) * 0,27 * 2,984		90,236		
	" " (2*28) * 0,27 * 2,984		45,118		
	.				
	Concio 7				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 25 mm				
	" " 1,00 * 12,50 * 0,70 * 197,00		1.723,750		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 40 mm				
	" " 1,00 * 12,50 * 0,90 * 314		3.532,500		
	Anima - lamiera sp. 16 mm				
	" " 1,00 * 12,50 * 2,535 * 125,60		3.979,950		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 16 mm				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" 2 * 0,25 * 2,535 * 125,60		159,198		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
	" 2 * 1,187 * 172,70		409,990		
	Piolatura Travi Tipo B - 4 Ø 22/400 + 2Ø22/400 - h=240 mm				
	" (4*32) * 0,27 * 2,984		103,127		
	" (2*32) * 0,27 * 2,984		51,564		
	.				
	Concio 8				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 35 mm				
	" 1,00 * 12 * 0,70 * 275,00		2.310,000		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 40 mm				
	" 1,00 * 12 * 0,90 * 314		3.391,200		
	Anima - lamiera sp. 22 mm				
	" 1,00 * 12 * 2,525 * 172,70		5.232,810		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 20 mm				
	" 2 * 0,25 * 2,525 * 157,00		198,213		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
	" 2 * 1,183 * 172,70		408,608		
	Piolatura Travi Tipo A - 4 Ø 22/200				
	" (4*60) * 0,27 * 2,984		193,363		
	.				
	Concio 9				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 35 mm				
	" 1,00 * 13,00 * 0,90 * 275,00		3.217,500		
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 30 mm				
	" 1,00 * 8,00 * 0,85 * 236,00		1.604,800		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 40 mm				
	" 1,00 * 13,00 * 1,20 * 314,00		4.898,400		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 20 mm				
	" 1,00 * 8,00 * 1,15 * 157,00		1.444,400		
	Anima - lamiera sp. 26 mm				
	" 1,00 * (2,50+2,50) * 2,525 * 204,10		2.576,763		
	" 1,00 * 8,00 * 2,475 * 204,10		4.041,180		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 26 mm				
	" 2 * 0,25 * 2,475 * 204,100		252,574		
	Irrigidimenti verticali in corrispondenza diaframma pila - piatto sp.30 mm				
	Lato esterno				
	" 3 * 1,151 * 236,00		814,908		
	Lato interno				
	" 3 * 1,300 * 236,00		920,400		
	Irrigidimenti verticali in corrispondenza attacco controvento inferiore - piatto sp.30 mm				
	" 2 * 0,180 * 236,00		84,960		
	" 2 * 0,213 * 236,00		100,536		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
	" 2 * 1,183 * 172,70		408,608		
	contropiastra in corrispondenza appoggio 900x900x80 mm				
	" 1,00 * 0,90 * 0,90 * 628,00		508,680		
	Piolatura Travi Tipo A - 4 Ø 22/200				
	" (4*65) * 0,27 * 2,984		209,477		
	.				
	Concio 10				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 35 mm				
	" 1,00 * 11,00 * 0,70 * 275,00		2.117,500		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 40 mm				
	" 1,00 * 11,00 * 0,90 * 314		3.108,600		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Anima - lamiera sp. 22 mm				
"	" 1,00 * 11,00 * 2,525 * 172,70		4.796,743		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 20 mm				
"	" 2 * 0,25 * 2,525 * 157,00		198,213		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
"	" 2 * 1,183 * 172,70		408,608		
	Piolatura Travi Tipo A - 4 Ø 22/200				
"	" (4*55) * 0,27 * 2,984		177,250		
.					
	Concio 11				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 25 mm				
"	" 1,00 * 11 * 0,70 * 197,00		1.516,900		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 40 mm				
"	" 1,00 * 11 * 0,90 * 314		3.108,600		
	Anima - lamiera sp. 16 mm				
"	" 1,00 * 11 * 2,535 * 125,60		3.502,356		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 16 mm				
"	" 2 * 0,25 * 2,535 * 125,60		159,198		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
"	" 2 * 1,187 * 172,70		409,990		
	Piolatura Travi Tipo B - 4 Ø 22/400 + 2Ø22/400 - h=240 mm				
"	" (4*28) * 0,27 * 2,984		90,236		
"	" (2*28) * 0,27 * 2,984		45,118		
.					
	Concio 12				
	Piattabanda superiore - lamiera sp.25 mm				
"	" 1,00 * 9 * 0,70 * 197,00		1.241,100		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 30 mm				
"	" 1,00 * 9 * 0,90 * 236,00		1.911,600		
	Anima - lamiera sp.16 mm				
"	" 1,00 * 9 * 2,545 * 125,60		2.876,868		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 16 mm				
"	" 2 * 0,25 * 2,545 * 125,60		159,826		
	Irrigidimenti verticali in corrispondenza diaframma spalla - piatto sp.30 mm				
Lato esterno	" 3 * 0,969 * 236,00		686,052		
Lato interno	" 3 * 1,107 * 236,00		783,756		
	Irrigidimenti verticali in corrispondenza attacco controvento inferiore - piatto sp.30 mm				
"	" 1,00 * 0,180 * 236,00		42,480		
"	" 1,00 * 0,213 * 236,00		50,268		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
"	" 1 * 1,196 * 172,70		206,549		
	contropiastra in corrispondenza appoggio 550x550x70 mm				
"	" 1,00 * 0,55 * 0,55 * 549,00		166,073		
	Piolatura Travi Tipo A - 4 Ø 22/200 - h=240 mm				
"	" (4*45) * 0,27 * 2,984		145,022		
.					
	Irrigidimento longitudinale - lamiera sp.8 mm				
"	" 1 * (135,00-(0,03*3*4)) * 0,631 * 62,80		5.335,352		
.					
	Totale parziale	kg	145.717,606		
.					
	ULTERIORI TRAVE LONGITUDINALE				
"	" 1,00 * 145717,606		145.717,606		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Totale parziale	kg	145.717,606		
	TRAVERSO IN CORRISPONDENZA ASSE APPOGGI SPALLE				
	Calcolo singolo traverso				
	Parte inferiore				
	piattabanda inferiore - lamiera sp.16 mm				
	" " 1,00 * 3,08 * 0,30 * 125,60		116,054		
	anima - lamiera sp.12 mm				
	" " 1,00 * 3,08 * (0,30-0,016-0,016) * 94,20		77,756		
	piattabanda superiore - lamiera sp.16 mm				
	" " 1,00 * 3,08 * 0,30 * 125,60		116,054		
	Collegamento alle travi longitudinali				
	piattabanda inferiore - lamiera sp.16 mm				
	" " 1,00 * 0,130 * 125,60		16,328		
	" " 1,00 * 0,130 * 125,60		16,328		
	anima - lamiera sp.12 mm				
	" " 1,00 * 0,40 * (0,30-0,016-0,016) * 94,20		10,098		
	" " 1,00 * 0,40 * (0,30-0,016-0,016) * 94,20		10,098		
	piattabanda superiore - lamiera sp.16 mm				
	" " 1,00 * 0,464 * 125,60		58,278		
	" " 1,00 * 0,464 * 125,60		58,278		
	coprigiunto piattabanda inferiore 280x610x10 e 120x610x10 mm				
	" " (1+1) * 0,28 * 0,61 * 78,50		26,816		
	" " (2+2) * 0,12 * 0,61 * 78,50		22,985		
	bulloni M20x80				
	" " 64 * 0,255		16,320		
	" " 64 * 0,064		4,096		
	coprigiunto anima 230x330x8 mm				
	" " (2+2) * 0,23 * 0,33 * 62,80		19,066		
	bulloni M20x80				
	" " (12+12) * 0,255		6,120		
	" " (12+12) * 0,064		1,536		
	coprigiunto piattabanda superiore 280x610x10 e 120x610x10 mm				
	" " (1+1) * 0,28 * 0,61 * 78,50		26,816		
	" " (2+2) * 0,12 * 0,61 * 78,50		22,985		
	bulloni M20x80				
	" " 64 * 0,255		16,320		
	" " 64 * 0,064		4,096		
	irrigidimenti tratto centrale - piatto sp.30 mm				
	" " (2+2) * 0,144 * (0,30-0,016-0,016) * 236,00		36,431		
	piatto di compensazione 280x500x20 mm				
	" " 1 * 0,28 * 0,50 * 157,00		21,980		
	piatto superiore 260x340x16 mm				
	" " 1 * 0,26 * 0,34 * 125,60		11,103		
	anima 340x318x12 mm				
	" " 1 * 0,318 * 0,34 * 94,20		10,185		
	piatto inferiore 260x340x16 mm				
	" " 1 * 0,26 * 0,34 * 125,60		11,103		
	piatti laterale 260x360x30 mm				
	" " (1+1) * 0,26 * 0,36 * 236		44,179		
	Parte centrale				
	angolare 150x150x12 mm - peso 27.30 kg/m				
	" " 2 * 2,24 * 27,30		122,304		
	" " 2 * 2,24 * 27,30		122,304		



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	calastrelli 181x100x30 mm				
	" " 2 * 0,181 * 0,10 * 236,00		8,543		
	" " 2 * 0,181 * 0,10 * 236,00		8,543		
	bulloni M24x80				
	" " (12+12) * 0,382		9,168		
	" " (12+12) * 0,110		2,640		
	Parte superiore - interno				
	piattabanda inferiore - lamiera sp.18 mm				
	" " 1,00 * 4,28 * 0,40 * 142,00		243,104		
	anima - lamiera sp.14 mm				
	" " 1,00 * 4,28 * (0,50-0,018-0,018) * 109,90		218,253		
	piattabanda superiore - lamiera sp.18 mm				
	" " 1,00 * 4,28 * 0,40 * 142,00		243,104		
	Collegamento alle travi longitudinali				
	piattabanda inferiore - lamiera sp.18 mm				
	" " 1,00 * 0,433 * 142,00		61,486		
	" " 1,00 * 0,433 * 142,00		61,486		
	anima - lamiera sp.14 mm				
	" " 1,00 * ((0,70+0,47)/2) * (0,50-0,018-0,018) * 109,90		29,831		
	" " 1,00 * ((0,70+0,47)/2) * (0,50-0,018-0,018) * 109,90		29,831		
	piattabanda superiore - lamiera sp.18 mm				
	" " 1,00 * 0,29 * 142,00		41,180		
	" " 1,00 * 0,29 * 142,00		41,180		
	coprigiunto piattabanda inferiore 380x610x10 e 170x610x10 mm				
	" " (1+1) * 0,38 * 0,61 * 78,50		36,393		
	" " (2+2) * 0,17 * 0,61 * 78,50		32,562		
	bulloni M20x80				
	" " (32+32) * 0,255		16,320		
	" " (32+32) * 0,064		4,096		
	coprigiunto anima 390x330x8 mm				
	" " (2+2) * 0,39 * 0,33 * 62,80		32,329		
	bulloni M20x80				
	" " (20+20) * 0,255		10,200		
	" " (20+20) * 0,064		2,560		
	coprigiunto piattabanda superiore 380x610x10 e 170x610x10 mm				
	" " (1+1) * 0,38 * 0,61 * 78,50		36,393		
	" " (2+2) * 0,17 * 0,61 * 78,50		32,562		
	bulloni M20x80				
	" " (32+32) * 0,255		16,320		
	" " (32+32) * 0,064		4,096		
	piastra di collegamento sp.14 mm				
	" " 2 * 0,13 * 109,90		28,574		
	piastra superiore 1700x170x10 mm				
	" " 2 * 1,7 * 0,17 * 78,50		45,373		
	piastra inferiore 1700x170x10 mm				
	" " 2 * 1,7 * 0,17 * 78,50		45,373		
	bulloni M20x80				
	" " (24*4) * 0,255		24,480		
	" " (24*4) * 0,064		6,144		
	piolatura - 2 Ø 19/200 - h=200 mm				
	" " 44 * 0,20 * 2,23		19,624		
	Parte superiore - sbalzi				
	piattabanda inferiore - lamiera sp.18 mm				
	" " 1 * 1,814 * 0,40 * 142,00		103,035		
	" " 1 * 1,814 * 0,40 * 142,00		103,035		
	anima - lamiera sp.14 mm				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
"	" 1 * 1,80 * ((0,418+0,214)/2) * 109,90		62,511		
"	" 1 * 1,80 * ((0,418+0,214)/2) * 109,90		62,511		
	piattabanda superiore - lamiera sp.18 mm				
"	" 1 * 1,80 * 0,40 * 142,00		102,240		
"	" 1 * 1,80 * 0,40 * 142,00		102,240		
	Collegamento alle travi longitudinali				
	piattabanda inferiore - lamiera sp.18 mm				
"	" 1,00 * 0,386 * 142,00		54,812		
"	" 1,00 * 0,386 * 142,00		54,812		
	anima - lamiera sp.14 mm				
"	" 1,00 * ((0,25+0,405)/2) * ((0,418+0,464)/2) * 109,90		15,897		
"	" 1,00 * ((0,25+0,405)/2) * ((0,418+0,464)/2) * 109,90		15,897		
	piattabanda superiore - lamiera sp.18 mm				
"	" 1,00 * 0,11 * 142,00		15,620		
"	" 1,00 * 0,11 * 142,00		15,620		
	Piolatura - 2 Ø 19/200 - h=200 mm				
"	" 20 * 0,20 * 2,23		8,920		
"	" 20 * 0,20 * 2,23		8,920		
.					
	Totale parziale	kg	3.143,835		
.					
	ULTERIORI TRAVERSI IN CORRISPONDENZA ASSE APPOGGI SPALLE				
"	" 1,00 * 3143,835		3.143,835		
.					
	Totale parziale	kg	3.143,835		
.					
	TRAVERSO IN CORRISPONDENZA ASSE APPOGGI PILE				
	Calcolo singolo traverso				
	Parte inferiore				
	piattabanda inferiore - lamiera sp.16 mm				
"	" 1,00 * 2,78 * 0,30 * 125,60		104,750		
	anima - lamiera sp.12 mm				
"	" 1,00 * 2,78 * (0,30-0,016-0,016) * 94,20		70,183		
	piattabanda superiore - lamiera sp.16 mm				
"	" 1,00 * 2,78 * 0,30 * 125,60		104,750		
	Collegamento alle travi longitudinali				
	piattabanda inferiore - lamiera sp.16 mm				
"	" 1,00 * 0,130 * 125,60		16,328		
"	" 1,00 * 0,130 * 125,60		16,328		
	anima - lamiera sp.12 mm				
"	" 1,00 * 0,40 * (0,30-0,016-0,016) * 94,20		10,098		
"	" 1,00 * 0,40 * (0,30-0,016-0,016) * 94,20		10,098		
	piattabanda superiore - lamiera sp.16 mm				
"	" 1,00 * 0,548 * 125,60		68,829		
"	" 1,00 * 0,548 * 125,60		68,829		
	coprigiunto piattabanda inferiore 280x610x10 e 120x610x10 mm				
"	" (1+1) * 0,28 * 0,61 * 78,50		26,816		
"	" (2+2) * 0,12 * 0,61 * 78,50		22,985		
	bulloni M20x80				
"	" (32+32) * 0,255		16,320		
"	" (32+32) * 0,064		4,096		
	coprigiunto anima 230x330x8 mm				
"	" (2+2) * 0,23 * 0,33 * 62,80		19,066		
	bulloni M20x80				
"	" (12+12) * 0,255		6,120		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" (12+12) * 0,064 coprigiunto piattabanda superiore 280x610x10 e 120x610x10 mm		1,536		
	" (1+1) * 0,28 * 0,61 * 78,50		26,816		
	" (2+2) * 0,12 * 0,61 * 78,50 bulloni M20x80		22,985		
	" (32+32) * 0,255		16,320		
	" (32+32) * 0,064 irrigidimenti tratto centrale - piatto sp.30 mm		4,096		
	" (2+2) * 0,144 * (0,30-0,016-0,016) * 236,00 piatto di compensazione 280x500x20 mm		36,431		
	" 1 * 0,28 * 0,50 * 157,00 piatto superiore 260x340x16 mm		21,980		
	" 1 * 0,26 * 0,34 * 125,60 anima 340x318x12 mm		11,103		
	" 1 * 0,318 * 0,34 * 94,20 piatto inferiore 260x340x16 mm		10,185		
	" 1 * 0,26 * 0,34 * 125,60 piatto laterale 260x360x30 mm		11,103		
	" (1+1) * 0,26 * 0,36 * 236 .		44,179		
	Parte centrale angolare 150x150x15 mm - peso 33.80 kg/m				
	" 2 * 2,78 * 33,80		187,928		
	" 2 * 2,78 * 33,80 calastrelli 181x100x30 mm		187,928		
	" 2 * 0,181 * 0,10 * 236		8,543		
	" 2 * 0,181 * 0,10 * 236 bulloni M24x80		8,543		
	" (12+12) * 0,382		9,168		
	" (12+12) * 0,110 Parte superiore		2,640		
	angolare 120x120x12 mm - peso 21,60 kg/m				
	" 2 * 6,003 * 21,60		259,330		
	calastrelli 181x100x30 mm				
	" 6 * 0,181 * 0,10 * 236		25,630		
	piastra di collegamento sp.30 mm				
	" 1,00 * 0,326 * 236		76,936		
	bulloni M24x80				
	" 23 * 0,382		8,786		
	" 23 * 0,110 .		2,530		
	Totale parziale	kg	1.550,292		
	ULTERIORI TRAVERSI IN CORRISPONDENZA ASSE APPOGGI PILE				
	" 1,00 * 1550,292		1.550,292		
	Totale parziale	kg	1.550,292		
	TRAVERSI IN CORRISPONDENZA CAMPATA Calcolo singolo traverso				
	Parte inferiore angolare 150x150x15 mm - peso 33,80 kg/m				
	" 2 * 4,46 * 33,80		301,496		
	calastrelli 181x100x22 mm				
	" 4 * 0,181 * 0,10 * 172,70		12,503		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	bulloni M24x80				
	" " 16 * 0,382		6,112		
	" " 16 * 0,110		1,760		
	Parte centrale				
	angolare 120x120x15 mm - peso 26,60 kg/m				
	" " 2 * 2,83 * 26,60		150,556		
	" " 2 * 2,83 * 26,60		150,556		
	calastrelli 181x100x22 mm				
	" " 3 * 0,181 * 0,10 * 172,70		9,378		
	" " 3 * 0,181 * 0,10 * 172,70		9,378		
	bulloni M24x80				
	" " (12+12) * 0,382		9,168		
	" " (12+12) * 0,110		2,640		
	Parte superiore				
	angolare 120x120x12 mm - peso 21,60 kg/m				
	" " 2 * 6,051 * 21,60		261,403		
	calastrelli 181x100x22 mm				
	" " 6 * 0,181 * 0,10 * 172,70		18,755		
	piastra di collegamento sp.22 mm				
	" " 1,00 * 0,240 * 172,70		41,448		
	bulloni M24x80				
	" " 23 * 0,382		8,786		
	" " 23 * 0,110		2,530		
	.				
	Totale parziale	kg	986,469		
	.				
	ULTERIORI TRAVERSI IN CORRISPONDENZA CAMPATA				
	" " 20 * 986,469		19.729,380		
	.				
	Totale parziale	kg	19.729,380		
	.				
	CONTROVENTI INFERIORI				
	Calcolo controventi campo 1				
	angolare 150x150x18 mm - peso 40.10 kg/m				
	" " 2 * 6,499 * 40,10		521,220		
	" " 2 * 3,099 * 40,10		248,540		
	" " 2 * 3,099 * 40,10		248,540		
	piastre collegamento controventi sp.20 mm				
	" " 4 * 0,095 * 157,00		59,660		
	" " 1 * 0,274 * 157,00		43,018		
	calastrelli 181x100x20 mm				
	" " 12 * 0,181 * 0,10 * 157,00		34,100		
	bulloni M24x75				
	" " 44 * 0,365		16,060		
	" " 44 * 0,110		4,840		
	bulloni M16x75				
	" " 24 * 0,145		3,480		
	" " 24 * 0,033		0,792		
	.				
	Totale parziale	kg	1.180,250		
	.				
	Calcolo controventi campo 2				
	angolare 150x150x15 mm - peso 33.80 kg/m				
	" " 2 * 6,848 * 33,80		462,925		
	" " 2 * 3,274 * 33,80		221,322		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 2 * 3,274 * 33,80		221,322		
	piastre collegamento controventi sp.20 mm				
	" " 4 * 0,095 * 157,00		59,660		
	" " 1 * 0,274 * 157,00		43,018		
	calastrelli 181x100x20 mm				
	" " 12 * 0,181 * 0,10 * 157,00		34,100		
	bulloni M24x75				
	" " 30 * 0,365		10,950		
	" " 30 * 0,110		3,300		
	bulloni M16x75				
	" " 24 * 0,145		3,480		
	" " 24 * 0,033		0,792		
	.				
	Totale parziale	kg	1.060,869		
	.				
	Calcolo controventi campo 3				
	angolare 180x180x15 mm - peso 41.00 kg/m				
	" " 2 * 6,562 * 41,00		538,084		
	" " 2 * 3,131 * 41,00		256,742		
	" " 2 * 3,131 * 41,00		256,742		
	piastre collegamento controventi sp.20 mm				
	" " 4 * 0,095 * 157,00		59,660		
	" " 1 * 0,274 * 157,00		43,018		
	calastrelli 181x100x20 mm				
	" " 12 * 0,181 * 0,10 * 157,00		34,100		
	bulloni M24x75				
	" " 44 * 0,365		16,060		
	" " 44 * 0,110		4,840		
	bulloni M16x75				
	" " 24 * 0,145		3,480		
	" " 24 * 0,033		0,792		
	.				
	Totale parziale	kg	1.213,518		
	.				
	Calcolo controventi campo 4a				
	angolare 180x180x15 mm - peso 41.00 kg/m				
	" " 2 * 7,571 * 41,00		620,822		
	" " 2 * 3,636 * 41,00		298,152		
	" " 2 * 3,636 * 41,00		298,152		
	piastre collegamento controventi sp.20 mm				
	" " 4 * 0,095 * 157,00		59,660		
	" " 1 * 0,274 * 157,00		43,018		
	calastrelli 181x100x20 mm				
	" " 12 * 0,181 * 0,10 * 157,00		34,100		
	bulloni M24x75				
	" " 44 * 0,365		16,060		
	" " 44 * 0,110		4,840		
	bulloni M16x75				
	" " 24 * 0,145		3,480		
	" " 24 * 0,033		0,792		
	.				
	Totale parziale	kg	1.379,076		
	.				
	Calcolo controventi campo 4b				
	angolare 150x150x18 mm - peso 40.10 kg/m				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
"	" 2 * 7,492 * 40,10		600,858		
"	" 2 * 3,596 * 40,10		288,399		
"	" 2 * 3,596 * 40,10		288,399		
	piastre collegamento controventi sp.20 mm				
"	" 4 * 0,095 * 157,00		59,660		
"	" 1 * 0,274 * 157,00		43,018		
	calastrelli 181x100x20 mm				
"	" 12 * 0,181 * 0,10 * 157,00		34,100		
	bulloni M24x75				
"	" 30 * 0,365		10,950		
"	" 30 * 0,110		3,300		
	bulloni M16x75				
"	" 24 * 0,145		3,480		
"	" 24 * 0,033		0,792		
.					
	Totale parziale	kg	1.332,956		
.					
	Ulteriori controventi campo 1				
"	" 1 * 1180,25		1.180,250		
	Ulteriori controventi campo 2				
"	" 9 * 1060,869		9.547,821		
	Ulteriori controventi campo 3				
"	" 3 * 1213,518		3.640,554		
	Ulteriori controventi campo 4a				
"	" 3 * 1379,076		4.137,228		
	Ulteriori controventi campo 4b				
"	" 3 * 1332,956		3.998,868		
.					
	Totale parziale	kg	22.504,721		
.					
	CONTROVENTI SUPERIORI				
	Calcolo controventi campo 1				
	angolare 100x100x8 mm - peso 12.20 kg/m				
"	" 2 * 7,548 * 12,20		184,171		
"	" 2 * 3,624 * 12,20		88,426		
"	" 2 * 3,624 * 12,20		88,426		
	piastre collegamento controventi sp.12 mm				
"	" 4 * 0,079 * 94,20		29,767		
"	" 1 * 0,155 * 94,20		14,601		
	bulloni M24x55				
"	" 22 * 0,314		6,908		
"	" 22 * 0,110		2,420		
.					
	Totale parziale	kg	414,719		
.					
	Calcolo controventi campo 2				
	angolare 100x100x8 mm - peso 12.20 kg/m				
"	" 2 * 7,736 * 12,20		188,758		
"	" 2 * 3,718 * 12,20		90,719		
"	" 2 * 3,718 * 12,20		90,719		
	piastre collegamento controventi sp.12 mm				
"	" 4 * 0,079 * 94,20		29,767		
"	" 1 * 0,155 * 94,20		14,601		
	bulloni M24x55				
"	" 22 * 0,314		6,908		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" 22 * 0,110		2,420		
	Totale parziale	kg	423,892		
	Calcolo controventi campo 3				
	angolare 100x100x8 mm - peso 12.20 kg/m				
"	" 2 * 7,7 * 12,20		187,880		
"	" 2 * 3,70 * 12,20		90,280		
"	" 2 * 3,70 * 12,20		90,280		
	piastre collegamento controventi sp.12 mm				
"	" 4 * 0,079 * 94,20		29,767		
"	" 1 * 0,155 * 94,20		14,601		
	bulloni M24x55				
"	" 22 * 0,314		6,908		
"	" 22 * 0,110		2,420		
	Totale parziale	kg	422,136		
	Calcolo controventi campo 4a				
	angolare 100x100x8 mm - peso 12.20 kg/m				
"	" 2 * 8,459 * 12,20		206,400		
"	" 2 * 4,080 * 12,20		99,552		
"	" 2 * 4,08 * 12,20		99,552		
	piastre collegamento controventi sp.12 mm				
"	" 4 * 0,079 * 94,20		29,767		
"	" 1 * 0,155 * 94,20		14,601		
	bulloni M24x55				
"	" 22 * 0,314		6,908		
"	" 22 * 0,110		2,420		
	Totale parziale	kg	459,200		
	Calcolo controventi campo 4b				
	angolare 100x100x8 mm - peso 12.20 kg/m				
"	" 2 * 8,4645 * 12,20		206,546		
"	" 2 * 4,082 * 12,20		99,601		
"	" 2 * 4,082 * 12,20		99,601		
	piastre collegamento controventi sp.12 mm				
"	" 4 * 0,079 * 94,20		29,767		
"	" 1 * 0,155 * 94,20		14,601		
	bulloni M24x55				
"	" 22 * 0,314		6,908		
"	" 22 * 0,110		2,420		
	Totale parziale	kg	459,444		
	Ulteriori controventi campo 1				
"	" 1 * 414,719		414,719		
	Ulteriori controventi campo 2				
"	" 9 * 423,892		3.815,028		
	Ulteriori controventi campo 3				
"	" 3 * 422,136		1.266,408		
	Ulteriori controventi campo 4a				
"	" 3 * 459,200		1.377,600		
	Ulteriori controventi campo 4b				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" 3 * 459,444		1.378,332		
	Totale generale	kg	360.642,183		
	Maggiorazione per saldature				
	" (3,00/100) * 360642,183		10.819,265		
	Totale generale	kg	371.461,448		
	Maggiorazione per rinforzi, oneri aggiuntivi per montaggio				
	" (5,00/100) * 371461,448		18.573,072		
	Totale generale	kg	390.034,520		
	A detrarre calcolo totale impalcato				
	" -1 * 390034,52		-390.034,520		
	A sommare calcolo per luci da 25.00 ÷ 40.00				
	" ((37,00+37,00)/135,00) * 390034,52		213.738,917		
	Totale	kg	213.738,917	2,30	491.599,51
1123 376.b	Fornitura e posa in opera di strutture portanti in acciaio autoprotetto tipo S355J0W (UNI EN 10155) a doppio "T" - luci da 40,01 ÷ 70,00 m, b) varo dal basso				
	CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F)				
	CA01a - esterno curva				
	A sommare calcolo per luci da 40.00 ÷ 70.00				
	" (58,30/135,00) * 390889,795		168.864,391		
	Totale	kg	168.864,391	2,27	383.322,17
1124 376.b	Fornitura e posa in opera di strutture portanti in acciaio autoprotetto tipo S355J0W (UNI EN 10155) a doppio "T" - luci da 40,01 ÷ 70,00 m, b) varo dal basso				
	CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F)				
	CA01b - interno curva				
	A sommare calcolo per luci da 40.00 ÷ 70.00				
	" (61,000/135,00) * 390034,52		176.295,603		
	Totale	kg	176.295,603	2,27	400.191,02
1125 NP.06	Trattamento protettivo delle superfici degli impalcati dei viadotti e ponti in acciaio				
	CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F)				
	CA01a - esterno curva				
	Verniciatura carpenteria metallica impalcato				
	vedi quantità acciaio				
	" 1 * 222025,404		222.025,404		
	" 1 * 168864,391		168.864,391		



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Totale	kg	390.889,795	0,18	70.360,16
1126 NP.06	Trattamento protettivo delle superfici degli impalcati dei viadotti e ponti in acciaio				
	.				
	CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F)				
	.				
	CA01b - interno curva				
	Verniciatura carpenteria metallica impalcato				
	vedi quantità acciaio				
	" 1 * 213738,917		213.738,917		
	" 1 * 176295,603		176.295,603		
	.				
	Totale	kg	390.034,520	0,18	70.206,21
	Totale 038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto Euro				1.926.337,50

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

039 - Appoggi, ritegni sismici e Isolatori sismici

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1127 340.a	Fornitura e posa in opera di isolatori elastomerici del diametro pari a 900 mm e spessore 84 mm (tipo A1) . CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F) Isolatori e ritegni . Isolatori Pila 1A Isolatori " " 1 " " 1 Pila 1B isolatori " " 1 " " 1 Pila 2A isolatori " " 1 " " 1 Pila 2B isolatori " " 1 " " 1 . Totale	cad	1,000 1,000  1,000 1,000  1,000 1,000  1,000 1,000  1,000 1,000  8,000	7.849,46	62.795,68
1128 343.b	F/p in opera di isolatori elastomerici con guida longitudinale - diametro pari a 450 mm - sp. 78 mm - scorr. long. 300 mm (tipo B2) . CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F) Isolatori e ritegni . Isolatori Spalla A Asse C Isolatori " " 1 " " 1 Asse F Isolatori " " 1 " " 1 Spalla B Asse C Isolatori " " 1 " " 1 Asse F Isolatori " " 1 " " 1 . Totale	cad	1,000 1,000  1,000 1,000  1,000 1,000  1,000 1,000  8,000	2.569,11	20.552,88
1129 389	Esecuzione di fori, su opere d'arte e manufatti diversi del diametro fino a 22 mm, per l'ancoraggio di ferri d'ancoraggio				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

039 - Appoggi, ritegni sismici e Isolatori sismici

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	.				
	CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F)				
	Isolatori e ritegni				
	.				
	Ancoraggio ritegni				
	Spalla A				
	Asse C				
	ritegni				
	" " 2,00 * 5,00		10,000		
	" " 2,00 * 5,00		10,000		
	Asse F				
	ritegni				
	" " 2,00 * 5,00		10,000		
	" " 2,00 * 5,00		10,000		
	Spalla B				
	Asse C				
	ritegni				
	" " 2,00 * 5,00		10,000		
	" " 2,00 * 5,00		10,000		
	Asse F				
	ritegni				
	" " 2,00 * 5,00		10,000		
	" " 2,00 * 5,00		10,000		
	Pila 1A				
	ritegni				
	" " 2,00 * 5,00		10,000		
	" " 2,00 * 5,00		10,000		
	Pila 1B				
	ritegni				
	" " 2,00 * 5,00		10,000		
	" " 2,00 * 5,00		10,000		
	Pila 2A				
	ritegni				
	" " 2,00 * 5,00		10,000		
	" " 2,00 * 5,00		10,000		
	Pila 2B				
	ritegni				
	" " 2,00 * 5,00		10,000		
	" " 2,00 * 5,00		10,000		
	.				
	Totale	cm	160,000	0,35	56,00
1130	Fornitura e posa di ancoraggio di tipo chimico, per fissaggio su opere in c.a. o c.a.p. di manufatti in acciaio				
390	.				
	CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F)				
	Isolatori e ritegni				
	.				
	Ancoraggio ritegni				
	Spalla A				
	Asse C				
	ritegni				
	" " 2,00		2,000		
	" " 2,00		2,000		
	Asse F				
	ritegni				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

039 - Appoggi, ritegni sismici e Isolatori sismici

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" 2,00		2,000		
	" 2,00		2,000		
	Spalla B				
	Asse C				
	ritegni				
	" 2,00		2,000		
	" 2,00		2,000		
	Asse F				
	ritegni				
	" 2,00		2,000		
	" 2,00		2,000		
	Pila 1A				
	ritegni				
	" 2,00		2,000		
	" 2,00		2,000		
	Pila 1B				
	ritegni				
	" 2,00		2,000		
	" 2,00		2,000		
	Pila 2A				
	ritegni				
	" 2,00		2,000		
	" 2,00		2,000		
	Pila 2B				
	ritegni				
	" 2,00		2,000		
	" 2,00		2,000		
	.				
	Totale	cad	32,000	6,11	195,52
1131 391	Fornitura di malta sintetica a base epossidica ed inerti quarziferi per l'allettamento degli apparecchi d'appoggio, con resistenza a compressione superiore a 60 N/mm <sup>2</sup>				
	.				
	CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F)				
	Isolatori e ritegni				
	.				
	Malta di allettamento				
	Spalla A				
	Asse C				
	Isolatori				
	" 1 * 5,00 * 5,00 * 0,3		7,500		
	" 1 * 5,00 * 5,00 * 0,30		7,500		
	ritegni				
	" 1 * 2,50 * 2 * 0,30		1,500		
	" 1 * 2,50 * 2,00 * 0,30		1,500		
	Asse F				
	Isolatori				
	" 1 * 5,00 * 5,00 * 0,30		7,500		
	" 1 * 5,00 * 5,00 * 0,30		7,500		
	ritegni				
	" 1 * 2,50 * 2,00 * 0,30		1,500		
	" 1 * 2,50 * 2,00 * 0,30		1,500		
	Spalla B				
	Asse C				
	Isolatori				
	" 1 * 5,00 * 5,00 * 0,30		7,500		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

039 - Appoggi, ritegni sismici e Isolatori sismici

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 1 * 5,00 * 5,00 * 0,30		7,500		
	ritegni				
	" " 1 * 2,50 * 2,00 * 0,30		1,500		
	" " 1 * 2,50 * 2,00 * 0,30		1,500		
	Asse F				
	Isolatori				
	" " 1 * 5,00 * 5,00 * 0,30		7,500		
	" " 1 * 5,00 * 5,00 * 0,30		7,500		
	ritegni				
	" " 1 * 2,50 * 2,00 * 0,30		1,500		
	" " 1 * 2,50 * 2,00 * 0,3		1,500		
	Pila 1A				
	Isolatori				
	" " 1 * 8,50 * 8,50 * 0,30		21,675		
	" " 1 * 8,50 * 8,50 * 0,30		21,675		
	ritegni				
	" " 1 * 2,50 * 2,00 * 0,30		1,500		
	" " 1 * 2,50 * 2,00 * 0,30		1,500		
	Pila 1B				
	isolatori				
	" " 1 * 8,50 * 8,50 * 0,30		21,675		
	" " 1 * 8,50 * 8,50 * 0,30		21,675		
	ritegni				
	" " 1 * 2,50 * 2,00 * 0,30		1,500		
	" " 1 * 2,50 * 2,00 * 0,30		1,500		
	Pila 2A				
	isolatori				
	" " 1 * 8,50 * 8,50 * 0,30		21,675		
	" " 1 * 8,50 * 8,50 * 0,30		21,675		
	ritegni				
	" " 1 * 2,50 * 2,00 * 0,30		1,500		
	" " 1 * 2,50 * 2,00 * 0,30		1,500		
	Pila 2B				
	isolatori				
	" " 1 * 8,50 * 8,50 * 0,30		21,675		
	" " 1 * 8,50 * 8,50 * 0,30		21,675		
	ritegni				
	" " 1 * 2,50 * 2,00 * 0,30		1,500		
	" " 1 * 2,50 * 2,00 * 0,30		1,500		
	.				
	Totale	dmc	257,400	8,42	2.167,31
1132	Manufatti in acciaio S355JR EN10025-95, zincato a caldo per ritegni sismici longitudinali e trasversali realizzati secondo quanto riportato nel disegno di progetto.				
392	.				
	CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F)				
	Isolatori e ritegni				
	.				
	Piastra di ancoraggio ritegni				
	Calcolo per n°1 piastra				
	" " 1,00 * 0,25 * 0,25 * 118,00		7,375		
	" " 1,00 * 0,25 * 0,15 * 118,00		4,425		
	.				
	Totale parziale	kg	11,800		
	.				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

039 - Appoggi, ritegni sismici e Isolatori sismici

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	A dedurre calcolo per n°1 piastra				
"	" -1,00 * 11,80		-11,800		
	Spalla A				
	Asse C				
	ritegni				
"	" 1,00 * 11,80		11,800		
"	" 1,00 * 11,80		11,800		
	Asse F				
	ritegni				
"	" 1,00 * 11,80		11,800		
"	" 1,00 * 11,80		11,800		
	Spalla B				
	Asse C				
	ritegni				
"	" 1,00 * 11,80		11,800		
"	" 1,00 * 11,80		11,800		
	Asse F				
	ritegni				
"	" 1,00 * 11,80		11,800		
"	" 1,00 * 11,80		11,800		
	Pila 1A				
	ritegni				
"	" 1,00 * 11,80		11,800		
"	" 1,00 * 11,80		11,800		
	Pila 1B				
	ritegni				
"	" 1,00 * 11,80		11,800		
"	" 1,00 * 11,80		11,800		
	Pila 2A				
	ritegni				
"	" 1,00 * 11,80		11,800		
"	" 1,00 * 11,80		11,800		
	Pila 2B				
	ritegni				
"	" 1,00 * 11,80		11,800		
"	" 1,00 * 11,80		11,800		
	.				
	Totale parziale	kg	177,000		
	.				
	Quantità da PD				
"	" 1 * 1632,80		1.632,800		
	PD ricomputato				
	SPALLE				
	RITEGNO LONGITUDINALE				
"	" (-2*2*2) * 0,44 * 0,52 * 78,50		-143,686		
	RITEGNO TRASVERSALE				
"	" (-2*2*2) * 0,44 * 0,42 * 78,50		-116,054		
	PILE				
	RITEGNO TRASVERSALE				
"	" (-2*2*4) * 0,44 * 0,42 * 78,50		-232,109		
	.				
	Totale	kg	1.329,751	11,01	14.640,56
1133	Fornitura e posa in opera di appoggi in neoprene per ritegni sismici e per				
393	spessoramento laterale sulle pile, sulle spalle e sulle testate delle travi				
	.				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

039 - Appoggi, ritegni sismici e Isolatori sismici

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F)				
	Isolatori e ritegni				
	.				
	Ritegni				
	Spalla A				
	Asse C				
	ritegni				
	" " 1 * 2,00 * 1,5 * 0,17		0,510		
	" " 1 * 2,00 * 1,5 * 0,17		0,510		
	Asse F				
	ritegni				
	" " 1 * 2,00 * 1,5 * 0,17		0,510		
	" " 1 * 2,00 * 1,5 * 0,17		0,510		
	Spalla B				
	Asse C				
	ritegni				
	" " 1 * 2,00 * 1,5 * 0,17		0,510		
	" " 1 * 2,00 * 1,5 * 0,17		0,510		
	Asse F				
	ritegni				
	" " 1 * 2,00 * 1,5 * 0,17		0,510		
	" " 1 * 2,00 * 1,5 * 0,17		0,510		
	Pila 1A				
	ritegni				
	" " 1 * 2,00 * 1,50 * 0,17		0,510		
	" " 1 * 2,00 * 1,50 * 0,17		0,510		
	Pila 1B				
	ritegni				
	" " 1 * 2,00 * 1,50 * 0,17		0,510		
	" " 1 * 2,00 * 1,50 * 0,17		0,510		
	Pila 2A				
	ritegni				
	" " 1 * 2,00 * 1,50 * 0,17		0,510		
	" " 1 * 2,00 * 1,50 * 0,17		0,510		
	Pila 2B				
	ritegni				
	" " 1 * 2,00 * 1,50 * 0,17		0,510		
	" " 1 * 2,00 * 1,50 * 0,17		0,510		
	.				
	Totale	dmc	8,160	16,40	133,82
	Totale 039 - Appoggi, ritegni sismici e Isolatori sismici Euro				100.541,77

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

040 - Impalcato e Solette

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1134 327.g	Calcestruzzo per opere in elevazione, classe 45 MPa, escluse casseforme				
	.				
	CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F)				
	Soletta in calcestruzzo				
	.				
	Calcestruzzo soletta				
	Impalcato CA01a				
	Da Spalla SA a Pila P1a				
	" " 1,00 * (0,57+38,35) * 12,71 * 0,31		153,349		
	cordoli				
	lato sx				
	" " 1,00 * (0,57+38,35) * 0,63 * 0,14		3,433		
	lato dx				
	" " 1,00 * (0,57+38,35) * 0,63 * 0,14		3,433		
	a dedurre coppelle				
	lato sx				
	" " -1,00 * (0,57+38,35) * 2,805 * 0,07		-7,642		
	centrale				
	" " -1,00 * (0,57+38,35) * 5,84 * 0,07		-15,910		
	lato dx				
	" " -1,00 * (0,57+38,35) * 2,95 * 0,07		-8,037		
	Da Pila 1a a Pila P2a				
	" " 1,00 * 58,30 * 12,71 * 0,31		229,708		
	cordoli				
	lato sx				
	" " 1,00 * 58,30 * 0,63 * 0,14		5,142		
	lato dx				
	" " 1,00 * 58,30 * 0,63 * 0,14		5,142		
	a dedurre coppelle				
	lato sx				
	" " -1,00 * 58,30 * 2,805 * 0,07		-11,447		
	centrale				
	" " -1,00 * 58,30 * 5,84 * 0,07		-23,833		
	lato dx				
	" " -1,00 * 58,30 * 2,95 * 0,07		-12,039		
	Da Pila 2a a Spalla SB				
	" " 1,00 * (38,35+0,57) * 12,71 * 0,31		153,349		
	cordoli				
	lato sx				
	" " 1,00 * (38,35+0,57) * 0,63 * 0,14		3,433		
	lato dx				
	" " 1,00 * (38,35+0,57) * 0,63 * 0,14		3,433		
	a dedurre coppelle				
	lato sx				
	" " -1,00 * (38,35+0,57) * 2,805 * 0,07		-7,642		
	centrale				
	" " -1,00 * (38,35+0,57) * 5,84 * 0,07		-15,910		
	lato dx				
	" " -1,00 * (38,35+0,57) * 2,95 * 0,07		-8,037		
	Impalcato CA01b				
	Da Spalla SA a Pila P1b				
	" " 1,00 * (0,57+37,00) * 12,71 * 0,31		148,030		
	cordoli				
	lato sx				



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

040 - Impalcato e Solette

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 1,00 * (0,57+37,00) * 0,63 * 0,14		3,314		
	lato dx				
	" " 1,00 * (0,57+37,00) * 0,63 * 0,14		3,314		
	a dedurre coppelle				
	lato sx				
	" " -1,00 * (0,57+37,00) * 2,805 * 0,07		-7,377		
	centrale				
	" " -1,00 * (0,57+37,00) * 5,84 * 0,07		-15,359		
	lato dx				
	" " -1,00 * (0,57+37,00) * 2,95 * 0,07		-7,758		
	Da Pila 1b a Pila P2b				
	" " 1,00 * 61 * 12,71 * 0,31		240,346		
	cordoli				
	lato sx				
	" " 1,00 * 61 * 0,63 * 0,14		5,380		
	lato dx				
	" " 1,00 * 61 * 0,63 * 0,14		5,380		
	a dedurre coppelle				
	lato sx				
	" " -1,00 * 61 * 2,805 * 0,07		-11,977		
	centrale				
	" " -1,00 * 61 * 5,84 * 0,07		-24,937		
	lato dx				
	" " -1,00 * 61 * 2,95 * 0,07		-12,597		
	Da Pila 2b a Spalla SB				
	" " 1,00 * (37,00+0,57) * 12,71 * 0,31		148,030		
	lato sx				
	" " 1,00 * (37,00+0,57) * 0,63 * 0,14		3,314		
	lato dx				
	" " 1,00 * (37,00+0,57) * 0,63 * 0,14		3,314		
	a dedurre coppelle				
	lato sx				
	" " -1,00 * (37,00+0,57) * 2,805 * 0,07		-7,377		
	centrale				
	" " -1,00 * (37,00+0,57) * 5,84 * 0,07		-15,359		
	lato dx				
	" " -1,00 * (37,00+0,57) * 2,95 * 0,07		-7,758		
	.				
	Totale	mc	899,848	120,91	108.800,62
1135 329.d	Acciaio in barre ad aderenza migliorata per c.a. tipo Fe B 44 k controllato.				
	.				
	CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F)				
	Soletta in calcestruzzo				
	.				
	Acciaio soletta				
	Impalcato CA01a				
	Pos.1 - 2x1 Ø 20/20				
	" " 1412 * 6,95 * 2,470		24.239,098		
	Pos.2 - 2x1 Ø 24/20				
	" " 1412 * 3,40 * 3,550		17.042,840		
	Pos.3 - 2x1 Ø 24/20				
	" " 1410 * 3,40 * 3,550		17.018,700		
	Pos.4 - 2x1 Ø 14/20				
	" " 1412 * 1,65 * 1,210		2.819,058		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

040 - Impalcato e Solette

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Pos.5 - 2x1 Ø 20/20				
	" " 128,00 * ((4,10+7,00)/2) * 2,466		1.751,846		
	Pos.6 - 2x1 Ø 20/20				
	" " 128 * 9 * 2,466		2.840,832		
	Pos.7 - 10x1 Ø 20/20				
	" " 640 * 12,00 * 2,470		18.969,600		
	Pos.8 - 1 Ø 20/20				
	" " 64,00 * ((4,00+6,90)/2) * 2,466		860,141		
	Pos.9 - 2x1 Ø 20/20				
	" " 128,00 * ((4,30+7,20)/2) * 2,466		1.814,976		
	Pos.10 - 6x1 Ø 20/20				
	" " 384 * 9 * 2,466		8.522,496		
	Pos.11 - 2x1 Ø 20/15				
	" " 172,00 * 12,00 * 2,470		5.098,080		
	Pos.12 - 2x1 Ø 20/10				
	" " 256,00 * 12,00 * 2,470		7.587,840		
	Pos.13 - 2x1 Ø 20/20				
	" " 128,00 * 12,00 * 2,470		3.793,920		
	Pos.14 - 1 Ø 20/20				
	" " 64,00 * ((4,00+6,90)/2) * 2,466		860,141		
	Pos.15 - 2x1 Ø 20/20				
	" " 240 * 2,40 * 2,470		1.422,720		
	Pos.16 - 2x4 Ø 12				
	" " 8,00 * 6,65 * 0,888		47,242		
	Pos.17 - 2x4 Ø 12				
	" " 8,00 * 3,65 * 0,888		25,930		
	Pos.18 - 4x(4+4) Ø 12				
	" " 32 * 9 * 0,888		255,744		
	Pos.19 - 8x(4+4) Ø 12				
	" " 64 * 12 * 0,888		681,984		
	Pos.20 - 4 Ø 12				
	" " 4,00 * 10,90 * 0,888		38,717		
	Pos.21 - 4 Ø 12				
	" " 4 * 8 * 0,888		28,416		
	armatura integrativa - 12 Ø 18				
	" " (12*56) * 5,74 * 1,998		7.706,845		
	armatura integrativa - 11 Ø 18				
	" " (11*56) * 12 * 1,998		14.769,216		
	armatura integrativa - 5 Ø 12				
	" " ((5+5)*56) * 1 * 0,888		497,280		
	.				
	Totale parziale	kg	138.693,662		
	.				
	Impalcato CA01b				
	Pos.1 - 2x1 Ø 20/20				
	" " 1340 * 6,95 * 2,470		23.003,110		
	Pos.2 - 2x1 Ø 24/20				
	" " 1340 * 3,40 * 3,550		16.173,800		
	Pos.3 - 2x1 Ø 24/20				
	" " 1338 * 3,40 * 3,550		16.149,660		
	Pos.4 - 2x1 Ø 14/20				
	" " 1340 * 1,65 * 1,210		2.675,310		
	Pos.5 - 2x1 Ø 20/20				
	" " 128 * ((8,90+12,00)/2) * 2,466		3.298,522		
	Pos.6 - 10x1 Ø 20/20				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

040 - Impalcato e Solette

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" (10*64) * 12 * 2,466		18.938,880		
	Pos.7 - 1 Ø 20/20				
	" 64 * ((3,90+6,80)/2) * 2,466		844,358		
	Pos.8 - 2x1 Ø 20/20				
	" 128 * ((9,04+12,00)/2) * 2,466		3.320,617		
	Pos.9 - 6x1 Ø 20/20				
	" (6*64) * 12 * 2,466		11.363,328		
	Pos.10 - 2x1 Ø 20/15				
	" 172 * 12 * 2,466		5.089,824		
	Pos.11 - 2x1 Ø 20/10				
	" 256 * 12,00 * 2,466		7.575,552		
	Pos.12 - 1 Ø 20/20				
	" 64 * ((3,90+6,80)/2) * 2,466		844,358		
	Pos.13 - 2x1 Ø 20/20				
	" 128 * 2,40 * 2,466		757,555		
	Pos.14 - 2x4 Ø 12				
	" 8 * 10,75 * 0,888		76,368		
	Pos.15 - 2x4 Ø 12				
	" 8 * 7,75 * 0,888		55,056		
	Pos.16 - 8x(4+4) Ø 12				
	" 64 * 12 * 0,888		681,984		
	Pos.17 - 2x(4+4) Ø 12				
	" 16 * 9 * 0,888		127,872		
	Pos.18 - 4 Ø 12				
	" 4 * 10,40 * 0,888		36,941		
	Pos.19 - 4 Ø 12				
	" 4 * 7,50 * 0,888		26,640		
	armatura integrativa - 12 Ø 18				
	" (12*56) * 5,74 * 1,998		7.706,845		
	armatura integrativa - 11 Ø 18				
	" (11*56) * 12 * 1,998		14.769,216		
	armatura integrativa - 5 Ø 12				
	" ((5+5)*56) * 1 * 0,888		497,280		
	.				
	Totale parziale	kg	134.013,076		
	.				
	Totale	kg	272.706,738	0,84	229.073,66
1136 334	Casseforme piane orizzontali o verticali per conglomerati cementizi				
	.				
	CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F)				
	Soletta in calcestruzzo				
	.				
	Casseri soletta				
	Impalcato CA01a				
	Da Spalla SA a Pila P1a				
	Longitudinali				
	" 2,00 * (0,57+38,35) * 0,14		10,898		
	Frontali				
	" 3 * 12,71 * 0,31		11,820		
	cordoli				
	lato sx				
	" 3,00 * 0,63 * 0,14		0,265		
	lato dx				
	" 3,00 * 0,63 * 0,14		0,265		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

040 - Impalcato e Solette

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	a dedurre coppelle				
	lato sx				
	" " -3 * 2,805 * 0,07				-0,589
	centrale				
	" " -3 * 5,84 * 0,07				-1,226
	lato dx				
	" " -3,00 * 2,95 * 0,07				-0,620
	Da Pila 1a a Pila P2a				
	Longitudinali				
	" " 2,00 * 58,30 * 0,14				16,324
	Frontali				
	" " 3,00 * 12,71 * 0,31				11,820
	cordoli				
	lato sx				
	" " 3,00 * 0,63 * 0,14				0,265
	lato dx				
	" " 3,00 * 0,63 * 0,14				0,265
	a dedurre coppelle				
	lato sx				
	" " -3,00 * 2,805 * 0,07				-0,589
	centrale				
	" " -3,00 * 5,84 * 0,07				-1,226
	lato dx				
	" " -3,00 * 2,95 * 0,07				-0,620
	Da Pila 2a a Spalla SB				
	Longitudinali				
	" " 2,00 * (38,35+0,57) * 0,14				10,898
	Frontali				
	" " 2,00 * 12,71 * 0,31				7,880
	cordoli				
	lato sx				
	" " 2,00 * 0,63 * 0,14				0,176
	lato dx				
	" " 2,00 * 0,63 * 0,14				0,176
	a dedurre coppelle				
	lato sx				
	" " -2,00 * 2,805 * 0,07				-0,393
	centrale				
	" " -2,00 * 5,84 * 0,07				-0,818
	lato dx				
	" " -2,00 * 2,95 * 0,07				-0,413
	Impalcato CA01b				
	Da Spalla SA a Pila P1b				
	Longitudinali				
	" " 2,00 * (0,57+37,00) * 0,14				10,520
	Frontali				
	" " 3,00 * 12,71 * 0,31				11,820
	cordoli				
	lato sx				
	" " 3,00 * 0,63 * 0,14				0,265
	lato dx				
	" " 3,00 * 0,63 * 0,14				0,265
	a dedurre coppelle				
	lato sx				
	" " -3,00 * 2,805 * 0,07				-0,589
	centrale				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

040 - Impalcato e Solette

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " -3,00 * 5,84 * 0,07		-1,226		
	lato dx				
	" " -3,00 * 2,95 * 0,07		-0,620		
	Da Pila 1b a Pila P2b				
	Longitudinali				
	" " 2,00 * 61 * 0,14		17,080		
	Frontali				
	" " 3,00 * 12,71 * 0,31		11,820		
	cordoli				
	lato sx				
	" " 3,00 * 0,63 * 0,14		0,265		
	lato dx				
	" " 3,00 * 0,63 * 0,14		0,265		
	a dedurre coppelle				
	lato sx				
	" " -3,00 * 2,805 * 0,07		-0,589		
	centrale				
	" " -3,00 * 5,84 * 0,07		-1,226		
	lato dx				
	" " -3,00 * 2,95 * 0,07		-0,620		
	Da Pila 2b a Spalla SB				
	Longitudinali				
	" " 2,00 * (37,00+0,57) * 0,14		10,520		
	Frontali				
	" " 2,00 * 12,71 * 0,31		7,880		
	lato sx				
	" " 2,00 * 0,63 * 0,14		0,176		
	lato dx				
	" " 2,00 * 0,63 * 0,14		0,176		
	a dedurre coppelle				
	lato sx				
	" " -2,00 * 2,805 * 0,07		-0,393		
	centrale				
	" " -2,00 * 5,84 * 0,07		-0,818		
	lato dx				
	" " -2,00 * 2,95 * 0,07		-0,413		
	.				
	Totale	mq	129,116	20,77	2.681,74
1137 338.d	Lastre prefabbricate in c.a. vibrato per formazione di velette h=60/70				
	.				
	CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F)				
	Soletta in calcestruzzo				
	.				
	Velette laterali				
	Impalcato CA01a				
	Da Spalla SA a Pila P1a				
	lato sx				
	" " 1,00 * (0,57+38,35) * 0,65		25,298		
	lato dx				
	" " 1,00 * (0,57+38,35) * 0,65		25,298		
	Da Pila 1a a Pila P2a				
	lato sx				
	" " 1,00 * 58,30 * 0,65		37,895		
	lato dx				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

040 - Impalcato e Solette

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 1,00 * 58,30 * 0,65		37,895		
	Da Pila 2a a Spalla SB				
	lato sx				
	" " 1,00 * (38,35+0,57) * 0,65		25,298		
	lato dx				
	" " 1,00 * (38,35+0,57) * 0,65		25,298		
	Impalcato CA01b				
	Da Spalla SA a Pila P1b				
	lato sx				
	" " 1,00 * (0,57+37,00) * 0,65		24,421		
	lato dx				
	" " 1,00 * (0,57+37,00) * 0,65		24,421		
	Da Pila 1b a Pila P2b				
	lato sx				
	" " 1,00 * 61 * 0,65		39,650		
	lato dx				
	" " 1,00 * 61 * 0,65		39,650		
	Da Pila 2b a Spalla SB				
	lato sx				
	" " 1,00 * (37,00+0,57) * 0,65		24,421		
	lato dx				
	" " 1,00 * (37,00+0,57) * 0,65		24,421		
	.				
	Totale	mq	353,966	51,17	18.112,44
1138 369.f	Armature per casseri orizzontali o sub. per strutture rettilinee - per luci da m 2 a m 10				
	CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F)				
	.				
	Soletta in calcestruzzo				
	.				
	Coppelle soletta impalcato				
	Impalcato CA01a				
	Da Spalla SA a Pila P1a				
	lato sx				
	" " 1,00 * (0,57+38,35) * 2,805		109,171		
	lato dx				
	" " 1,00 * (0,57+38,35) * 2,95		114,814		
	Da Pila 1a a Pila P2a				
	lato sx				
	" " 1,00 * 58,30 * 2,805		163,532		
	lato dx				
	" " 1,00 * 58,30 * 2,95		171,985		
	Da Pila 2a a Spalla SB				
	lato sx				
	" " 1,00 * (38,35+0,57) * 2,805		109,171		
	lato dx				
	" " 1,00 * (38,35+0,57) * 2,95		114,814		
	Impalcato CA01b				
	Da Spalla SA a Pila P1b				
	lato sx				
	" " 1,00 * (0,57+37,00) * 2,805		105,384		
	lato dx				
	" " 1,00 * (0,57+37,00) * 2,95		110,832		
	Da Pila 1b a Pila P2b				
	lato sx				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

040 - Impalcato e Solette

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 1,00 * 61 * 2,805		171,105		
	lato dx				
	" " 1,00 * 61 * 2,95		179,950		
	Da Pila 2b a Spalla SB				
	lato sx				
	" " 1,00 * (37,00+0,57) * 2,805		105,384		
	lato dx				
	" " 1,00 * (37,00+0,57) * 2,95		110,832		
	.				
	Totale	mq	1.566,974	6,34	9.934,62
1139 385	COPPELLA PREFABBRICATA O CASSAFORMA X SOLETTE SU TRAVI VARATE				
	.				
	CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F)				
	Soletta in calcestruzzo				
	.				
	Coppelle soletta impalcato				
	Impalcato CA01a				
	Da Spalla SA a Pila P1a				
	lato sx				
	" " 1,00 * (0,57+38,35) * 2,805		109,171		
	centrale				
	" " 1,00 * (0,57+38,35) * 5,84		227,293		
	lato dx				
	" " 1,00 * (0,57+38,35) * 2,95		114,814		
	Da Pila 1a a Pila P2a				
	lato sx				
	" " 1,00 * 58,30 * 2,805		163,532		
	centrale				
	" " 1,00 * 58,30 * 5,84		340,472		
	lato dx				
	" " 1,00 * 58,30 * 2,95		171,985		
	Da Pila 2a a Spalla SB				
	lato sx				
	" " 1,00 * (38,35+0,57) * 2,805		109,171		
	centrale				
	" " 1,00 * (38,35+0,57) * 5,84		227,293		
	lato dx				
	" " 1,00 * (38,35+0,57) * 2,95		114,814		
	Impalcato CA01b				
	Da Spalla SA a Pila P1b				
	lato sx				
	" " 1,00 * (0,57+37,00) * 2,805		105,384		
	centrale				
	" " 1,00 * (0,57+37,00) * 5,84		219,409		
	lato dx				
	" " 1,00 * (0,57+37,00) * 2,95		110,832		
	Da Pila 1b a Pila P2b				
	lato sx				
	" " 1,00 * 61 * 2,805		171,105		
	centrale				
	" " 1,00 * 61 * 5,84		356,240		
	lato dx				
	" " 1,00 * 61 * 2,95		179,950		
	Da Pila 2b a Spalla SB				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

040 - Impalcato e Solette

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	lato sx				
	" " 1,00 * (37,00+0,57) * 2,805		105,384		
	centrale				
	" " 1,00 * (37,00+0,57) * 5,84		219,409		
	lato dx				
	" " 1,00 * (37,00+0,57) * 2,95		110,832		
	.				
	Totale	mq	3.157,090	41,54	131.145,52
1140 3101	Banda continua gomma neoprene per appoggio predalles				
	.				
	CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F)				
	.				
	Impalcato CA01a				
	Da spalla A a spalla B				
	" " 4 * (0,57+135,00+0,57)		544,560		
	.				
	Impalcato CA01b				
	Da spalla A a spalla B				
	" " 4 * (0,57+135,00+0,57)		544,560		
	.				
	Totale	m	1.089,120	11,82	12.873,40
1141 NP.02	Protezione delle armature metalliche mediante il sistema di protezione catodica galvanica				
	.				
	CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F)				
	Soletta in calcestruzzo				
	.				
	Protezione armatura metallica				
	Impalcato CA01a				
	Su cordoli laterali 1 anodo ogni 80 cm				
	Spalla A				
	muro andatore				
	" " 5		5,000		
	muro paraghiaia				
	" " 14		14,000		
	muro andatore				
	" " 1		1,000		
	Spalla B				
	muro andatore				
	" " 5		5,000		
	muro paraghiaia				
	" " 14		14,000		
	muro andatore				
	" " 1		1,000		
	Su cordoli laterali 1 anodo ogni 80 cm				
	" " 143,00		143,000		
	" " 143,00		143,000		
	Su soletta impalcato a ridosso giunti dilatazione - maglia 80x80 cm su fascia estensione di 2.00 m				
	" " 40,00		40,000		
	" " 40,00		40,000		
	Impalcato CA01b				
	Su cordoli laterali 1 anodo ogni 80 cm				
	Spalla A				



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

040 - Impalcato e Solette

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	muro andatore				
	" " 5		5,000		
	muro paraghiaia				
	" " 14		14,000		
	muro andatore				
	" " 1		1,000		
	Spalla B				
	muro andatore				
	" " 5		5,000		
	muro paraghiaia				
	" " 14		14,000		
	muro andatore				
	" " 1		1,000		
	Su cordoli laterali 1 anodo ogni 80 cm				
	" " 143,00		143,000		
	" " 143,00		143,000		
	Su soletta impalcato a ridosso giunti dilatazione - maglia 80x80 cm su fascia estensione di 2.00 m				
	" " 40,00		40,000		
	" " 40,00		40,000		
	.				
	Totale	cad	812,000	36,13	29.337,56
1142 NP.08	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento della classe di esposizione				
	.				
	CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F)				
	Soletta in calcestruzzo				
	.				
	Sovraprezzo per incremento classe esposizione				
	Vedi quantità cls soletta				
	" " 1 * 899,848		899,848		
	.				
	Totale	mc	899,848	4,37	3.932,34
1143 NP.10	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento del ... della qualità degli inerti e controllo della fessurazione				
	.				
	CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F)				
	Soletta in calcestruzzo				
	.				
	Sovraprezzo per ottimizzazione qualità inerti				
	Vedi quantità cls soletta				
	" " 1 * 899,848		899,848		
	.				
	Totale	mc	899,848	4,37	3.932,34
	Totale 040 - Impalcato e Solette Euro				549.824,24

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

042 - Impermeabilizzazione impalcato

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1144 NP.03	Trattamento protettivo ed impermeabilizzazione dei cordoli dei viadotti, dei ponti, dei cavalcavia, dei muri di sostegno . CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F) Impermeabilizzazioni . Impalcato CA01a Impermeabilizzazione cordoli impalcato in sx " 1 * (0,57+135,00+0,57) * 0,63 Risvolti laterali " 1 * (0,57+135,00+0,57) * 0,14 in dx " 1 * (0,57+135,00+0,57) * 0,63 Risvolti laterali " 1 * (0,57+135,00+0,57) * 0,14 Muri andatori spalle in sx " 2 * 4,00 * 0,63 Risvolti laterali " 2 * 4,00 * 0,14 in dx " 2 * 4,00 * 0,63 Risvolti laterali " 2 * 4,00 * 0,14 Impalcato CA01b Impermeabilizzazione soletta impalcato in sx " 1 * (0,57+135,00+0,57) * 0,63 Risvolti laterali " 1 * (0,57+135,00+0,57) * 0,14 in dx " 1 * (0,57+135,00+0,57) * 0,63 Risvolti laterali " 1 * (0,57+135,00+0,57) * 0,14 Muri andatori spalle in sx " 2 * 4,00 * 0,63 Risvolti laterali " 2 * 4,00 * 0,14 in dx " 2 * 4,00 * 0,63 Risvolti laterali " 2 * 4,00 * 0,14 . Totale parziale . Quantità da PD " 1 * 537,31 PD ricomputato Impalcato CA01a " -2 * 114,54 * 0,63 Risvolti laterali " -2 * 114,54 * 0,14 Muri andatori spalle				
		mq	443,952		
			537,310		
			-144,320		
			-32,071		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

042 - Impermeabilizzazione impalcato

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" (-2*2) * 4 * 0,63		-10,080		
	" (-2*2) * 4 * 0,14		-2,240		
	Impalcato CA01b				
	" -2 * 119,48 * 0,63		-150,545		
	Risvolti laterali				
	" -2 * 119,48 * 0,14		-33,454		
	Muri andatori spalle				
	" (-2*2) * 4 * 0,63		-10,080		
	" (-2*2) * 4 * 0,14		-2,240		
	.				
	Totale	mq	596,232	24,05	14.339,38
1145 NP.41	CAPPA IN ASFALTO SINTETICO DELLO SPESSORE FINITO DI MM 10				
	.				
	CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F)				
	Impermeabilizzazioni				
	.				
	Impalcato CA01a				
	Impermeabilizzazione soletta impalcato				
	" 1 * (0,57+135,00+0,57) * 11,45		1.558,803		
	Risvolti laterali				
	" 2 * (0,57+135,00+0,57) * 0,14		38,119		
	Impalcato CA01b				
	Impermeabilizzazione soletta impalcato				
	" 1 * (0,57+135,00+0,57) * 11,45		1.558,803		
	Risvolti laterali				
	" 2 * (0,57+135,00+0,57) * 0,14		38,119		
	.				
	Totale parziale	mq	3.193,844		
	Quantità da PD				
	" 1 * 5499,47		5.499,470		
	Impalcato CA01a				
	PD ricomputato				
	" -1 * 114,54 * 11,45		-1.311,483		
	Risvolti laterali				
	" -2 * 114,54 * 0,14		-32,071		
	Impalcato CA01b				
	PD ricomputato				
	" -1 * 119,48 * 11,45		-1.368,046		
	Risvolti laterali				
	" -2 * 119,48 * 0,14		-33,454		
	.				
	Totale	mq	5.948,260	6,36	37.830,93
	Totale 042 - Impermeabilizzazione impalcato Euro				52.170,31

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

043 - Giunti

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVviste	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1146 397	Giunto di cordolo per marciapiedi . CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F) Giunti . Lateral Spalla A Asse C " 2,00 * 0,63 Asse F " 2,00 * 0,63 Spalla B Asse C " 2,00 * 0,63 Asse F " 2,00 * 0,63 . Totale	m	1,260             5,040	87,46	440,80
1147 3142	Fornitura e posa in opera di coprigiunto in lamiera striata zincata con superficie antisdrucciolo. . CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F) Giunti . Coprigiunto Spalla A Asse C " 1 * (11,45+0,63+0,63) * 0,48 * 52,00 Asse F " 1 * (11,45+0,63+0,63) * 0,48 * 52,00 Spalla B Asse C " 1 * (11,45+0,63+0,63) * 0,48 * 52,00 Asse F " 1 * (11,45+0,63+0,63) * 0,48 * 52,00 . Totale	kg	317,242                 1.268,968	5,19	6.585,94
1148 NP.42	GIUNTO DI DILATAZIONE IN BARRE DI GOMMA ARMATA . CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F) Giunti . Su carreggiata stradale Spalla A Asse C " 1 * 11,45 Asse F " 1 * 11,45 Spalla B Asse C " 1 * 11,45 Asse F		11,450       11,450		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

043 - Giunti

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" 1 * 11,45		11,450		
	Totale	m	45,800	1.930,30	88.407,74
	Totale 043 - Giunti Euro				95.434,48

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

044 - Reti di protezione

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1149 641	Fornitura e posa in opera di pannelli di protezione in rete				
	.				
	CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F)				
	Protezione				
	.				
	Impalcato CA01a				
	" " 2,00 * 135		270,000		
	Impalcato CA01b				
	" " 2,00 * 135		270,000		
	.				
	Totale	m	540,000	65,59	35.418,60
	Totale 044 - Reti di protezione Euro				35.418,60

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F)

045 - Smaltimento Acque impalcato

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1150 354	Bocchettoni in lastra di piombo  CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMO C e F) > Scarichi (del peso cad = kg 15 4 per spalla) (2*4*2) * 15,000				
	Totale	kg	240,000 240,000	2,40	576,00
1151 356.c	Grondaie di scarico acque d'impalcato tubazioni in PVC rigido diametro esterno mm 160 spessore > mm 4,2  CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMO C e F) > Scarichi in prossimità della Spalle (2*2*2) * 4,50 > Pezzi speciali (curve ecc) (2*6*2*2) * 1,00				
	Totale	m	36,000 48,000 84,000	8,25	693,00
1152 624	Fornitura e posa di manufatti in ferro lavorato  CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMO C e F) > Canaletta bordo impalcato (20 kg/m) Ramo F 114,24 * 20 Ramo C 119,18 * 20				
	Totale	kg	2.284,800 2.383,600 4.668,400	2,04	9.523,54
1153 8001	Zincatura eseguita a caldo  CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMO C e F) > Canaletta bordo impalcato (20 kg/m) Ramo F 114,24 * 20 Ramo C 119,18 * 20				
	Totale	kg	2.284,800 2.383,600 4.668,400	0,93	4.341,61
1154 NP.09	Rivestimento protettivo dei bocchettoni di scarico dei viadotti e ponti in calcestruzzo  CA 01 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI C ED F)  Rivestimento prtotettivo bocchettoni di scarico " " 62				
	Totale	cad	62,000 62,000	17,49	1.084,38
	Totale 045 - Smaltimento Acque impalcato Euro				16.218,53
	Totale 07-CA.01 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI C ED F) Euro				3.852.334,32

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

023 - Binder

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1155 511.b	Strato di collegamento (binder modificato) in conglomerato bituminoso				
	.				
	CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H)				
	Binder				
	.				
	Binder sp. 5 cm				
	" " 1 * 376,00 * 8,25 * 0,05		155,100		
	" " 2 * 1,70 * 8,25 * 0,05		1,403		
	.				
	Totale parziale	mc	156,503		
	.				
	Quantità da PD				
	" " 1 * 195,226		195,226		
	A detrarre PD ricomputato				
	" -1 * 408,80 * 8,25 * 0,05		-168,630		
	" -1 * 1,25 * 8,25 * 0,05		-0,516		
	.				
	Totale	mc	182,583	134,74	24.601,23
	Totale 023 - Binder Euro				24.601,23



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

024 - Usura

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO	
1156 513	Tappeto d'usura drenante spessore cm 4 . CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H) Usura . Usura " 1 * 376,00 * 8,25 " 2 * 1,70 * 8,25 . Totale parziale		3.102,000 28,050 3.130,050			
	Quantità da PD " 1 * 3904,50 A detrarre PD ricomputato " -1 * 408,80 * 8,25 " -1 * 1,25 * 8,25 . Totale		3.904,500 -3.372,600 -10,313 3.651,637		25.451,91	
1157 NP.12	Membrana impermeabile S.A.M.I. . CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H) Usura . Membrana sotto usura " 1 * 376,00 * 8,25 " 2 * 1,70 * 8,25 . Totale parziale		3.102,000 28,050 3.130,050			
	Quantità da PD " 1 * 3904,50 A detrarre PD ricomputato " -1 * 408,80 * 8,25 " -1 * 1,25 * 8,25 . Totale		3.904,500 -3.372,600 -10,313 3.651,637		4.381,96	
	Totale 024 - Usura Euro			1,20	29.833,87	

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

025 - Scavi e demolizioni

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1158 201	Scavo di sbancamento in materie di qualsiasi natura trasporto fino a km 5 . CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H) . Scotico 30 cm Spalla A " " 1 * (0,50+11,60+0,50) * (0,50+6,60+0,50) * 0,30 Pila 1 " " 1 * 335,50 * 0,30 Pila 2 " " 1 * 335,50 * 0,30 Pila 3 " " 1 * 180,60 * 0,30 Pila 4 " " 1 * 150,80 * 0,30 Pila 5 " " 1 * 296,20 * 0,30 Pila 6 " " 1 * 362,80 * 0,30 Pila 7 " " 1 * 315,55 * 0,30 Pila 8 " " 1 * 328,75 * 0,30 Pila 9 " " 1 * 335,45 * 0,30 Spalla B " " 1 * (0,50+11,60+0,50) * (0,50+6,60+0,50) * 0,30 . Totale	mc	849,801	1,86	1.580,63
1159 201	Scavo di sbancamento in materie di qualsiasi natura trasporto fino a km 5 . CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H) Scavo . Scavo di sbancamento Pila 1 " " 1 * 10,60 * 7,00 * 1,02 scarpate " " 2 * (10,60+1,53) * ((1,53+1,02)/2) " " 2 * (7,00+1,53) * ((1,53*1,02)/2) Pila 2 " " 1 * 10,60 * 7,00 * 1,08 scarpate " " 2 * (10,60+1,62) * ((1,62*1,08)/2) " " 2 * (7,00+1,62) * ((1,62*1,08)/2) Pila 5 " " 1 * 10,60 * 7,00 * 0,65 scarpate " " 2 * (10,60+0,98) * ((0,98+0,65)/2) " " 2 * (7,00+0,98) * ((0,98+0,65)/2) Pila 6 " " 1 * 10,60 * 7,00 * 1 scarpate		75,684 30,932 13,307 80,136 21,385 15,085 48,230 18,875 13,007 74,200		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

025 - Scavi e demolizioni

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" 2 * (10,60+1,50) * ((1,50*1,00)/2)		18,150		
	" 2 * (7,00+1,50) * ((1,50*1,00)/2)		12,750		
	Pila 7				
	" 1 * 10,60 * 7,00 * 0,90		66,780		
	scarpate				
	" 2 * (10,60+1,35) * ((1,35*0,90)/2)		14,531		
	" 2 * (7,00+1,35) * ((1,35*0,90)/2)		10,154		
	Pila 8				
	" 1 * 10,60 * 7,00 * 1		74,200		
	scarpate				
	" 2 * (10,60+1,50) * ((1,50*1,00)/2)		18,150		
	" 2 * (7,00+1,50) * ((1,50*1,00)/2)		12,750		
	Pila 9				
	" 1 * 10,60 * 7,00 * 1,03		76,426		
	scarpate				
	" 2 * (10,60+1,55) * ((1,55*1,03)/2)		19,391		
	" 2 * (7,00+1,55) * ((1,55*1,03)/2)		13,646		
	.				
	Totale	mc	727,769	1,86	1.353,65
1160 204.a	Fornitura in cantiere di materiali per la formazione di rilevati provenienti da cave di prestito				
	.				
	CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H)				
	.				
	Rilevato				
	Tratto troncoconico attorno alla spalla: ai lati e sotto implacato				
	Spalla A				
	" 1 * ((106,20+0,00)/2) * 6,60		350,460		
	Spalla B				
	" 1 * ((106,20+0,00)/2) * 6,60		350,460		
	.				
	Totale	mc	700,920	9,84	6.897,05
1161 205.a	Sistemazione in rilevato od in riempimento con materiali appartenenti ai gruppi A1, A2-4, A2-5, A3, ovvero di frantumati di roccia o smarino di galleria.				
	.				
	CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H)				
	.				
	Rilevato				
	Tratto troncoconico attorno alla spalla: ai lati e sotto implacato				
	Spalla A				
	" 1 * ((106,20+0,00)/2) * 6,60		350,460		
	Spalla B				
	" 1 * ((106,20+0,00)/2) * 6,60		350,460		
	.				
	Totale	mc	700,920	1,04	728,96
1162 205.a	Sistemazione in rilevato od in riempimento con materiali appartenenti ai gruppi A1, A2-4, A2-5, A3, ovvero di frantumati di roccia o smarino di galleria.				
	.				
	CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H)				
	.				
	Rinterro Spalle e Pile				
	vedi quantità scavo				
	" 1,00 * 727,769		727,769		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

025 - Scavi e demolizioni

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 1 * 1563,856		1.563,856		
	A dedurre fondazione				
	magrone di sottofondazione Spalle				
	" "-1,00 * 30,624		-30,624		
	Magrone di sottofondazione Pile				
	" "-1,00 * 103,68		-103,680		
	Calcestruzzo fondazione Pile				
	Pila 1				
	" "-1 * 9,20 * 5,60 * 2,20		-113,344		
	Pila 2				
	" "-1 * 9,20 * 5,60 * 2,20		-113,344		
	Pila 3				
	" "-1 * 9,20 * 5,60 * 1,90		-97,888		
	Pila 4				
	" "-1 * 9,20 * 5,60 * 1,40		-72,128		
	Pila 5				
	" "-1 * 9,20 * 5,60 * 2,20		-113,344		
	Pila 6				
	" "-1 * 9,20 * 5,60 * 2,20		-113,344		
	Pila 7				
	" "-1 * 9,20 * 5,60 * 2,20		-113,344		
	Pila 8				
	" "-1 * 9,20 * 5,60 * 2,20		-113,344		
	Pila 9				
	" "-1 * 9,20 * 5,60 * 2,20		-113,344		
	.				
	Calcestruzzo Pile elevazione fino piano campagna				
	Pila 1				
	" "-1 * 10,218 * 1,02		-10,422		
	Pila 2				
	" "-1 * 10,218 * 1,08		-11,035		
	Pila 5				
	" "-1 * 10,218 * 0,65		-6,642		
	Pila 6				
	" "-1 * 10,218 * 1		-10,218		
	Pila 7				
	" "-1 * 10,218 * 0,90		-9,196		
	Pila 8				
	" "-1 * 10,218 * 1		-10,218		
	Pila 9				
	" "-1 * 10,218 * 1,03		-10,525		
	.				
	Totale	mc	1.125,641	1,04	1.170,67
1163 301	Scavo a sezione obbligata in materie di qualsiasi natura fino a 2,00 m				
	.				
	CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H)				
	Scavo				
	.				
	Scavo di fondazione				
	Spalla A				
	" " 1 * (0,50+6,60+0,50) * (0,50+11,60+0,50) * 0,10		9,576		
	Spalla B				
	" " 1 * (0,50+6,60+0,50) * (0,50+11,60+0,50) * 0,30		28,728		
	Pila 1				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

025 - Scavi e demolizioni

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" 1 * (0,50+9,60+0,50) * (0,50+6,00+0,50) * 2,40		178,080		
Pila 2	" 1 * (0,50+9,60+0,50) * (0,50+6,00+0,50) * 2,40		178,080		
Pila 3	" 1 * (0,50+9,60+0,50) * (0,50+6,00+0,50) * 2,11		156,562		
Pila 4	" 1 * (0,50+9,60+0,50) * (0,50+6,00+0,50) * 1,65		122,430		
Pila 5	" 1 * (0,50+9,60+0,50) * (0,50+6,00+0,50) * 2,40		178,080		
Pila 6	" 1 * (0,50+9,60+0,50) * (0,50+6,00+0,50) * 2,40		178,080		
Pila 7	" 1 * (0,50+9,60+0,50) * (0,50+6,00+0,50) * 2,40		178,080		
Pila 8	" 1 * (0,50+9,60+0,50) * (0,50+6,00+0,50) * 2,40		178,080		
Pila 9	" 1 * (0,50+9,60+0,50) * (0,50+6,00+0,50) * 2,40		178,080		
.					
	Totale	mc	1.563,856	4,37	6.834,05
1164	Sovraprezzo agli scavi di fondazione per profondità superiori a m 2,00				
302	.				
	CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H)				
	Scavo				
	.				
	Scavo di fondazione				
Pila 1	" 1 * (0,50+9,60+0,50) * (0,50+6,00+0,50) * 0,40		29,680		
Pila 2	" 1 * (0,50+9,60+0,50) * (0,50+6,00+0,50) * 0,40		29,680		
Pila 3	" 1 * (0,50+9,60+0,50) * (0,50+6,00+0,50) * 0,11		8,162		
Pila 5	" 1 * (0,50+9,60+0,50) * (0,50+6,00+0,50) * 0,40		29,680		
Pila 6	" 1 * (0,50+9,60+0,50) * (0,50+6,00+0,50) * 0,40		29,680		
Pila 7	" 1 * (0,50+9,60+0,50) * (0,50+6,00+0,50) * 0,40		29,680		
Pila 8	" 1 * (0,50+9,60+0,50) * (0,50+6,00+0,50) * 0,40		29,680		
Pila 9	" 1 * (0,50+9,60+0,50) * (0,50+6,00+0,50) * 0,40		29,680		
.					
	Totale	mc	215,922	1,44	310,93
	Totale 025 - Scavi e demolizioni Euro				18.875,94

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

026 - Palancole

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1165 NP.43	Noleggio di palancole metalliche Tipo Larssen - Palancole Tipo PU28 del peso di 170 Kg/mq . CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H) Opere di sostegno . Palancole tip PU28 - si considera un noleggio per 15 settimane Pila 3 " " 15,00 * 4,80 * 12,00 " " 15,00 * 11,60 * 12,00 " " 15,00 * 4,80 * 12,00 Pila 4 " " 15,00 * 4,80 * 12,00 " " 15,00 * 11,60 * 12,00 " " 15,00 * 4,80 * 12,00 . Totale	mq*sett	864,000 2.088,000 864,000 864,000 2.088,000 864,000 7.632,000	1,19	9.082,08
1166 NP.44	Infissione ed estrazione di palancole metalliche tipo Larssen - Infissione palancole Tipo PU28, del Peso di 170 Kg/mq - INFISSIONE . CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H) Opere di sostegno . Palancole tip PU28 - infissione Pila 3 " " 1,00 * 4,80 * 12,00 " " 1,00 * 11,60 * 12,00 " " 1,00 * 4,80 * 12,00 Pila 4 " " 1,00 * 4,80 * 12,00 " " 1,00 * 11,60 * 12,00 " " 1,00 * 4,80 * 12,00 . Totale	mq	57,600 139,200 57,600 57,600 139,200 57,600 508,800	19,68	10.013,18
1167 NP.45	Infissione ed estrazione di palancole metalliche tipo Larssen - Infissione palancole Tipo PU28, del Peso di 170 Kg/mq - ESTRAZIONE . CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H) Opere di sostegno . Palancole tip PU28 - estrazione Pila 3 " " 1,00 * 4,80 * 12,00 " " 1,00 * 11,60 * 12,00 " " 1,00 * 4,80 * 12,00 Pila 4 " " 1,00 * 4,80 * 12,00 " " 1,00 * 11,60 * 12,00 " " 1,00 * 4,80 * 12,00 . Totale	mq	57,600 139,200 57,600 57,600 139,200 57,600 508,800	7,86	3.999,17
	Totale 026 - Palancole Euro				23.094,43

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

027 - Pali

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1168 308.c	Pali trivellati di grande diametro Ø = mm 1 200 . CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H) . Pali ø 1200 Pila 1 " " 6 * 17,00 Pila 2 " " 6 * 17,00 Pila 3 " " 6 * 19,00 Pila 4 " " 6 * 19,00 Pila 5 " " 6 * 17,00 Pila 6 " " 6 * 17,00 Pila 7 " " 6 * 17,00 Pila 8 " " 6 * 17,00 Pila 9 " " 6 * 17,00 . Totale	m	102,000 102,000 114,000 114,000 102,000 102,000 102,000 102,000 102,000 102,000 942,000	147,07	138.539,94
1169 308.d	Pali trivellati di grande diametro Ø = mm 1 500 . CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H) . Pali ø 1500 Spalla A " " 6 * 15,00 Spalla B " " 6 * 17,00 . Totale	m	90,000 102,000 192,000	228,61	43.893,12
1170 329.d	Acciaio in barre ad aderenza migliorata per c.a. tipo Fe B 44 k controllato. . CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H) . Armatura pali spall A Calcolo singolo palo Pos 1 - 28 ø 26 " " 28 * 12 * 4,168 Pos 2 - 28 ø 26 " " 28 * 6 * 4,168 Pos 3 - 28 ø 20 " " 28 * 5,00 * 2,466 Pos 4 - spirale ø 12/15 " " 1 * 308,55 * 0,888 Pos 5 - spirale ø 12/25 " " 1 * 69,28 * 0,888		1.400,448 700,224 345,240 273,992 61,521		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

027 - Pali

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Pos 6 - 9 ø 26				
	" " 9 * 4,50 * 4,168		168,804		
	.				
	Totale parziale	kg	2.950,229		
	A detrarre calcolo singolo palo				
	" " -1 * 2950,229		-2.950,229		
	Totale pali spalla A				
	" " 6 * 2950,229		17.701,374		
	.				
	Totale parziale	kg	14.751,145		
	Armatura pali spall B				
	Calcolo singolo palo				
	Pos 1 - 28 ø 26				
	" " 28 * 12 * 4,168		1.400,448		
	Pos 2 - 28 ø 26				
	" " 28 * 6 * 4,168		700,224		
	Pos 3 - 28 ø 20				
	" " 28 * 7,00 * 2,466		483,336		
	Pos 4 - spirale ø 12/15				
	" " 1 * 308,55 * 0,888		273,992		
	Pos 5 - spirale ø 12/25				
	" " 1 * 103,92 * 0,888		92,281		
	Pos 6 - 9 ø 26				
	" " 9 * 4,50 * 4,168		168,804		
	.				
	Totale parziale	kg	3.119,085		
	A detrarre calcolo singolo palo				
	" " -1 * 3119,085		-3.119,085		
	Totale pali spalla B				
	" " 6 * 3119,085		18.714,510		
	.				
	Totale generale	kg	36.415,884		
	Quantità da PD				
	Pali Ø150 (Incidenza 160 Kg/mc)				
	Spalle				
	" " 1 * 258 * (0,75^2*3,1416) * 160		72.941,760		
	a detrarre PD ricomputato				
	" " -1 * 258 * (0,75^2*3,1416) * 80		-36.470,880		
	.				
	Totale	kg	72.886,764	0,84	61.224,88
1171 329.d	Acciaio in barre ad aderenza migliorata per c.a. tipo Fe B 44 k controllato.				
	.				
	CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H)				
	.				
	Armatura pali pile				
	Calcolo singolo palo				
	Pos 1 - 20 ø 20				
	" " 20 * 12 * 2,466		591,840		
	Pos 2 - 20 ø 20				
	" " 20 * 7,00 * 2,466		345,240		
	Pos 3 - spirale ø 10/25				
	" " 1 * 228,62 * 0,617		141,059		
	Pos 4 - 10 ø 20				



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

027 - Pali

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
"	" 10 * 3,43 * 2,466		84,584		
.					
	Totale parziale	kg	1.162,723		
	A detrarre calcolo singolo palo				
"	" -1 * 1162,723		-1.162,723		
	Totale pali pila 1 - 2 - 5 - 6 - 7 - 8 - 9				
"	" (7,00*6,00) * 1162,723		48.834,366		
.					
	Totale parziale	kg	47.671,643		
	Armatura pali pile				
	Calcolo singolo palo				
	Pos 1 - 20 Ø 20				
"	" 20 * 12 * 2,466		591,840		
	Pos 2 - 20 Ø 20				
"	" 20 * 9,00 * 2,466		443,880		
	Pos 3 - spirale Ø 10/25				
"	" 1 * 255,84 * 0,617		157,853		
	Pos 4 - 10 Ø 20				
"	" 10 * 3,43 * 2,466		84,584		
.					
	Totale parziale	kg	1.278,157		
	A detrarre calcolo singolo palo				
"	" -1 * 1278,157		-1.278,157		
	Totale pali pila 3 - 4				
"	" (2,00*6,00) * 1278,157		15.337,884		
.					
	Totale	kg	64.172,250	0,84	53.904,69
	Totale 027 - Pali Euro				297.562,63

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

032 - Fondazioni spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1172 325.b	Calcestruzzo per opere di fondazione, classe 15 MPa, escluso casseforme . CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H) Fondazione spalle . Magrone di sotto fondazione Spalla A " " 1 * (0,20+6,20+0,20) * (0,20+11,20+0,20) * 0,20 Spalla B " " 1 * (0,20+6,20+0,20) * (0,20+11,20+0,20) * 0,20 . Totale	mc	15,312 15,312 30,624	77,24	2.365,40
1173 326.d	Calcestruzzo per opere in fondazione ed elevazione, classe 30 MPa, escluse casseforme . CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H) Fondazione spalle . Calcestruzzo in fondazione Spalla A " " 1 * 6,20 * 11,20 * 1,80 Spalla B " " 1 * 6,20 * 11,20 * 1,80 . Totale	mc	124,992 124,992 249,984	89,91	22.476,06
1174 329.d	Acciaio in barre ad aderenza migliorata per c.a. tipo Fe B 44 k controllato. . CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H) Fondazione spalle . Acciaio Spalla A Pos.1 - 1 ø 26/20 " " 56 * 9,35 * 4,168 Pos.2 - 1+1 ø 26/20 " " 12 * 4,16 * 4,168 " " 12 * 4,16 * 4,168 Pos.3 - 1 ø 16/60 " " 18 * 6,45 * 1,578 Pos.4 - 1 ø 26/20 " " 56 * 9,35 * 4,168 Pos.5 - 1 ø 26/20 " " 31,00 * 9,80 * 4,168 Pos.6 - 1 ø 26/20 " " 31,00 * 6,00 * 4,168 Pos.7 - 1+1 ø 26/20 " " 14 * 3,70 * 4,168 " " 14 * 3,70 * 4,168 Pos.8 - 1 ø 16/60 " " 10 * 11,50 * 1,578 Pos.9 - 1 ø 20/20 " " 31 * 6,00 * 2,466 Pos.10 - 1 ø 20/20		2.182,365 208,067 208,067 183,206 2.182,365 1.266,238 775,248 215,902 215,902 181,470 458,676		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

032 - Fondazioni spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 31 * 9,50 * 2,466		726,237		
	Pos.11 - 5+5 ø 16				
	" " 5 * 11,10 * 1,578		87,579		
	" " 5 * 11,10 * 1,578		87,579		
	Pos.12 - 5+5 ø 16				
	" " 5 * 7,70 * 1,578		60,753		
	" " 5 * 7,70 * 1,578		60,753		
	Pos.13 - 1 ø 20/20				
	" " 128 * 3,25 * 2,466		1.025,856		
	Pos.14 - 1 ø 16/20				
	" " 54 * 2,80 * 1,578		238,594		
	Pos.15 - 1 ø 16/40				
	" " 18 * 2,80 * 1,578		79,531		
	Pos.16 - 1 ø 20 maglia 120x120				
	" " 41 * 4,50 * 1,578		291,141		
	.				
	Totale parziale	kg	10.735,529		
	Spalla B				
	" " 1 * 10735,529		10.735,529		
	.				
	Totale generale	kg	21.471,058		
	.				
	Quantità da PD				
	" " 1 * 189,72 * 90,00		17.074,800		
	a detrarre PD ricomputato				
	" " -1 * 189,72 * 100		-18.972,000		
	.				
	Totale	kg	19.573,858	0,84	16.442,04
1175 334	Casseforme piane orizzontali o verticali per conglomerati cementizi				
	.				
	CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H)				
	Fondazione spalle				
	.				
	Casseri in fondazione				
	Spalla A				
	" " 2 * 6,20 * 1,80		22,320		
	" " 2 * 11,20 * 1,80		40,320		
	Spalla B				
	" " 2 * 6,20 * 1,80		22,320		
	" " 2 * 11,20 * 1,80		40,320		
	.				
	Totale	mq	125,280	20,77	2.602,07
1176 NP.10	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento del ... della qualità degli inerti e controllo della fessurazione				
	.				
	CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H)				
	Fondazione spalle				
	.				
	Sovraprezzo per ottimizzazione qualità inerti				
	Vedi quantità cls				
	" " 1 * 249,984		249,984		
	.				
	Totale	mc	249,984	4,37	1.092,43
	Totale 032 - Fondazioni spalle Euro				44.978,00

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

033 - Fondazioni pile

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1177 325.b	Calcestruzzo per opere di fondazione, classe 15 MPa, escluso casseforme . CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H) Fondazione pile . Magrone di sotto fondazione Pila 1 " 1 * (0,20+9,20+0,20) * (0,20+5,60+0,20) * 0,20 Pila 2 " 1 * (0,20+9,20+0,20) * (0,20+5,60+0,20) * 0,20 Pila 3 " 1 * (0,20+9,20+0,20) * (0,20+5,60+0,20) * 0,20 Pila 4 " 1 * (0,20+9,20+0,20) * (0,20+5,60+0,20) * 0,20 Pila 5 " 1 * (0,20+9,20+0,20) * (0,20+5,60+0,20) * 0,20 Pila 6 " 1 * (0,20+9,20+0,20) * (0,20+5,60+0,20) * 0,20 Pila 7 " 1 * (0,20+9,20+0,20) * (0,20+5,60+0,20) * 0,20 Pila 8 " 1 * (0,20+9,20+0,20) * (0,20+5,60+0,20) * 0,20 Pila 9 " 1 * (0,20+9,20+0,20) * (0,20+5,60+0,20) * 0,20 . Totale				
		mc	103,680	77,24	8.008,24
1178 326.d	Calcestruzzo per opere in fondazione ed elevazione, classe 30 MPa, escluse casseforme . CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H) Fondazione pile . Calcestruzzo in fondazione Pila 1 " 1 * 9,20 * 5,60 * 2,20 Pila 2 " 1 * 9,20 * 5,60 * 2,20 Pila 3 " 1 * 9,20 * 5,60 * 2,20 Pila 4 " 1 * 9,20 * 5,60 * 2,20 Pila 5 " 1 * 9,20 * 5,60 * 2,20 Pila 6 " 1 * 9,20 * 5,60 * 2,20 Pila 7 " 1 * 9,20 * 5,60 * 2,20 Pila 8 " 1 * 9,20 * 5,60 * 2,20 Pila 9 " 1 * 9,20 * 5,60 * 2,20 . Totale				
		mc	1.020,096	89,91	91.716,83
1179	Acciaio in barre ad aderenza migliorata per c.a. tipo Fe B 44 k controllato.				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

033 - Fondazioni pile

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
329.d	.				
	CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H)				
	Fondazione pile				
	.				
	Acciaio				
	Pila 1				
	Pos.1 - 1 ø 26/10				
	" " 91 * 8,05 * 4,168		3.053,268		
	Pos.2 - 1 ø 26/20				
	" " 46 * 6,40 * 4,168		1.227,059		
	Pos.3 - 1 ø 16/60				
	" " 15 * 6,05 * 1,578		143,204		
	Pos.4 - 1 ø 20/20				
	" " 46 * 9,65 * 2,466		1.094,657		
	Pos.5 - 1 ø 26/10				
	" " 55,00 * 11,65 * 4,168		2.670,646		
	Pos.7 - 1 ø 16/60				
	" " 8 * 9,65 * 1,578		121,822		
	Pos.8 - 1 ø 20/20				
	" " 28 * 6,20 * 2,466		428,098		
	Pos.9 - 1 ø 20/20				
	" " 28 * 8,20 * 2,466		566,194		
	Pos.10 - 5+5 ø 16				
	" " 5 * 9,10 * 1,578		71,799		
	" " 5 * 9,10 * 1,578		71,799		
	Pos.11 - 5+5 ø 16				
	" " 5 * 7,10 * 1,578		56,019		
	" " 5 * 7,10 * 1,578		56,019		
	Pos.12 - 102 ø 24				
	" " 102 * 3,85 * 3,551		1.394,478		
	Pos.13 - 1 ø 16/60				
	" " 9 * 3,25 * 1,578		46,157		
	Pos.14 - 1 ø 20 maglia 120x120				
	" " 28 * 5,30 * 2,466		365,954		
	.				
	Totale parziale	kg	11.367,173		
	Pila 2÷9				
	" " 8 * 11367,173		90.937,384		
	.				
	Totale	kg	102.304,557	0,84	85.935,83
1180 334	Casseforme piane orizzontali o verticali per conglomerati cementizi				
	.				
	CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H)				
	Fondazione pile				
	.				
	Casseri in fondazione				
	Pila 1				
	" " 2 * 9,20 * 2,20		40,480		
	" " 2 * 5,60 * 2,20		24,640		
	Pila 2				
	" " 2 * 9,20 * 2,20		40,480		
	" " 2 * 5,60 * 2,20		24,640		
	Pila 3				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

033 - Fondazioni pile

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" 2 * 9,20 * 2,20		40,480		
	" 2 * 5,60 * 2,20		24,640		
Pila 4					
"	" 2 * 9,20 * 2,20		40,480		
"	" 2 * 5,60 * 2,20		24,640		
Pila 5					
"	" 2 * 9,20 * 2,20		40,480		
"	" 2 * 5,60 * 2,20		24,640		
Pila 6					
"	" 2 * 9,20 * 2,20		40,480		
"	" 2 * 5,60 * 2,20		24,640		
Pila 7					
"	" 2 * 9,20 * 2,20		40,480		
"	" 2 * 5,60 * 2,20		24,640		
Pila 8					
"	" 2 * 9,20 * 2,20		40,480		
"	" 2 * 5,60 * 2,20		24,640		
Pila 9					
"	" 2 * 9,20 * 2,20		40,480		
"	" 2 * 5,60 * 2,20		24,640		
.					
	Magrone di sotto fondazione				
Pila 1-9					
"	" (2*9) * (0,20+9,20+0,20) * 0,20		34,560		
"	" (2*9) * (0,20+5,60+0,20) * 0,20		21,600		
.					
	Totale	mq	642,240	20,77	13.339,32
1181 NP.10	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento del ... della qualità degli inerti e controllo della fessurazione				
.					
	CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H)				
	Fondazione pile				
.					
	Sovraprezzo per ottimizzazione qualità inerti				
	Vedi quantità cls				
"	" 1 * 1020,096		1.020,096		
.					
	Totale	mc	1.020,096	4,37	4.457,82
	Totale 033 - Fondazioni pile Euro				203.458,04

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1182 327.E	Calcestruzzo per opere in fondazione ed elevazione, classe 35 MPa, escluse casseforme . CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H) Soletta flottante . Calcestruzzo Spalla A " 1 * 8,20 * 4,00 * 0,25 Spalla B " 1 * 8,40 * 4,00 * 0,25 . Totale	mc	8,200 8,400 16,600	96,01	1.593,77
1183 327.f	Calcestruzzo per opere in elevazione, classe 40 MPa, , escluse casseforme . CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H) Elevazione spalle . Calcestruzzo Spalla A Base di appoggio baggioli " 1 * 7,70 * 1,70 * 1,50 muretti di protezione baggioli in sx " 1 * 1,70 * 0,30 * 1,00 in dx " 1 * 1,70 * 0,30 * 1,00 Muro paraghiaia " 1 * 8,26 * 0,60 * ((4,75+4,54)/2) Cordolo muro paraghiaia " 1 * 8,26 * 0,25 * 0,35 Appoggio soletta flottante " 1 * 8,26 * 0,20 * 0,25 Muro d'ala in sx " 1 * 4 * 0,63 * ((4,91+4,72)/2) " 1 * 0,25 * 0,63 * 0,51 in dx " 1 * 4 * 0,63 * ((4,68+4,49)/2) " 1 * 0,25 * 0,63 * 0,50 Totale parziale  Spalla B Base di appoggio baggioli " 1 * 7,70 * 1,70 * 1,50 muretti di protezione baggioli in sx " 1 * 1,70 * 0,30 * 1,00 in dx " 1 * 1,70 * 0,30 * 1,00 Muro paraghiaia " 1 * 8,50 * 0,60 * ((4,61+4,49)/2) Cordolo muro paraghiaia " 1 * 8,50 * 0,25 * 0,35 Appoggio soletta flottante	mc	19,635 0,510 0,510 23,021 0,723 0,413 12,134 0,080 11,554 0,079 68,659  19,635 0,510 0,510 23,205 0,744		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1184 327.g	" 1 * 8,50 * 0,20 * 0,25		0,425		
	Muro d'ala				
	in sx				
	" 1 * 4 * 0,63 * ((4,76+4,60)/2)		11,794		
	" 1 * 0,25 * 0,63 * 0,5		0,079		
	in dx				
	" 1 * 4 * 0,63 * ((4,64+4,48)/2)		11,491		
	" 1 * 0,25 * 0,63 * 0,5		0,079		
	Totale parziale	mc	68,472		
	Totale	mc	137,131	101,85	13.966,79
	Calcestruzzo per opere in elevazione, classe 45 MPa, escluse casseforme				
	.				
	CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H)				
	Elevazione spalle				
.					
Calcestruzzo - baggioli					
Spalla A					
baggioli					
" 1 * 0,65 * 0,65 * 0,37			0,156		
" 1 * 0,65 * 0,65 * 0,20			0,085		
ritegni					
" 1 * 0,50 * 0,50 * 0,50			0,125		
" 1 * 0,50 * 0,50 * 0,50			0,125		
Totale parziale	mc	0,491			
Spalla B					
baggioli					
" 1 * 0,65 * 0,65 * 0,30			0,127		
" 1 * 0,65 * 0,65 * 0,20			0,085		
ritegni					
" 1 * 0,50 * 0,50 * 0,50			0,125		
" 1 * 0,50 * 0,50 * 0,50			0,125		
Totale parziale	mc	0,462			
Totale	mc	0,953	120,91	115,23	
1185 329.d	Acciaio in barre ad aderenza migliorata per c.a. tipo Fe B 44 k controllato.				
	.				
	CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H)				
	Elevazione spalle				
	.				
	Acciaio				
	Spalla A				
	Pos.1 - 1 Ø 20/20				
	" 38,00 * 4,15 * 2,470			389,519	
	Pos.2 - 1 Ø 16/40				
	" 18,00 * 1,65 * 1,580			46,926	
	Pos.3 - 2x1 Ø 10/10 zincato				
	" 8,00 * 1,35 * 0,617			6,664	
	Pos.4 - 1+1 Ø 14/40x40				
" 36,00 * 2,50 * 1,210			108,900		
Pos.5 - 1 Ø 16/20					
" 38,00 * 1,60 * 1,580			96,064		
Pos.6 - 1 Ø 16/20					
" 38,00 * 3,00 * 1,580			180,120		



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Pos.7 - 1 Ø 20/20				
	" " 38,00 * 4,50 * 2,470		422,370		
	Pos.8 - 1 Ø 16/20				
	" " 38,00 * 2,45 * 1,580		147,098		
	Pos.9 - 1+1 Ø 12/20				
	" " 82,00 * 0,80 * 0,888		58,253		
	Pos.10 - 1 Ø 10/40x40				
	" " 114,00 * 0,80 * 0,617		56,270		
	Pos.11 - 1 Ø 14/20				
	" " 41,00 * 1,21 * 1,210		60,028		
	Pos.12 - 1 Ø 14/20				
	" " 41,00 * 1,21 * 1,210		60,028		
	Pos.13 - 1 Ø 16/20				
	" " 4 * 3,65 * 1,578		23,039		
	Pos.14 - 1 Ø 16/20				
	" " 4 * 1,65 * 1,580		10,428		
	Pos.15 - 1 Ø 20/20				
	" " 2,00 * 4,70 * 2,470		23,218		
	Pos.16 - 1 Ø 16/20				
	" " 2,00 * 4,70 * 1,580		14,852		
	Pos.17 - 1 Ø 16/20				
	" " 2,00 * 2,05 * 1,580		6,478		
	Pos.18 - 1 Ø 16/40				
	" " 2,00 * 7,95 * 1,580		25,122		
	Pos.19 - 1 Ø 20/20				
	" " 8,00 * 10,40 * 2,470		205,504		
	Pos.20 - 2x1 Ø 10/10 zincato				
	" " 6,00 * 1,20 * 0,617		4,442		
	Pos.21 - 2x(1+1) Ø 12/20				
	" " 32,00 * 1,70 * 0,888		48,307		
	Pos.22 - 2x1 Ø 8/40x40				
	" " 12,00 * 0,50 * 0,395		2,370		
	Pos.23 - 1+1 Ø 10				
	" " 2,00 * 9,25 * 0,617		11,415		
	Pos.24 - 1 Ø 14				
	" " 1,00 * 1,20 * 1,210		1,452		
	Pos.25 - 1 Ø 14				
	" " 1,00 * 1,20 * 1,210		1,452		
	Pos.26 - 1 Ø 14				
	" " 1,00 * 1,27 * 1,210		1,537		
	Pos.27 - 1 Ø 14				
	" " 1,00 * 1,27 * 1,210		1,537		
	Pos.28 - 3 Ø 16				
	" " 3,00 * 5,25 * 1,580		24,885		
	Pos.29 - 3+3 Ø 16				
	" " (3+3) * 2 * 1,578		18,936		
	Pos.30 - 3+3 Ø 16				
	" " (3+3) * 2 * 1,578		18,936		
	Pos.31 - 3 Ø 16				
	" " 3 * 2,29 * 1,578		10,841		
	Pos.32 - 3 Ø 16				
	" " 3,00 * 9,40 * 1,580		44,556		
	Pos.33 - 3 Ø 16				
	" " 3,00 * 2,29 * 1,580		10,855		
	Pos.34 - 3 Ø 16				
	" " 3,00 * 5,50 * 1,580		26,070		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Pos.35 - 3 Ø 16/20				
	" " 7,00 * 6,00 * 1,580		66,360		
	Pos.36 - 3 Ø 16/20				
	" " 7,00 * 7,60 * 1,580		84,056		
	Pos.37 - 1 Ø 20/20				
	" " 7,00 * 10,40 * 2,470		179,816		
	Pos.38 - 3 Ø 16/20				
	" " 7,00 * 2,30 * 1,580		25,438		
	Pos.39 - 3 Ø 16/20				
	" " 7,00 * 2,30 * 1,580		25,438		
	Pos.40 - 1 Ø 20/20				
	" " 23,00 * 4,90 * 2,470		278,369		
	Pos.41 - 1 Ø 16/20				
	" " 23,00 * 4,90 * 1,580		178,066		
	Pos.42 - 1 Ø 20/20				
	" " 22,00 * 4,9 * 2,470		266,266		
	Pos.43 - 1 Ø 16/20				
	" " 22,00 * 4,9 * 1,580		170,324		
	Pos.44 - 2x(1+1) Ø 10/20				
	" " 20,00 * 2,35 * 0,617		28,999		
	Pos.45 - 1 Ø 16/20				
	" " 11 * 10,40 * 1,580		180,752		
	Pos.46 - 1 Ø 20/20				
	" " 11 * 10,40 * 2,470		282,568		
	Pos.47 - 1 Ø 14				
	" " 6 * 9,35 * 1,210		67,881		
	Pos.48 - 1+1 Ø 16/20				
	" " 6 * 1,50 * 1,580		14,220		
	Pos.49 - 1 Ø 14				
	" " 1 * 7,55 * 1,210		9,136		
	Pos.50 - 3 Ø 16				
	" " 3 * 4,80 * 1,578		22,723		
	Pos.51 - 2 Ø 14				
	" " 2 * 2,55 * 1,210		6,171		
	Pos.52 - 3+3 Ø 14				
	" " 6 * 1,35 * 1,210		9,801		
	Pos.53 - 3 Ø 16				
	" " 3,00 * 5,45 * 1,580		25,833		
	Pos.54 - 3 Ø 16				
	" " 3,00 * 4,65 * 1,580		22,041		
	Pos.55 - 1 Ø 20/20				
	" " 16,00 * 4,65 * 2,470		183,768		
	Pos.56 - 1 Ø 16/20				
	" " 16,00 * 4,65 * 1,580		117,552		
	Pos.57 - 1 Ø 16/20				
	" " 16,00 * 2,30 * 1,580		58,144		
	Pos.58 - 1 Ø 10/40x40				
	" " 70,00 * 0,85 * 0,617		36,712		
	Pos.59 - 3 Ø 16				
	" " 3,00 * 4,60 * 1,580		21,804		
	Pos.60 - 2 Ø 14				
	" " 2,00 * 2,55 * 1,210		6,171		
	Pos.61 - 3+3 Ø 14				
	" " 6 * 1,40 * 1,210		10,164		
	Pos.62 - 3 Ø 16				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 3,00 * 5,45 * 1,580		25,833		
Pos.63 - 3 Ø 16					
" " 3,00 * 4,40 * 1,580			20,856		
Pos.64 - 1 Ø 20/20					
" " 16,00 * 4,40 * 2,470			173,888		
Pos.65 - 1 Ø 16/20					
" " 16,00 * 4,40 * 1,580			111,232		
Pos.66 - 1 Ø 16/20					
" " 16,00 * 2,30 * 1,580			58,144		
Pos.67 - 1 Ø 10/40x40					
" " 70,00 * 0,85 * 0,617			36,712		
	Totale parziale	kg	4.973,710		
.					
Spalla B					
Pos.1 - 1 Ø 20/20					
" " 38,00 * 4,15 * 2,470			389,519		
Pos.2 - 1 Ø 16/40					
" " 18,00 * 1,65 * 1,580			46,926		
Pos.3 - 2x1 Ø 10/10 zincato					
" " 8,00 * 1,35 * 0,617			6,664		
Pos.4 - 1+1 Ø 14/40x40					
" " 36,00 * 2,48 * 1,210			108,029		
Pos.5 - 1 Ø 16/20					
" " 38,00 * 1,60 * 1,580			96,064		
Pos.6 - 1 Ø 16/20					
" " 38,00 * 2,95 * 1,580			177,118		
Pos.7 - 1 Ø 20/20					
" " 38,00 * 4,45 * 2,470			417,677		
Pos.8 - 1 Ø 16/20					
" " 38,00 * 2,45 * 1,580			147,098		
Pos.9 - 1+1 Ø 12/20					
" " 84 * 0,80 * 0,888			59,674		
Pos.10 - 1 Ø 10/40x40					
" " 114,00 * 0,80 * 0,617			56,270		
Pos.11 - 1 Ø 14/20					
" " 42 * 1,2 * 1,210			60,984		
Pos.12 - 1 Ø 14/20					
" " 42 * 1,2 * 1,210			60,984		
Pos.13 - 1 Ø 16/20					
" " 4 * 3,65 * 1,578			23,039		
Pos.14 - 1 Ø 16/20					
" " 4 * 1,65 * 1,580			10,428		
Pos.15 - 1 Ø 16/20					
" " 4 * 3,80 * 1,580			24,016		
Pos.16 - 1 Ø 16/20					
" " 4 * 1,51 * 1,580			9,543		
Pos.17 - 1 Ø 16/40					
" " 2,00 * 7,95 * 1,580			25,122		
Pos.18 - 1 Ø 20/20					
" " 8,00 * 10,40 * 2,470			205,504		
Pos.19 - 2x1 Ø 10/10 zincato					
" " 6,00 * 1,20 * 0,617			4,442		
Pos.20 - 2x(1+1) Ø 12/20					
" " 32,00 * 1,70 * 0,888			48,307		
Pos.21 - 2x1 Ø 8/40x40					

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 12,00 * 0,50 * 0,395		2,370		
Pos.22 - 1+1 Ø 10	" " 2,00 * 9,50 * 0,617		11,723		
Pos.23 - 1 Ø 14	" " 1,00 * 1,20 * 1,210		1,452		
Pos.24 - 1 Ø 14	" " 1,00 * 1,20 * 1,210		1,452		
Pos.25 - 1 Ø 14	" " 1,00 * 1,27 * 1,210		1,537		
Pos.26 - 1 Ø 14	" " 1,00 * 1,27 * 1,210		1,537		
Pos.27 - 3 Ø 16	" " 3,00 * 5,25 * 1,580		24,885		
Pos.28 - 3+3 Ø 16	" " (3+3) * 2 * 1,578		18,936		
Pos.29 - 3+3 Ø 16	" " (3+3) * 2 * 1,578		18,936		
Pos.30 - 3 Ø 16	" " 3 * 2,30 * 1,578		10,888		
Pos.31 - 3 Ø 16	" " 3,00 * 9,60 * 1,580		45,504		
Pos.32 - 3 Ø 16	" " 3,00 * 2,3 * 1,580		10,902		
Pos.33 - 3+3 Ø 16	" " (3+3) * 2,10 * 1,580		19,908		
Pos.34 - 3+3 Ø 16	" " (3+3) * 2,10 * 1,580		19,908		
Pos.35 - 3 Ø 16	" " 3 * 5,35 * 1,580		25,359		
Pos.36 - 3 Ø 16/20	" " 7,00 * 6,00 * 1,580		66,360		
Pos.37 - 3 Ø 16/20	" " 7,00 * 7,60 * 1,580		84,056		
Pos.38 - 1 Ø 20/20	" " 7,00 * 10,65 * 2,470		184,139		
Pos.39 - 3 Ø 16/20	" " 7,00 * 2,40 * 1,580		26,544		
Pos.40 - 3 Ø 16/20	" " 7,00 * 2,40 * 1,580		26,544		
Pos.41 - 1 Ø 20/20	" " 22 * 4,90 * 2,470		266,266		
Pos.42 - 1 Ø 16/20	" " 22 * 4,90 * 1,580		170,324		
Pos.43 - 1 Ø 20/20	" " 22,00 * 4,9 * 2,470		266,266		
Pos.44 - 1 Ø 16/20	" " 22,00 * 4,9 * 1,580		170,324		
Pos.45 - 2x(1+1) Ø 10/20	" " 20,00 * 2,35 * 0,617		28,999		
Pos.46 - 1 Ø 16/20	" " 11 * 10,65 * 1,580		185,097		
Pos.47 - 1 Ø 20/20	" " 11 * 10,65 * 2,470		289,361		
Pos.48 - 1+1 Ø 16/20	" " 6 * 1,50 * 1,580		14,220		
Pos.49 - 1 Ø 14					

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 6 * 8,50 * 1,210		61,710		
	Pos.50 - 1+1 Ø 16/20				
	" " 6 * 1,50 * 1,580		14,220		
	Pos.51 - 1 Ø 14				
	" " 1 * 7,20 * 1,210		8,712		
	Pos.52 - 3 Ø 16				
	" " 3 * 4,65 * 1,578		22,013		
	Pos.53 - 2 Ø 14				
	" " 2 * 2,55 * 1,210		6,171		
	Pos.54 - 3+3 Ø 14				
	" " 6 * 1,35 * 1,210		9,801		
	Pos.55 - 3 Ø 16				
	" " 3,00 * 5,45 * 1,580		25,833		
	Pos.56 - 3 Ø 16				
	" " 3,00 * 4,50 * 1,580		21,330		
	Pos.57 - 1 Ø 20/20				
	" " 16,00 * 4,50 * 2,470		177,840		
	Pos.58 - 1 Ø 16/20				
	" " 16,00 * 4,50 * 1,580		113,760		
	Pos.59 - 1 Ø 16/20				
	" " 16,00 * 2,30 * 1,580		58,144		
	Pos.60 - 1 Ø 10/40x40				
	" " 70,00 * 0,85 * 0,617		36,712		
	Pos.61 - 3 Ø 16				
	" " 3,00 * 4,55 * 1,580		21,567		
	Pos.62 - 2 Ø 14				
	" " 2,00 * 2,55 * 1,210		6,171		
	Pos.63 - 3+3 Ø 14				
	" " 6 * 1,40 * 1,210		10,164		
	Pos.64 - 3 Ø 16				
	" " 3,00 * 5,45 * 1,580		25,833		
	Pos.65 - 3 Ø 16				
	" " 3,00 * 4,40 * 1,580		20,856		
	Pos.66 - 1 Ø 20/20				
	" " 16,00 * 4,40 * 2,470		173,888		
	Pos.67 - 1 Ø 16/20				
	" " 16,00 * 4,40 * 1,580		111,232		
	Pos.68 - 1 Ø 16/20				
	" " 16,00 * 2,30 * 1,580		58,144		
	Pos.69 - 1 Ø 10/40x40				
	" " 70,00 * 0,85 * 0,617		36,712		
	.				
	Totale parziale	kg	4.992,018		
	Totale	kg	9.965,728	0,84	8.371,21
1186 329.d	Acciaio in barre ad aderenza migliorata per c.a. tipo Fe B 44 k controllato.				
	.				
	CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H)				
	Elevazione spalle				
	.				
	Acciaio baggioli				
	Spalla A				
	baggiolo H 20 cm				
	Pos.68 - 5+5 Ø 16				
	" " (5+5) * 2,45 * 1,580		38,710		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Pos.69 - 2 Ø 10				
	" " 2,0 * 2,60 * 0,617		3,208		
	baggiolo H 37 cm				
	Pos.70 - 5+5 Ø 16				
	" " (5+5) * 2,80 * 1,580		44,240		
	Pos.71 - 4 Ø 10				
	" " 4,00 * 2,60 * 0,617		6,417		
	ritegni				
	Pos.72 - 2x6 Ø 20				
	" " 12 * 3,20 * 2,470		94,848		
	Pos.73 - 2x3 Ø 16				
	" " 6,00 * 2,80 * 1,580		26,544		
	Pos.74 - 2x5 Ø 10				
	" " 10,00 * 2,00 * 0,617		12,340		
	.				
	Totale parziale	kg	226,307		
	Spalla B				
	baggiolo H 20 cm				
	Pos.70 - 5+5 Ø 16				
	" " (5+5) * 2,45 * 1,580		38,710		
	Pos.71 - 2 Ø 10				
	" " 2,0 * 2,60 * 0,617		3,208		
	baggiolo H 30 cm				
	Pos.72 - 5+5 Ø 16				
	" " 12 * 2,65 * 1,580		50,244		
	Pos.73 - 3 Ø 10				
	" " 3 * 2,60 * 0,617		4,813		
	ritegni				
	Pos.74 - 2x6 Ø 20				
	" " 12 * 3,20 * 2,470		94,848		
	Pos.75 - 2x3 Ø 16				
	" " 6,00 * 2,80 * 1,580		26,544		
	Pos.76 - 2x5 Ø 10				
	" " 10,00 * 2,00 * 0,617		12,340		
	Totale parziale	kg	230,707		
	Totale	kg	457,014	0,84	383,89
1187 329.d	Acciaio in barre ad aderenza migliorata per c.a. tipo Fe B 44 k controllato.				
	.				
	CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H)				
	Soletta flottante				
	.				
	Armatura soletta flottante Spalla A				
	Pos.75 - 1 Ø 16/20				
	" " 38 * 1,10 * 1,578		65,960		
	Pos.76 - 1+1 Ø 16/20				
	" " 38 * 4,20 * 1,578		251,849		
	" " 38 * 4,20 * 1,578		251,849		
	Pos.77 - 1+1 Ø 12/20				
	" " 20 * 7,80 * 0,888		138,528		
	" " 20 * 7,80 * 0,888		138,528		
	Pos.78 - 3 Ø 12/100				
	" " 27 * 1,30 * 0,888		31,169		
	Totale parziale	kg	877,883		
	Armatura soletta flottante Spalla B				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO	
1188 334	Pos.77 - 1 Ø 16/20					
	" " 36 * 1,10 * 1,578		62,489			
	Pos.78 - 1+1 Ø 16/20					
	" " 36 * 4,20 * 1,578		238,594			
	" " 36 * 4,20 * 1,578		238,594			
	Pos.79 - 1+1 Ø 12/20					
	" " 20 * 7,45 * 0,888		132,312			
	" " 20 * 7,45 * 0,888		132,312			
	Pos.80 - 3 Ø 12/100					
	" " 27 * 1,30 * 0,888		31,169			
		Totale parziale	kg	835,470		
		Totale	kg	1.713,353	0,84	1.439,22
		Casseforme piane orizzontali o verticali per conglomerati cementizi				
		.				
		CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H)				
		Elevazione spalle				
		.				
		Casseri				
		Spalla A				
		Base di appoggio baggioli				
		" " 1 * 7,70 * 1,50		11,550		
		" " 2,00 * 1,70 * 1,50		5,100		
		muretti di protezione baggioli				
		in sx				
		" " 2,00 * 1,70 * 1,00		3,400		
		" " 1 * 0,30 * 1,00		0,300		
		in dx				
		" " 2,00 * 1,70 * 1,00		3,400		
		" " 1 * 0,30 * 1,00		0,300		
		Muro paraghiaia				
		" " 2,00 * 8,26 * ((4,76+4,54)/2)		76,818		
		Cordolo muro paraghiaia				
		" " 1 * 8,26 * 0,25		2,065		
	" " 1 * 8,26 * 0,35		2,891			
	" " 2,00 * 0,25 * 0,35		0,175			
	Appoggio soletta flottante					
	" " 1 * 8,26 * 0,20		1,652			
	" " 1 * 8,26 * 0,25		2,065			
	" " 2,00 * 0,20 * 0,25		0,100			
	Muro d'ala					
	in sx					
	" " 2,00 * 4 * ((4,91+4,72)/2)		38,520			
	" " 1 * 0,25 * 0,51		0,128			
	" " 2,00 * 0,63 * ((4,91+4,72)/2)		6,067			
	in dx					
	" " 2,00 * 4 * ((4,68+4,49)/2)		36,680			
	" " 1 * 0,25 * 0,50		0,125			
	" " 2,00 * 0,63 * ((4,68+4,49)/2)		5,777			
	Totale parziale	mq	197,113			
	Spalla B					
	Base di appoggio baggioli					
	" " 1,00 * 7,70 * 1,50		11,550			
	" " 2,00 * 1,70 * 1,50		5,100			
	muretti di protezione baggioli					

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	in sx				
	" 2,00 * 1,70 * 1,00		3,400		
	" 1 * 0,30 * 1,00		0,300		
	in dx				
	" 2,00 * 1,70 * 1,00		3,400		
	" 1 * 0,30 * 1,00		0,300		
	Muro paraghiaia				
	" 2,00 * 8,50 * ((4,61+4,49)/2)		77,350		
	Cordolo muro paraghiaia				
	" 1 * 8,50 * 0,25		2,125		
	" 1 * 8,50 * 0,35		2,975		
	" 2,00 * 0,25 * 0,35		0,175		
	Appoggio soletta flottante				
	" 1 * 8,50 * 0,20		1,700		
	" 1 * 8,50 * 0,25		2,125		
	" 2,00 * 0,20 * 0,25		0,100		
	Muro d'ala				
	in sx				
	" 2,00 * 4 * ((4,76+4,60)/2)		37,440		
	" 1 * 0,25 * 0,5		0,125		
	" 2,00 * 0,63 * ((4,76+4,60)/2)		5,897		
	in dx				
	" 2,00 * 4 * ((4,64+4,48)/2)		36,480		
	" 1 * 0,25 * 0,5		0,125		
	" 2,00 * 0,63 * ((4,64+4,48)/2)		5,746		
	Totale parziale	mq	196,413		
	Totale	mq	393,526	20,77	8.173,54
1189 334	Casseforme piane orizzontali o verticali per conglomerati cementizi				
	.				
	CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H)				
	Elevazione spalle				
	.				
	Cassero - baggioli				
	Spalla A				
	baggioli				
	" 4,00 * 0,65 * 0,37		0,962		
	" 4,00 * 0,65 * 0,20		0,520		
	ritegni				
	" 4,00 * 0,50 * 0,50		1,000		
	" 4,00 * 0,50 * 0,50		1,000		
	Spalla B				
	baggioli				
	" 4,00 * 0,65 * 0,30		0,780		
	" 4,00 * 0,65 * 0,20		0,520		
	ritegni				
	" 4,00 * 0,50 * 0,50		1,000		
	" 4,00 * 0,50 * 0,50		1,000		
	.				
	Totale	mq	6,782	20,77	140,86
1190 334	Casseforme piane orizzontali o verticali per conglomerati cementizi				
	.				
	CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H)				
	Soletta flottante				



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	.				
	Casseri				
	Spalla A				
	" 2,00 * 8,20 * 0,25		4,100		
	" 2,00 * 4,00 * 0,25		2,000		
	Spalla B				
	" 2,00 * 8,40 * 0,25		4,200		
	" 2,00 * 4,00 * 0,25		2,000		
	.				
	Totale	mq	12,300	20,77	255,47
1191 338.d	Lastre prefabbricate in c.a. vibrato per formazione di velette h=60/70				
	.				
	CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H)				
	Elevazione spalle				
	.				
	Velette prefabbricate				
	Spalla A				
	" 1 * 4,25 * 0,65		2,763		
	Spalla B				
	" 1 * 4,25 * 0,65		2,763		
	.				
	Totale	mq	5,526	51,17	282,77
1192 8001	Zincatura eseguita a caldo				
	.				
	CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H)				
	Elevazione spalle				
	.				
	Acciaio				
	Spalla A				
	Pos.3 - 2x1 Ø 10/10 zincato				
	" 8,00 * 1,35 * 0,617		6,664		
	Pos.21 - 2x1 Ø 10/10 zincato				
	" 6,00 * 1,20 * 0,617		4,442		
	Totale parziale	kg	11,106		
	Spalla B				
	Pos.3 - 2x1 Ø 10/10 zincato				
	" 8,00 * 1,35 * 0,617		6,664		
	Pos.21 - 2x1 Ø 10/10 zincato				
	" 6,00 * 1,20 * 0,617		4,442		
	Totale parziale	kg	11,106		
	Totale	kg	22,212	0,93	20,66
1193 NP.05	Rivestimento protettivo delle superfici esterne esposte a ... iadotti e ponti in calcestruzzo, delle pile e delle spalle				
	.				
	CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H)				
	Elevazione spalle				
	.				
	Trattamento protettivo				
	Spalla A				
	Base di appoggio baggioli				
	" 1 * 7,70 * 1,50		11,550		
	" 2,00 * 1,70 * 1,50		5,100		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" 1 * 7,70 * 1,70 muretti di protezione baggioli in sx		13,090		
	" 2,00 * 1,70 * 1,00		3,400		
	" 1 * 0,30 * 1,00		0,300		
	" 1 * 1,70 * 0,30		0,510		
	in dx				
	" 2,00 * 1,70 * 1,00		3,400		
	" 1 * 0,30 * 1,00		0,300		
	" 1 * 1,70 * 0,30		0,510		
	Muro paraghiaia				
	" 1,00 * 8,26 * ((4,75+4,54)/2)		38,368		
	" 1,00 * 8,26 * 0,85		7,021		
	Muro d'ala				
	in sx				
	" 1,00 * 4,25 * ((4,63+4,46)/2)		19,316		
	" 1,00 * 0,63 * ((4,63+4,46)/2)		2,863		
	" 1,00 * 4,25 * 0,63		2,678		
	in dx				
	" 1,00 * 4,25 * ((4,63+4,46)/2)		19,316		
	" 1,00 * 0,63 * ((4,63+4,46)/2)		2,863		
	" 1,00 * 4,25 * 0,63		2,678		
	Totale parziale	mq	133,263		
	Spalla B				
	Base di appoggio baggioli				
	" 1,00 * 7,70 * 1,50		11,550		
	" 2,00 * 1,70 * 1,50		5,100		
	" 1 * 7,70 * 1,70		13,090		
	muretti di protezione baggioli in sx				
	" 2,00 * 1,70 * 1,00		3,400		
	" 1 * 0,30 * 1,00		0,300		
	" 1 * 1,70 * 0,30		0,510		
	in dx				
	" 2,00 * 1,70 * 1,00		3,400		
	" 1 * 0,30 * 1,00		0,300		
	" 1 * 1,70 * 0,30		0,510		
	Muro paraghiaia				
	" 1,00 * 8,50 * ((4,61+4,49)/2)		38,675		
	" 1,00 * 8,50 * 0,85		7,225		
	Muro d'ala				
	in sx				
	" 1,00 * 4,25 * ((4,55+4,40)/2)		19,019		
	" 1,00 * 0,63 * ((4,55+4,40)/2)		2,819		
	" 1,00 * 4,25 * 0,63		2,678		
	in dx				
	" 1,00 * 4,25 * ((4,55+4,40)/2)		19,019		
	" 1,00 * 0,63 * ((4,55+4,40)/2)		2,819		
	" 1,00 * 4,25 * 0,63		2,678		
	Totale parziale	mq	133,092		
	Trattamenti protettivi baggioli e ritegni				
	Spalla A baggioli				
	" 4,00 * 0,65 * 0,37		0,962		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 4,00 * 0,65 * 0,20 ritegni		0,520		
	" " 4,00 * 0,50 * 0,50		1,000		
	" " 4,00 * 0,50 * 0,50		1,000		
	Totale parziale	mq	3,482		
	Spalla B baggioli				
	" " 4,00 * 0,65 * 0,30		0,780		
	" " 4,00 * 0,65 * 0,20		0,520		
	ritegni				
	" " 4,00 * 0,50 * 0,50		1,000		
	" " 4,00 * 0,50 * 0,50		1,000		
	Totale parziale	mq	3,300		
	Totale	mq	273,137	15,31	4.181,73
1194 NP.08	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento della classe di esposizione . CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H) Elevazione spalle . Sovraprezzo per incremento classe esposizione Vedi quantità cls elevazione spalle " " 1 * 138,143 . Totale	mc	138,143	4,37	603,68
1195 NP.08	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento della classe di esposizione . CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H) Elevazione spalle . Sovraprezzo per incremento classe esposizione Vedi quantità cls baggioli " " 1 * 0,953 . Totale	mc	0,953	4,37	4,16
1196 NP.08	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento della classe di esposizione . CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H) Soletta flottante . Sovraprezzo per incremento classe esposizione Vedi quantità cls elevazione spalle " " 1 * 16,60 . Totale	mc	16,600	4,37	72,54
1197 NP.10	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento del ... della qualità degli inerti e controllo della fessurazione . CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H) Elevazione spalle . Sovraprezzo per ottimizzazione qualità inerti				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Vedi quantità cls elevazione spalle				
	" " 1 * 138,143		138,143		
	.				
	Totale	mc	138,143	4,37	603,68
1198 NP.10	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento del ... della qualità degli inerti e controllo della fessurazione				
	.				
	CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H)				
	Elevazione spalle				
	.				
	Sovraprezzo per ottimizzazione qualità inerti				
	Vedi quantità cls baggioli				
	" " 1 * 0,953		0,953		
	.				
	Totale	mc	0,953	4,37	4,16
1199 NP.10	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento del ... della qualità degli inerti e controllo della fessurazione				
	.				
	CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H)				
	Soletta flottante				
	.				
	Sovraprezzo per ottimizzazione qualità inerti				
	Vedi quantità cls				
	" " 1 * 16,60		16,600		
	.				
	Totale	mc	16,600	4,37	72,54
	Totale 034 - Elevazione spalle Euro				40.285,90

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

035 - Elevazione pile

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO	
1200 327.f	Calcestruzzo per opere in elevazione, classe 40 MPa, , escluse casseforme . CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H) Elevazione pile . Calcestruzzo in elevazione Pila 1 " 1 * 10,218 * 5,50 Pila 2 " 1 * 10,218 * 7,50 Pila 3 " 1 * 10,218 * 7,50 Pila 4 " 1 * 10,218 * 7,50 Pila 5 " 1 * 10,218 * 9,00 Pila 6 " 1 * 10,218 * 9,00 Pila 7 " 1 * 10,218 * 8,00 Pila 8 " 1 * 10,218 * 7,00 Pila 9 " 1 * 10,218 * 5,50 . Totale		56,199 76,635 76,635 76,635 91,962 91,962 81,744 71,526 56,199 679,497		101,85	69.206,77
1201 327.g	Calcestruzzo per opere in elevazione, classe 45 MPa, escluse casseforme . CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H) Elevazione pile . Calcestruzzo baggioli e ritegni Pila 1 baggioli " 1 * 0,90 * 0,90 * 0,28 " 1 * 0,90 * 0,90 * 0,57 ritegni " 1 * 0,50 * 0,50 * 0,55 " 1 * 0,50 * 0,50 * 0,55 Pila 2 baggioli " 1 * 0,90 * 0,90 * 0,28 " 1 * 0,90 * 0,90 * 0,70 ritegni " 1 * 0,50 * 0,50 * 0,55 " 1 * 0,50 * 0,50 * 0,55 Pila 3 baggioli " 1 * 0,90 * 0,90 * 0,28 " 1 * 0,90 * 0,90 * 0,70 ritegni " 1 * 0,50 * 0,50 * 0,55 " 1 * 0,50 * 0,50 * 0,55		0,227 0,462 0,138 0,138 0,227 0,567 0,138 0,138 0,227 0,567 0,138 0,138			

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

035 - Elevazione pile

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Pila 4				
	baggioli				
	" " 1 * 0,90 * 0,90 * 0,28		0,227		
	" " 1 * 0,90 * 0,90 * 0,70		0,567		
	ritegni				
	" " 1 * 0,50 * 0,50 * 0,55		0,138		
	" " 1 * 0,50 * 0,50 * 0,55		0,138		
	Pila 5				
	baggioli				
	" " 1 * 0,90 * 0,90 * 0,28		0,227		
	" " 1 * 0,90 * 0,90 * 0,70		0,567		
	ritegni				
	" " 1 * 0,50 * 0,50 * 0,55		0,138		
	" " 1 * 0,50 * 0,50 * 0,55		0,138		
	Pila 6				
	baggioli				
	" " 1 * 0,90 * 0,90 * 0,28		0,227		
	" " 1 * 0,90 * 0,90 * 0,70		0,567		
	ritegni				
	" " 1 * 0,50 * 0,50 * 0,55		0,138		
	" " 1 * 0,50 * 0,50 * 0,55		0,138		
	Pila 7				
	baggioli				
	" " 1 * 0,90 * 0,90 * 0,28		0,227		
	" " 1 * 0,90 * 0,90 * 0,70		0,567		
	ritegni				
	" " 1 * 0,50 * 0,50 * 0,55		0,138		
	" " 1 * 0,50 * 0,50 * 0,55		0,138		
	Pila 8				
	baggioli				
	" " 1 * 0,90 * 0,90 * 0,28		0,227		
	" " 1 * 0,90 * 0,90 * 0,54		0,437		
	ritegni				
	" " 1 * 0,50 * 0,50 * 0,55		0,138		
	" " 1 * 0,50 * 0,50 * 0,55		0,138		
	Pila 9				
	baggioli				
	" " 1 * 0,90 * 0,90 * 0,28		0,227		
	" " 1 * 0,90 * 0,90 * 0,43		0,348		
	ritegni				
	" " 1 * 0,50 * 0,50 * 0,55		0,138		
	" " 1 * 0,50 * 0,50 * 0,55		0,138		
	.				
	Totale	mc	9,176	120,91	1.109,47
1202 329.d	Acciaio in barre ad aderenza migliorata per c.a. tipo Fe B 44 k controllato.				
	.				
	CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H)				
	Elevazione pile				
	.				
	Acciaio in elevazione				
	Pila 1				
	Pos.1 - 102 Ø 24				
	" " 102,00 * 5,40 * 3,55		1.955,340		
	Pos.2 - 1 Ø 16/60				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

035 - Elevazione pile

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 9,00 * 5,40 * 1,580		76,788		
Pos.3 - 1 Ø 20/20	" " 14,00 * 3,65 * 2,470		126,217		
Pos.4 - 2x1 Ø 20/20	" " 4,00 * ((3,61+3,64)/2) * 2,470		35,815		
Pos.5 - 2x1 Ø 20/20	" " 4,00 * ((3,51+3,57)/2) * 2,470		34,975		
Pos.6 - 2x1 Ø 20/20	" " 4,00 * ((3,37+3,45)/2) * 2,470		33,691		
Pos.7 - 2x1 Ø 20/20	" " 4,00 * ((2,99+3,27)/2) * 2,470		30,924		
Pos.8 - 2x1 Ø 20/20	" " 4,00 * ((6,92+7,80)/2) * 2,470		72,717		
Pos.9 - 2x1 Ø 20/20	" " 4,00 * ((8,02+8,06)/2) * 2,470		79,435		
Pos.10 - 2x1 Ø 10/10 zincato	" " 4,00 * ((2,63+2,69)/2) * 0,617		6,565		
Pos.11 - 2x1 Ø 10/10 zincato	" " 4,00 * ((2,74+2,79)/2) * 0,617		6,824		
Pos.12 - 2x(1+1) Ø 10/10 zincato	" " 8,00 * ((1,53+1,69)/2) * 0,617		7,947		
Pos.13 - 4x1 Ø 10 zincato	" " 4,00 * 1,78 * 0,617		4,393		
Pos.14 - 1+1 Ø 14/20	" " 54,00 * 5,65 * 1,210		369,171		
Pos.15 - 1+1 Ø 14/20	" " 54,00 * 3,55 * 1,210		231,957		
Pos.16 - 1+1 Ø 14/40	" " 13,00 * 6,40 * 1,210		100,672		
Pos.17 - 2x1 Ø 14/60x40	" " 52,00 * ((1,73+1,93)/2) * 1,210		115,144		
Pos.18 - 1 Ø 14/60x40	" " 65,00 * 2,00 * 1,210		157,300		
	Totale parziale	kg	3.445,875		
Pila 2					
Pos.1 - 102 Ø 24	" " 102,00 * 7,40 * 3,55		2.679,540		
Pos.2 - 1 Ø 16/60	" " 9,00 * 7,40 * 1,580		105,228		
Pos.3 - 1 Ø 20/20	" " 14,00 * 3,65 * 2,470		126,217		
Pos.4 - 2x1 Ø 20/20	" " 4,00 * ((3,61+3,64)/2) * 2,470		35,815		
Pos.5 - 2x1 Ø 20/20	" " 4,00 * ((3,51+3,57)/2) * 2,470		34,975		
Pos.6 - 2x1 Ø 20/20	" " 4,00 * ((3,37+3,45)/2) * 2,470		33,691		
Pos.7 - 2x1 Ø 20/20	" " 4,00 * ((2,99+3,27)/2) * 2,470		30,924		
Pos.8 - 2x1 Ø 20/20	" " 4,00 * ((6,92+7,80)/2) * 2,470		72,717		
Pos.9 - 2x1 Ø 20/20	" " 4,00 * ((8,02+8,06)/2) * 2,470		79,435		
Pos.10 - 2x1 Ø 10/10 zincato	" " 4,00 * ((2,63+2,69)/2) * 0,617		6,565		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

035 - Elevazione pile

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Pos.11 - 2x1 Ø 10/10 zincato				
	" " 4,00 * ((2,74+2,79)/2) * 0,617		6,824		
	Pos.12 - 2x(1+1) Ø 10/10 zincato				
	" " 8,00 * ((1,53+1,69)/2) * 0,617		7,947		
	Pos.13 - 4x1 Ø 10 zincato				
	" " 4,00 * 1,78 * 0,617		4,393		
	Pos.14 - 1+1 Ø 14/20				
	" " 74 * 5,65 * 1,210		505,901		
	Pos.15 - 1+1 Ø 14/20				
	" " 74 * 3,55 * 1,210		317,867		
	Pos.16 - 1+1 Ø 14/40				
	" " 18,00 * 6,4 * 1,210		139,392		
	Pos.17 - 2x1 Ø 14/60x40				
	" " 72,00 * ((1,73+1,93)/2) * 1,210		159,430		
	Pos.18 - 1 Ø 14/60x40				
	" " 90,00 * 2,00 * 1,210		217,800		
	Totale parziale	kg	4.564,661		
	Pila 3				
	Pos.1 - 102 Ø 24				
	" " 102,00 * 7,40 * 3,55		2.679,540		
	Pos.2 - 1 Ø 16/60				
	" " 9,00 * 7,40 * 1,580		105,228		
	Pos.3 - 1 Ø 20/20				
	" " 14,00 * 3,65 * 2,470		126,217		
	Pos.4 - 2x1 Ø 20/20				
	" " 4,00 * ((3,61+3,64)/2) * 2,470		35,815		
	Pos.5 - 2x1 Ø 20/20				
	" " 4,00 * ((3,51+3,57)/2) * 2,470		34,975		
	Pos.6 - 2x1 Ø 20/20				
	" " 4,00 * ((3,37+3,45)/2) * 2,470		33,691		
	Pos.7 - 2x1 Ø 20/20				
	" " 4,00 * ((2,99+3,27)/2) * 2,470		30,924		
	Pos.8 - 2x1 Ø 20/20				
	" " 4,00 * ((6,92+7,80)/2) * 2,470		72,717		
	Pos.9 - 2x1 Ø 20/20				
	" " 4,00 * ((8,02+8,06)/2) * 2,470		79,435		
	Pos.10 - 2x1 Ø 10/10 zincato				
	" " 4,00 * ((2,63+2,69)/2) * 0,617		6,565		
	Pos.11 - 2x1 Ø 10/10 zincato				
	" " 4,00 * ((2,74+2,79)/2) * 0,617		6,824		
	Pos.12 - 2x(1+1) Ø 10/10 zincato				
	" " 8,00 * ((1,53+1,69)/2) * 0,617		7,947		
	Pos.13 - 4x1 Ø 10 zincato				
	" " 4,00 * 1,78 * 0,617		4,393		
	Pos.14 - 1+1 Ø 14/20				
	" " 74 * 5,65 * 1,210		505,901		
	Pos.15 - 1+1 Ø 14/20				
	" " 74 * 3,55 * 1,210		317,867		
	Pos.16 - 1+1 Ø 14/40				
	" " 18,00 * 6,4 * 1,210		139,392		
	Pos.17 - 2x1 Ø 14/60x40				
	" " 72,00 * ((1,73+1,93)/2) * 1,210		159,430		
	Pos.18 - 1 Ø 14/60x40				
	" " 90,00 * 2,00 * 1,210		217,800		
	Totale parziale	kg	4.564,661		



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

035 - Elevazione pile

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Pila 4				
	Pos.1 - 102 Ø 24				
	" " 102,00 * 7,40 * 3,55		2.679,540		
	Pos.2 - 1 Ø 16/60				
	" " 9,00 * 7,40 * 1,580		105,228		
	Pos.3 - 1 Ø 20/20				
	" " 14,00 * 3,65 * 2,470		126,217		
	Pos.4 - 2x1 Ø 20/20				
	" " 4,00 * ((3,61+3,64)/2) * 2,470		35,815		
	Pos.5 - 2x1 Ø 20/20				
	" " 4,00 * ((3,51+3,57)/2) * 2,470		34,975		
	Pos.6 - 2x1 Ø 20/20				
	" " 4,00 * ((3,37+3,45)/2) * 2,470		33,691		
	Pos.7 - 2x1 Ø 20/20				
	" " 4,00 * ((2,99+3,27)/2) * 2,470		30,924		
	Pos.8 - 2x1 Ø 20/20				
	" " 4,00 * ((6,92+7,80)/2) * 2,470		72,717		
	Pos.9 - 2x1 Ø 20/20				
	" " 4,00 * ((8,02+8,06)/2) * 2,470		79,435		
	Pos.10 - 2x1 Ø 10/10 zincato				
	" " 4,00 * ((2,63+2,69)/2) * 0,617		6,565		
	Pos.11 - 2x1 Ø 10/10 zincato				
	" " 4,00 * ((2,74+2,79)/2) * 0,617		6,824		
	Pos.12 - 2x(1+1) Ø 10/10 zincato				
	" " 8,00 * ((1,53+1,69)/2) * 0,617		7,947		
	Pos.13 - 4x1 Ø 10 zincato				
	" " 4,00 * 1,78 * 0,617		4,393		
	Pos.14 - 1+1 Ø 14/20				
	" " 74 * 5,65 * 1,210		505,901		
	Pos.15 - 1+1 Ø 14/20				
	" " 74 * 3,55 * 1,210		317,867		
	Pos.16 - 1+1 Ø 14/40				
	" " 18,00 * 6,4 * 1,210		139,392		
	Pos.17 - 2x1 Ø 14/60x40				
	" " 72,00 * ((1,73+1,93)/2) * 1,210		159,430		
	Pos.18 - 1 Ø 14/60x40				
	" " 90,00 * 2,00 * 1,210		217,800		
	Totale parziale	kg	4.564,661		
	Pila 5				
	Pos.1 - 102 Ø 24				
	" " 102,00 * 8,90 * 3,55		3.222,690		
	Pos.2 - 1 Ø 16/60				
	" " 9,00 * 8,90 * 1,580		126,558		
	Pos.3 - 1 Ø 20/20				
	" " 14,00 * 3,65 * 2,470		126,217		
	Pos.4 - 2x1 Ø 20/20				
	" " 4,00 * ((3,61+3,64)/2) * 2,470		35,815		
	Pos.5 - 2x1 Ø 20/20				
	" " 4,00 * ((3,51+3,57)/2) * 2,470		34,975		
	Pos.6 - 2x1 Ø 20/20				
	" " 4,00 * ((3,37+3,45)/2) * 2,470		33,691		
	Pos.7 - 2x1 Ø 20/20				
	" " 4,00 * ((2,99+3,27)/2) * 2,470		30,924		
	Pos.8 - 2x1 Ø 20/20				
	" " 4,00 * ((6,92+7,80)/2) * 2,470		72,717		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

035 - Elevazione pile

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Pos.9 - 2x1 Ø 20/20				
	" " 4,00 * ((8,02+8,06)/2) * 2,470		79,435		
	Pos.10 - 2x1 Ø 10/10 zincato				
	" " 4,00 * ((2,63+2,69)/2) * 0,617		6,565		
	Pos.11 - 2x1 Ø 10/10 zincato				
	" " 4,00 * ((2,74+2,79)/2) * 0,617		6,824		
	Pos.12 - 2x(1+1) Ø 10/10 zincato				
	" " 8,00 * ((1,53+1,69)/2) * 0,617		7,947		
	Pos.13 - 4x1 Ø 10 zincato				
	" " 4,00 * 1,78 * 0,617		4,393		
	Pos.14 - 1+1 Ø 14/20				
	" " 90,00 * 5,65 * 1,210		615,285		
	Pos.15 - 1+1 Ø 14/20				
	" " 90,00 * 3,55 * 1,210		386,595		
	Pos.16 - 1+1 Ø 14/40				
	" " 22,00 * 6,4 * 1,210		170,368		
	Pos.17 - 2x1 Ø 14/60x40				
	" " 88,00 * ((1,73+1,93)/2) * 1,210		194,858		
	Pos.18 - 1 Ø 14/60x40				
	" " 110,00 * 2,00 * 1,210		266,200		
	Totale parziale	kg	5.422,057		
	Pila 6				
	Pos.1 - 102 Ø 24				
	" " 102,00 * 8,90 * 3,55		3.222,690		
	Pos.2 - 1 Ø 16/60				
	" " 9,00 * 8,90 * 1,580		126,558		
	Pos.3 - 1 Ø 20/20				
	" " 14,00 * 3,65 * 2,470		126,217		
	Pos.4 - 2x1 Ø 20/20				
	" " 4,00 * ((3,61+3,64)/2) * 2,470		35,815		
	Pos.5 - 2x1 Ø 20/20				
	" " 4,00 * ((3,51+3,57)/2) * 2,470		34,975		
	Pos.6 - 2x1 Ø 20/20				
	" " 4,00 * ((3,37+3,45)/2) * 2,470		33,691		
	Pos.7 - 2x1 Ø 20/20				
	" " 4,00 * ((2,99+3,27)/2) * 2,470		30,924		
	Pos.8 - 2x1 Ø 20/20				
	" " 4,00 * ((6,92+7,80)/2) * 2,470		72,717		
	Pos.9 - 2x1 Ø 20/20				
	" " 4,00 * ((8,02+8,06)/2) * 2,470		79,435		
	Pos.10 - 2x1 Ø 10/10 zincato				
	" " 4,00 * ((2,63+2,69)/2) * 0,617		6,565		
	Pos.11 - 2x1 Ø 10/10 zincato				
	" " 4,00 * ((2,74+2,79)/2) * 0,617		6,824		
	Pos.12 - 2x(1+1) Ø 10/10 zincato				
	" " 8,00 * ((1,53+1,69)/2) * 0,617		7,947		
	Pos.13 - 4x1 Ø 10 zincato				
	" " 4,00 * 1,78 * 0,617		4,393		
	Pos.14 - 1+1 Ø 14/20				
	" " 90,00 * 5,65 * 1,210		615,285		
	Pos.15 - 1+1 Ø 14/20				
	" " 90,00 * 3,55 * 1,210		386,595		
	Pos.16 - 1+1 Ø 14/40				
	" " 22,00 * 6,4 * 1,210		170,368		
	Pos.17 - 2x1 Ø 14/60x40				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

035 - Elevazione pile

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" 88,00 * ((1,73+1,93)/2) * 1,210		194,858		
Pos.18 - 1 Ø 14/60x40					
" 110,00 * 2,00 * 1,210			266,200		
	Totale parziale	kg	5.422,057		
Pila 7					
Pos.1 - 102 Ø 24					
" 102,00 * 7,90 * 3,55			2.860,590		
Pos.2 - 1 Ø 16/60					
" 9,00 * 7,90 * 1,580			112,338		
Pos.3 - 1 Ø 20/20					
" 14,00 * 3,65 * 2,470			126,217		
Pos.4 - 2x1 Ø 20/20					
" 4,00 * ((3,61+3,64)/2) * 2,470			35,815		
Pos.5 - 2x1 Ø 20/20					
" 4,00 * ((3,51+3,57)/2) * 2,470			34,975		
Pos.6 - 2x1 Ø 20/20					
" 4,00 * ((3,37+3,45)/2) * 2,470			33,691		
Pos.7 - 2x1 Ø 20/20					
" 4,00 * ((2,99+3,27)/2) * 2,470			30,924		
Pos.8 - 2x1 Ø 20/20					
" 4,00 * ((6,92+7,80)/2) * 2,470			72,717		
Pos.9 - 2x1 Ø 20/20					
" 4,00 * ((8,02+8,06)/2) * 2,470			79,435		
Pos.10 - 2x1 Ø 10/10 zincato					
" 4,00 * ((2,63+2,69)/2) * 0,617			6,565		
Pos.11 - 2x1 Ø 10/10 zincato					
" 4,00 * ((2,74+2,79)/2) * 0,617			6,824		
Pos.12 - 2x(1+1) Ø 10/10 zincato					
" 8,00 * ((1,53+1,69)/2) * 0,617			7,947		
Pos.13 - 4x1 Ø 10 zincato					
" 4,00 * 1,78 * 0,617			4,393		
Pos.14 - 1+1 Ø 14/20					
" 80,00 * 5,65 * 1,210			546,920		
Pos.15 - 1+1 Ø 14/20					
" 80,00 * 3,55 * 1,210			343,640		
Pos.16 - 1+1 Ø 14/40					
" 20,00 * 6,4 * 1,210			154,880		
Pos.17 - 2x1 Ø 14/60x40					
" 80,00 * ((1,73+1,93)/2) * 1,210			177,144		
Pos.18 - 1 Ø 14/60x40					
" 100,00 * 2,00 * 1,210			242,000		
	Totale parziale	kg	4.877,015		
Pila 8					
Pos.1 - 102 Ø 24					
" 102,00 * 6,90 * 3,55			2.498,490		
Pos.2 - 1 Ø 16/60					
" 9,00 * 6,90 * 1,580			98,118		
Pos.3 - 1 Ø 20/20					
" 14,00 * 3,65 * 2,470			126,217		
Pos.4 - 2x1 Ø 20/20					
" 4,00 * ((3,61+3,64)/2) * 2,470			35,815		
Pos.5 - 2x1 Ø 20/20					
" 4,00 * ((3,51+3,57)/2) * 2,470			34,975		
Pos.6 - 2x1 Ø 20/20					
" 4,00 * ((3,37+3,45)/2) * 2,470			33,691		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

035 - Elevazione pile

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Pos.7 - 2x1 Ø 20/20				
	" " 4,00 * ((2,99+3,27)/2) * 2,470		30,924		
	Pos.8 - 2x1 Ø 20/20				
	" " 4,00 * ((6,92+7,80)/2) * 2,470		72,717		
	Pos.9 - 2x1 Ø 20/20				
	" " 4,00 * ((8,02+8,06)/2) * 2,470		79,435		
	Pos.10 - 2x1 Ø 10/10 zincato				
	" " 4,00 * ((2,63+2,69)/2) * 0,617		6,565		
	Pos.11 - 2x1 Ø 10/10 zincato				
	" " 4,00 * ((2,74+2,79)/2) * 0,617		6,824		
	Pos.12 - 2x(1+1) Ø 10/10 zincato				
	" " 8,00 * ((1,53+1,69)/2) * 0,617		7,947		
	Pos.13 - 4x1 Ø 10 zincato				
	" " 4,00 * 1,78 * 0,617		4,393		
	Pos.14 - 1+1 Ø 14/20				
	" " 70,00 * 5,65 * 1,210		478,555		
	Pos.15 - 1+1 Ø 14/20				
	" " 70,00 * 3,55 * 1,210		300,685		
	Pos.16 - 1+1 Ø 14/40				
	" " 17,00 * 6,40 * 1,210		131,648		
	Pos.17 - 2x1 Ø 14/60x40				
	" " 68,00 * ((1,73+1,93)/2) * 1,210		150,572		
	Pos.18 - 1 Ø 14/60x40				
	" " 85,00 * 2,00 * 1,210		205,700		
	Totale parziale	kg	4.303,271		
	Pila 9				
	Pos.1 - 102 Ø 24				
	" " 102,00 * 5,40 * 3,55		1.955,340		
	Pos.2 - 1 Ø 16/60				
	" " 9,00 * 5,40 * 1,580		76,788		
	Pos.3 - 1 Ø 20/20				
	" " 14,00 * 3,65 * 2,470		126,217		
	Pos.4 - 2x1 Ø 20/20				
	" " 4,00 * ((3,61+3,64)/2) * 2,470		35,815		
	Pos.5 - 2x1 Ø 20/20				
	" " 4,00 * ((3,51+3,57)/2) * 2,470		34,975		
	Pos.6 - 2x1 Ø 20/20				
	" " 4,00 * ((3,37+3,45)/2) * 2,470		33,691		
	Pos.7 - 2x1 Ø 20/20				
	" " 4,00 * ((2,99+3,27)/2) * 2,470		30,924		
	Pos.8 - 2x1 Ø 20/20				
	" " 4,00 * ((6,92+7,80)/2) * 2,470		72,717		
	Pos.9 - 2x1 Ø 20/20				
	" " 4,00 * ((8,02+8,06)/2) * 2,470		79,435		
	Pos.10 - 2x1 Ø 10/10 zincato				
	" " 4,00 * ((2,63+2,69)/2) * 0,617		6,565		
	Pos.11 - 2x1 Ø 10/10 zincato				
	" " 4,00 * ((2,74+2,79)/2) * 0,617		6,824		
	Pos.12 - 2x(1+1) Ø 10/10 zincato				
	" " 8,00 * ((1,53+1,69)/2) * 0,617		7,947		
	Pos.13 - 4x1 Ø 10 zincato				
	" " 4,00 * 1,78 * 0,617		4,393		
	Pos.14 - 1+1 Ø 14/20				
	" " 54,00 * 5,65 * 1,210		369,171		
	Pos.15 - 1+1 Ø 14/20				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

035 - Elevazione pile

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 54,00 * 3,55 * 1,210		231,957		
	Pos.16 - 1+1 Ø 14/40				
	" " 13,00 * 6,4 * 1,210		100,672		
	Pos.17 - 2x1 Ø 14/60x40				
	" " 52,00 * ((1,73+1,93)/2) * 1,210		115,144		
	Pos.18 - 1 Ø 14/60x40				
	" " 65,00 * 2,00 * 1,210		157,300		
	Totale parziale	kg	3.445,875		
	Totale	kg	40.610,133	0,84	34.112,51
1203 329.d	Acciaio in barre ad aderenza migliorata per c.a. tipo Fe B 44 k controllato.				
	.				
	CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H)				
	Elevazione pile				
	.				
	Acciaio baggioli e ritegni				
	Pila 1				
	baggiolo sinistro				
	Pos.21 - 2x(5+5) Ø 16				
	" " 20,00 * 2,70 * 1,580		85,320		
	Pos.22 - 1 Ø 10				
	" " 12,00 * 3,20 * 0,617		23,693		
	baggiolo destro				
	Pos.19 - 2x(5+5) Ø 16				
	" " 20 * 3,30 * 1,580		104,280		
	Pos.20 - 1) Ø 10				
	" " 20,00 * 3,20 * 0,617		39,488		
	ritegni				
	Pos.23 - 2x6 Ø 20				
	" " 12,00 * 3,40 * 2,470		100,776		
	Pos.24 - 2x3 Ø 16				
	" " 6,00 * 3,00 * 1,580		28,440		
	Pos.25 - 2x5 Ø 10				
	" " 10,00 * 2,00 * 0,617		12,340		
	Totale parziale	kg	394,337		
	Pila 2				
	baggiolo sinistro				
	Pos.21 - 2x(5+5) Ø 16				
	" " 20,00 * 2,70 * 1,580		85,320		
	Pos.22 - 1 Ø 10				
	" " 12,00 * 3,20 * 0,617		23,693		
	baggiolo destro				
	Pos.19 - 2x(5+5) Ø 16				
	" " 20 * 3,50 * 1,580		110,600		
	Pos.20 - 1 Ø 10				
	" " 28,00 * 3,20 * 0,617		55,283		
	ritegni				
	Pos.23 - 2x6 Ø 20				
	" " 12,00 * 3,40 * 2,470		100,776		
	Pos.24 - 2x3 Ø 16				
	" " 6,00 * 3,00 * 1,580		28,440		
	Pos.25 - 2x5 Ø 10				
	" " 10,00 * 2,00 * 0,617		12,340		
	Totale parziale	kg	416,452		
	Pila 3				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

035 - Elevazione pile

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	baggiolo sinistro				
	Pos.21 - 2x(5+5) Ø 16				
	" " 20,00 * 2,70 * 1,580		85,320		
	Pos.22 - 1 Ø 10				
	" " 12,00 * 3,20 * 0,617		23,693		
	baggiolo destro				
	Pos.19 - 2x(5+5) Ø 16				
	" " 20 * 3,50 * 1,580		110,600		
	Pos.20 - 1) Ø 10				
	" " 28,00 * 3,20 * 0,617		55,283		
	ritegni				
	Pos.23 - 2x6 Ø 20				
	" " 12,00 * 3,40 * 2,470		100,776		
	Pos.24 - 2x3 Ø 16				
	" " 6,00 * 3,00 * 1,580		28,440		
	Pos.25 - 2x5 Ø 10				
	" " 10,00 * 2,00 * 0,617		12,340		
	Totale parziale	kg	416,452		
	Pila 4				
	baggiolo sinistro				
	Pos.21 - 2x(5+5) Ø 16				
	" " 20,00 * 2,70 * 1,580		85,320		
	Pos.22 - 1 Ø 10				
	" " 12,00 * 3,20 * 0,617		23,693		
	baggiolo destro				
	Pos.19 - 2x(5+5) Ø 16				
	" " 20 * 3,50 * 1,580		110,600		
	Pos.20 - 1) Ø 10				
	" " 28,00 * 3,20 * 0,617		55,283		
	ritegni				
	Pos.23 - 2x6 Ø 20				
	" " 12,00 * 3,40 * 2,470		100,776		
	Pos.24 - 2x3 Ø 16				
	" " 6,00 * 3,00 * 1,580		28,440		
	Pos.25 - 2x5 Ø 10				
	" " 10,00 * 2,00 * 0,617		12,340		
	Totale parziale	kg	416,452		
	Pila 5				
	baggiolo sinistro				
	Pos.21 - 2x(5+5) Ø 16				
	" " 20,00 * 2,70 * 1,580		85,320		
	Pos.22 - 1 Ø 10				
	" " 12,00 * 3,20 * 0,617		23,693		
	baggiolo destro				
	Pos.19 - 2x(5+5) Ø 16				
	" " 20 * 3,50 * 1,580		110,600		
	Pos.20 - 1 Ø 10				
	" " 28,00 * 3,20 * 0,617		55,283		
	ritegni				
	Pos.23 - 2x6 Ø 20				
	" " 12,00 * 3,40 * 2,470		100,776		
	Pos.24 - 2x3 Ø 16				
	" " 6,00 * 3,00 * 1,580		28,440		
	Pos.25 - 2x5 Ø 10				
	" " 10,00 * 2,00 * 0,617		12,340		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

035 - Elevazione pile

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Totale parziale	kg	416,452		
	Pila 6				
	baggiolo sinistro				
	Pos.21 - 2x(5+5) Ø 16				
	" " 20,00 * 2,70 * 1,580		85,320		
	Pos.22 - 1 Ø 10				
	" " 12,00 * 3,20 * 0,617		23,693		
	baggiolo destro				
	Pos.19 - 2x(5+5) Ø 16				
	" " 20 * 3,50 * 1,580		110,600		
	Pos.20 - 1) Ø 10				
	" " 28,00 * 3,20 * 0,617		55,283		
	ritegni				
	Pos.23 - 2x6 Ø 20				
	" " 12,00 * 3,40 * 2,470		100,776		
	Pos.24 - 2x3 Ø 16				
	" " 6,00 * 3,00 * 1,580		28,440		
	Pos.25 - 2x5 Ø 10				
	" " 10,00 * 2,00 * 0,617		12,340		
	Totale parziale	kg	416,452		
	Pila 7				
	baggiolo sinistro				
	Pos.21 - 2x(5+5) Ø 16				
	" " 20,00 * 2,70 * 1,580		85,320		
	Pos.22 - 1 Ø 10				
	" " 12,00 * 3,20 * 0,617		23,693		
	baggiolo destro				
	Pos.19 - 2x(5+5) Ø 16				
	" " 20 * 3,50 * 1,580		110,600		
	Pos.20 - 1 Ø 10				
	" " 28,00 * 3,20 * 0,617		55,283		
	ritegni				
	Pos.23 - 2x6 Ø 20				
	" " 12,00 * 3,40 * 2,470		100,776		
	Pos.24 - 2x3 Ø 16				
	" " 6,00 * 3,00 * 1,580		28,440		
	Pos.25 - 2x5 Ø 10				
	" " 10,00 * 2,00 * 0,617		12,340		
	Totale parziale	kg	416,452		
	Pila 8				
	baggiolo sinistro				
	Pos.21 - 2x(5+5) Ø 16				
	" " 20,00 * 2,70 * 1,580		85,320		
	Pos.22 - 1 Ø 10				
	" " 12,00 * 3,20 * 0,617		23,693		
	baggiolo destro				
	Pos.19 - 2x(5+5) Ø 16				
	" " 20 * 3,20 * 1,580		101,120		
	Pos.20 - 1 Ø 10				
	" " 20,00 * 3,20 * 0,617		39,488		
	ritegni				
	Pos.23 - 2x6 Ø 20				
	" " 12,00 * 3,40 * 2,470		100,776		
	Pos.24 - 2x3 Ø 16				
	" " 6,00 * 3,00 * 1,580		28,440		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

035 - Elevazione pile

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Pos.25 - 2x5 Ø 10				
	" " 10,00 * 2,00 * 0,617		12,340		
	Totale parziale	kg	391,177		
	Pila 9				
	baggiolo sinistro				
	Pos.21 - 2x(5+5) Ø 16				
	" " 20,00 * 2,70 * 1,580		85,320		
	Pos.22 - 1 Ø 10				
	" " 12,00 * 3,20 * 0,617		23,693		
	baggiolo destro				
	Pos.19 - 2x(5+5) Ø 16				
	" " 20 * 3,00 * 1,580		94,800		
	Pos.20 - 1 Ø 10				
	" " 16,00 * 3,20 * 0,617		31,590		
	ritegni				
	Pos.23 - 2x6 Ø 20				
	" " 12,00 * 3,40 * 2,470		100,776		
	Pos.24 - 2x3 Ø 16				
	" " 6,00 * 3,00 * 1,580		28,440		
	Pos.25 - 2x5 Ø 10				
	" " 10,00 * 2,00 * 0,617		12,340		
	Totale parziale	kg	376,959		
	Totale	kg	3.661,185	0,84	3.075,40
1204 334	Casseforme piane orizzontali o verticali per conglomerati cementizi				
	.				
	CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H)				
	Elevazione pile				
	.				
	Cassero baggioli e ritegni				
	Pila 1				
	baggioli				
	" " 4,00 * 0,90 * 0,28		1,008		
	" " 4,00 * 0,90 * 0,57		2,052		
	ritegni				
	" " 4,00 * 0,50 * 0,55		1,100		
	" " 4,00 * 0,50 * 0,55		1,100		
	Pila 2				
	baggioli				
	" " 4,00 * 0,90 * 0,28		1,008		
	" " 4,00 * 0,90 * 0,70		2,520		
	ritegni				
	" " 4,00 * 0,50 * 0,55		1,100		
	" " 4,00 * 0,50 * 0,55		1,100		
	Pila 3				
	baggioli				
	" " 4,00 * 0,90 * 0,28		1,008		
	" " 4,00 * 0,90 * 0,70		2,520		
	ritegni				
	" " 4,00 * 0,50 * 0,55		1,100		
	" " 4,00 * 0,50 * 0,55		1,100		
	Pila 4				
	baggioli				
	" " 4,00 * 0,90 * 0,28		1,008		
	" " 4,00 * 0,90 * 0,70		2,520		



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

035 - Elevazione pile

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	ritegni				
	" 4,00 * 0,50 * 0,55		1,100		
	" 4,00 * 0,50 * 0,55		1,100		
	Pila 5				
	baggioli				
	" 4,00 * 0,90 * 0,28		1,008		
	" 4,00 * 0,90 * 0,70		2,520		
	ritegni				
	" 4,00 * 0,50 * 0,55		1,100		
	" 4,00 * 0,50 * 0,55		1,100		
	Pila 6				
	baggioli				
	" 4,00 * 0,90 * 0,28		1,008		
	" 4,00 * 0,90 * 0,70		2,520		
	ritegni				
	" 4,00 * 0,50 * 0,55		1,100		
	" 4,00 * 0,50 * 0,55		1,100		
	Pila 7				
	baggioli				
	" 4,00 * 0,90 * 0,28		1,008		
	" 4,00 * 0,90 * 0,70		2,520		
	ritegni				
	" 4,00 * 0,50 * 0,55		1,100		
	" 4,00 * 0,50 * 0,55		1,100		
	Pila 8				
	baggioli				
	" 4,00 * 0,90 * 0,28		1,008		
	" 4,00 * 0,90 * 0,54		1,944		
	ritegni				
	" 4,00 * 0,50 * 0,55		1,100		
	" 4,00 * 0,50 * 0,55		1,100		
	Pila 9				
	baggioli				
	" 4,00 * 0,90 * 0,28		1,008		
	" 4,00 * 0,90 * 0,43		1,548		
	ritegni				
	" 4,00 * 0,50 * 0,55		1,100		
	" 4,00 * 0,50 * 0,55		1,100		
	.				
	Totale	mq	49,536	20,77	1.028,86
1205	Casseforme per getti di cemento armato o precompresso avente curvatura tridimensionale con raggio di curvatura non superiore a ml 10.				
382	.				
	CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H)				
	Elevazione pile				
	.				
	Casseri - curvi				
	Pila 1				
	" 4,00 * 2,354 * 5,50		51,788		
	Pila 2				
	" 4,00 * 2,354 * 7,50		70,620		
	Pila 3				
	" 4,00 * 2,354 * 7,50		70,620		
	Pila 4				
	" 4,00 * 2,354 * 7,50		70,620		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

035 - Elevazione pile

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Pila 5				
	" " 4,00 * 2,354 * 9,00		84,744		
	Pila 6				
	" " 4,00 * 2,354 * 9,00		84,744		
	Pila 7				
	" " 4,00 * 2,354 * 8,00		75,328		
	Pila 8				
	" " 4,00 * 2,354 * 7,00		65,912		
	Pila 9				
	" " 4,00 * 2,354 * 5,50		51,788		
	.				
	Casseri - rettilinei				
	Pila 1				
	" " 2,00 * 2,20 * 5,50		24,200		
	" " 2,00 * 0,29 * 5,50		3,190		
	Pila 2				
	" " 2,00 * 2,20 * 7,50		33,000		
	" " 2,00 * 0,29 * 7,50		4,350		
	Pila 3				
	" " 2,00 * 2,20 * 7,50		33,000		
	" " 2,00 * 0,29 * 7,50		4,350		
	Pila 4				
	" " 2,00 * 2,20 * 7,50		33,000		
	" " 2,00 * 0,29 * 7,50		4,350		
	Pila 5				
	" " 2,00 * 2,20 * 9,00		39,600		
	" " 2,00 * 0,29 * 9,00		5,220		
	Pila 6				
	" " 2,00 * 2,20 * 9,00		39,600		
	" " 2,00 * 0,29 * 9,00		5,220		
	Pila 7				
	" " 2,00 * 2,20 * 8,00		35,200		
	" " 2,00 * 0,29 * 8,00		4,640		
	Pila 8				
	" " 2,00 * 2,20 * 7,00		30,800		
	" " 2,00 * 0,29 * 7,00		4,060		
	Pila 9				
	" " 2,00 * 2,20 * 5,50		24,200		
	" " 2,00 * 0,29 * 5,50		3,190		
	.				
	Totale	mq	957,334	25,52	24.431,16
1206	Zincatura eseguita a caldo				
8001	.				
	CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H)				
	Elevazione pile				
	.				
	Acciaio in elevazione				
	Pila 1				
	Pos.10 - 2x1 Ø 10/10 zincato				
	" " 4,00 * ((2,63+2,69)/2) * 0,617		6,565		
	Pos.11 - 2x1 Ø 10/10 zincato				
	" " 4,00 * ((2,74+2,79)/2) * 0,617		6,824		
	Pos.12 - 2x(1+1) Ø 10/10 zincato				
	" " 8,00 * ((1,53+1,69)/2) * 0,617		7,947		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

035 - Elevazione pile

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Pos.13 - 4x1 Ø 10 zincato				
	" " 4,00 * 1,78 * 0,617		4,393		
	Totale parziale	kg	25,729		
	Pila 2				
	Pos.10 - 2x1 Ø 10/10 zincato				
	" " 4,00 * ((2,63+2,69)/2) * 0,617		6,565		
	Pos.11 - 2x1 Ø 10/10 zincato				
	" " 4,00 * ((2,74+2,79)/2) * 0,617		6,824		
	Pos.12 - 2x(1+1) Ø 10/10 zincato				
	" " 8,00 * ((1,53+1,69)/2) * 0,617		7,947		
	Pos.13 - 4x1 Ø 10 zincato				
	" " 4,00 * 1,78 * 0,617		4,393		
	Totale parziale	kg	25,729		
	Pila 3				
	Pos.10 - 2x1 Ø 10/10 zincato				
	" " 4,00 * ((2,63+2,69)/2) * 0,617		6,565		
	Pos.11 - 2x1 Ø 10/10 zincato				
	" " 4,00 * ((2,74+2,79)/2) * 0,617		6,824		
	Pos.12 - 2x(1+1) Ø 10/10 zincato				
	" " 8,00 * ((1,53+1,69)/2) * 0,617		7,947		
	Pos.13 - 4x1 Ø 10 zincato				
	" " 4,00 * 1,78 * 0,617		4,393		
	Totale parziale	kg	25,729		
	Pila 4				
	Pos.10 - 2x1 Ø 10/10 zincato				
	" " 4,00 * ((2,63+2,69)/2) * 0,617		6,565		
	Pos.11 - 2x1 Ø 10/10 zincato				
	" " 4,00 * ((2,74+2,79)/2) * 0,617		6,824		
	Pos.12 - 2x(1+1) Ø 10/10 zincato				
	" " 8,00 * ((1,53+1,69)/2) * 0,617		7,947		
	Pos.13 - 4x1 Ø 10 zincato				
	" " 4,00 * 1,78 * 0,617		4,393		
	Totale parziale	kg	25,729		
	Pila 5				
	Pos.10 - 2x1 Ø 10/10 zincato				
	" " 4,00 * ((2,63+2,69)/2) * 0,617		6,565		
	Pos.11 - 2x1 Ø 10/10 zincato				
	" " 4,00 * ((2,74+2,79)/2) * 0,617		6,824		
	Pos.12 - 2x(1+1) Ø 10/10 zincato				
	" " 8,00 * ((1,53+1,69)/2) * 0,617		7,947		
	Pos.13 - 4x1 Ø 10 zincato				
	" " 4,00 * 1,78 * 0,617		4,393		
	Totale parziale	kg	25,729		
	Pila 6				
	Pos.10 - 2x1 Ø 10/10 zincato				
	" " 4,00 * ((2,63+2,69)/2) * 0,617		6,565		
	Pos.11 - 2x1 Ø 10/10 zincato				
	" " 4,00 * ((2,74+2,79)/2) * 0,617		6,824		
	Pos.12 - 2x(1+1) Ø 10/10 zincato				
	" " 8,00 * ((1,53+1,69)/2) * 0,617		7,947		
	Pos.13 - 4x1 Ø 10 zincato				
	" " 4,00 * 1,78 * 0,617		4,393		
	Totale parziale	kg	25,729		
	Pila 7				
	Pos.10 - 2x1 Ø 10/10 zincato				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

035 - Elevazione pile

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" 4,00 * ((2,63+2,69)/2) * 0,617		6,565		
	Pos.11 - 2x1 Ø 10/10 zincato				
	" 4,00 * ((2,74+2,79)/2) * 0,617		6,824		
	Pos.12 - 2x(1+1) Ø 10/10 zincato				
	" 8,00 * ((1,53+1,69)/2) * 0,617		7,947		
	Pos.13 - 4x1 Ø 10 zincato				
	" 4,00 * 1,78 * 0,617		4,393		
	Totale parziale	kg	25,729		
	Pila 8				
	Pos.10 - 2x1 Ø 10/10 zincato				
	" 4,00 * ((2,63+2,69)/2) * 0,617		6,565		
	Pos.11 - 2x1 Ø 10/10 zincato				
	" 4,00 * ((2,74+2,79)/2) * 0,617		6,824		
	Pos.12 - 2x(1+1) Ø 10/10 zincato				
	" 8,00 * ((1,53+1,69)/2) * 0,617		7,947		
	Pos.13 - 4x1 Ø 10 zincato				
	" 4,00 * 1,78 * 0,617		4,393		
	Totale parziale	kg	25,729		
	Pila 9				
	Pos.10 - 2x1 Ø 10/10 zincato				
	" 4,00 * ((2,63+2,69)/2) * 0,617		6,565		
	Pos.11 - 2x1 Ø 10/10 zincato				
	" 4,00 * ((2,74+2,79)/2) * 0,617		6,824		
	Pos.12 - 2x(1+1) Ø 10/10 zincato				
	" 8,00 * ((1,53+1,69)/2) * 0,617		7,947		
	Pos.13 - 4x1 Ø 10 zincato				
	" 4,00 * 1,78 * 0,617		4,393		
	Totale parziale	kg	25,729		
	Totale	kg	231,561	0,93	215,35
1207 NP.05	Rivestimento protettivo delle superfici esterne esposte a ... iadotti e ponti in calcestruzzo, delle pile e delle spalle				
	.				
	CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H)				
	Elevazione pile				
	.				
	Trattamenti protettivo pila in elevazione				
	Pila 1				
	" 1,00 * 14,396 * (5,50-1,00)		64,782		
	" 1,00 * 10,218		10,218		
	Pila 2				
	" 1,00 * 14,396 * (7,50-1,08)		92,422		
	" 1,00 * 10,218		10,218		
	Pila 3				
	" 1,00 * 14,396 * 7,50		107,970		
	" 1,00 * 10,218		10,218		
	Pila 4				
	" 1,00 * 14,396 * 7,50		107,970		
	" 1,00 * 10,218		10,218		
	Pila 5				
	" 1,00 * 14,396 * (9,00-0,66)		120,063		
	" 1,00 * 10,218		10,218		
	Pila 6				
	" 1,00 * 14,396 * (9,00-1,00)		115,168		
	" 1,00 * 10,218		10,218		
	Pila 7				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

035 - Elevazione pile

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 1,00 * 14,396 * (8,00-0,88)		102,500		
	" " 1,00 * 10,218		10,218		
	Pila 8				
	" " 1,00 * 14,396 * (7,00-1,00)		86,376		
	" " 1,00 * 10,218		10,218		
	Pila 9				
	" " 1,00 * 14,396 * (5,50-1,03)		64,350		
	" " 1,00 * 10,218		10,218		
	.				
	Trattamento protettivo baggioli e ritegni				
	Pila 1				
	baggioli				
	" " 4,00 * 0,90 * 0,28		1,008		
	" " 4,00 * 0,90 * 0,57		2,052		
	ritegni				
	" " 4,00 * 0,50 * 0,55		1,100		
	" " 4,00 * 0,50 * 0,55		1,100		
	Pila 2				
	baggioli				
	" " 4,00 * 0,90 * 0,28		1,008		
	" " 4,00 * 0,90 * 0,70		2,520		
	ritegni				
	" " 4,00 * 0,50 * 0,55		1,100		
	" " 4,00 * 0,50 * 0,55		1,100		
	Pila 3				
	baggioli				
	" " 4,00 * 0,90 * 0,28		1,008		
	" " 4,00 * 0,90 * 0,70		2,520		
	ritegni				
	" " 4,00 * 0,50 * 0,55		1,100		
	" " 4,00 * 0,50 * 0,55		1,100		
	Pila 4				
	baggioli				
	" " 4,00 * 0,90 * 0,28		1,008		
	" " 4,00 * 0,90 * 0,70		2,520		
	ritegni				
	" " 4,00 * 0,50 * 0,55		1,100		
	" " 4,00 * 0,50 * 0,55		1,100		
	Pila 5				
	baggioli				
	" " 4,00 * 0,90 * 0,28		1,008		
	" " 4,00 * 0,90 * 0,70		2,520		
	ritegni				
	" " 4,00 * 0,50 * 0,55		1,100		
	" " 4,00 * 0,50 * 0,55		1,100		
	Pila 6				
	baggioli				
	" " 4,00 * 0,90 * 0,28		1,008		
	" " 4,00 * 0,90 * 0,70		2,520		
	ritegni				
	" " 4,00 * 0,50 * 0,55		1,100		
	" " 4,00 * 0,50 * 0,55		1,100		
	Pila 7				
	baggioli				
	" " 4,00 * 0,90 * 0,28		1,008		
	" " 4,00 * 0,90 * 0,70		2,520		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

035 - Elevazione pile

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	ritegni				
	" " 4,00 * 0,50 * 0,55		1,100		
	" " 4,00 * 0,50 * 0,55		1,100		
	Pila 8				
	baggioli				
	" " 4,00 * 0,90 * 0,28		1,008		
	" " 4,00 * 0,90 * 0,54		1,944		
	ritegni				
	" " 4,00 * 0,50 * 0,55		1,100		
	" " 4,00 * 0,50 * 0,55		1,100		
	Pila 9				
	baggioli				
	" " 4,00 * 0,90 * 0,28		1,008		
	" " 4,00 * 0,90 * 0,43		1,548		
	ritegni				
	" " 4,00 * 0,50 * 0,55		1,100		
	" " 4,00 * 0,50 * 0,55		1,100		
	.				
	Totale	mq	1.003,099	15,31	15.357,45
1208 NP.08	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento della classe di esposizione				
	.				
	CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H)				
	Elevazione pile				
	.				
	Sovraprezzo per incremento classe esposizione				
	Vedi quantità cls pile				
	" " 1 * 679,497		679,497		
	.				
	Totale	mc	679,497	4,37	2.969,40
1209 NP.08	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento della classe di esposizione				
	.				
	CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H)				
	Elevazione pile				
	.				
	Sovraprezzo per incremento classe esposizione				
	Vedi quantità cls baggioli e ritegni				
	" " 1 * 9,176		9,176		
	.				
	Totale	mc	9,176	4,37	40,10
1210 NP.10	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento del ... della qualità degli inerti e controllo della fessurazione				
	.				
	CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H)				
	Elevazione pile				
	.				
	Sovraprezzo per ottimizzazione qualità inerti				
	Vedi quantità cls pile				
	" " 1 * 679,497		679,497		
	.				
	Totale	mc	679,497	4,37	2.969,40
1211 NP.10	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento del ... della qualità degli inerti e controllo della fessurazione				
	.				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

035 - Elevazione pile

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H) Elevazione pile . Sovrapprezzo per ottimizzazione qualità inerti Vedi quantità cls baggioli e ritegni " " 1 * 9,176 .		9,176		
	Totale	mc	9,176	4,37	40,10
	Totale 035 - Elevazione pile Euro				154.555,97

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1212 375.b	Fornitura e posa in opera di strutture portanti in acciaio autoprotetto tipo S355J0W (UNI EN 10155) a doppio "T" - luci da 25,00 ÷ 40,00 m, b) varo dal basso . CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H) . TRAVI LONGITUDINALI Calcolo singola trave Concio 1 Piattabanda superiore - lamiera sp.18 mm " " 1,00 * 10,50 * 0,60 * 142,00 Piattabanda inferiore - lamiera sp. 25 mm " " 1,00 * 10,50 * 0,70 * 197,00 Anima - lamiera sp.16 mm " " 1,00 * 10,50 * 2,295 * 125,60 Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 16 mm " " 2 * 0,25 * 2,295 * 125,60 Irrigidimenti verticali in corrispondenza diaframma spalla - piatto sp.30 mm Lato esterno " " 3 * 0,623 * 236,00 Lato interno " " 3 * 0,833 * 236,00 Irrigidimenti verticali in corrispondenza attacco controvento inferiore - piatto sp.30 mm " " 1,00 * 0,106 * 236,00 " " 1,00 * 0,183 * 236,00 Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm " " 1 * 0,982 * 172,70 contropiastra in corrispondenza appoggio 550x550x70 mm " " 1,00 * 0,55 * 0,55 * 549,00 Piolatura Travi Tipo B - 4 Ø 22/400 + 2 Ø 22/400 mm - h=240 mm " " (26*4) * 0,24 * 2,984 " " (26*2) * 0,24 * 2,984 Totale parziale	kg	894,600 1.447,950 3.026,646 144,126 441,084 589,764 25,016 43,188 169,591 166,073 74,481 37,240 7.059,759		
	Concio 2 Piattabanda superiore - lamiera sp. 18 mm " " 1,00 * 10,50 * 0,60 * 142,00 Piattabanda inferiore - lamiera sp. 30 mm " " 1,00 * 10,50 * 0,70 * 236,00 Anima - lamiera sp. 16 mm " " 1,00 * 10,50 * 2,29 * 125,60 Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 16 mm " " 2 * 0,25 * 2,29 * 125,60 Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm " " 2 * 0,979 * 172,70 Piolatura Travi Tipo B - 4 Ø 22/400 + 2 Ø 22/400 mm - h=240 mm " " (26*4) * 0,24 * 2,984 " " (26*2) * 0,24 * 2,984 Totale parziale	kg	894,600 1.734,600 3.020,052 143,812 338,147 74,481 37,240 6.242,932		
	Concio 3 Piattabanda superiore - lamiera sp. 35 mm " " 1,00 * 13,00 * 0,70 * 275,00 Piattabanda inferiore - lamiera sp. 30 mm " " 1,00 * 13,00 * 0,90 * 236,00		2.502,500 2.761,200		



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Anima - lamiera sp. 20 mm				
"	" 1,00 * 13,00 * 2,272 * 157,00		4.637,152		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 20 mm				
"	" 2 * 0,25 * 2,272 * 157,00		178,352		
	Irrigidimenti verticali in corrispondenza diaframma pila - piatto sp.30 mm				
Lato esterno					
"	" 3 * 0,727 * 236,00		514,716		
Lato interno					
"	" 3 * 0,877 * 236,00		620,916		
	Irrigidimenti verticali in corrispondenza attacco controvento inferiore - piatto sp.30 mm				
"	" 2 * 0,158 * 236,00		74,576		
"	" 2 * 0,216 * 236,00		101,952		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
"	" 2 * 0,968 * 172,70		334,347		
	contropiastra in corrispondenza appoggio 800x800x80 mm				
"	" 1,00 * 0,80 * 0,80 * 628,00		401,920		
	Piolatura Travi Tipo A - 4 Ø 22/200 - h=240 mm				
"	" (65*4) * 0,24 * 2,984		186,202		
	Totale parziale	kg	12.313,833		
	.				
	Concio 4				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 18 mm				
"	" 1,00 * 13,25 * 0,60 * 142,00		1.128,900		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 30 mm				
"	" 1,00 * 13,25 * 0,70 * 236,00		2.188,900		
	Anima - lamiera sp. 16 mm				
"	" 1,00 * 13,25 * 2,29 * 125,60		3.811,018		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 16 mm				
"	" 3 * 0,25 * 2,29 * 125,60		215,718		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
"	" 2 * 0,979 * 172,70		338,147		
	Piolatura Travi Tipo B - 4 Ø 22/400 + 2 Ø 22/400 mm - h=240 mm				
"	" (33*4) * 0,24 * 2,984		94,533		
"	" (33*2) * 0,24 * 2,984		47,267		
	Totale parziale	kg	7.824,483		
	Concio 5				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 18 mm				
"	" 1,00 * 12,750 * 0,60 * 142,00		1.086,300		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 30 mm				
"	" 1,00 * 12,750 * 0,90 * 236,00		2.708,100		
	Anima - lamiera sp. 16 mm				
"	" 1,00 * 12,750 * 2,29 * 125,60		3.667,206		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 16 mm				
"	" 2 * 0,25 * 2,29 * 125,60		143,812		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp. 22 mm				
"	" 2 * 0,979 * 172,70		338,147		
	Piolatura Travi Tipo B - 4 Ø 22/400 + 2 Ø 22/400 mm - h=240 mm				
"	" (32*4) * 0,24 * 2,984		91,668		
"	" (32*2) * 0,24 * 2,984		45,834		
	Totale parziale	kg	8.081,067		
	Concio 6				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 30 mm				
"	" 1,00 * 13,00 * 0,70 * 236,00		2.147,600		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 30 mm				
"	" 1,00 * 13,00 * 0,90 * 236,00		2.761,200		
	Anima - lamiera sp. 20 mm				
"	" 1,00 * 13,00 * 2,277 * 157,00		4.647,357		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 20 mm				
"	" 2 * 0,25 * 2,277 * 157,00		178,745		
	Irrigidimenti verticali in corrispondenza diaframma pila - piatto sp.30 mm				
Lato esterno					
"	" 3 * 0,729 * 236,00		516,132		
Lato interno					
"	" 3 * 0,88 * 236,00		623,040		
	Irrigidimenti verticali in corrispondenza attacco controvento inferiore - piatto sp.30 mm				
"	" 2 * 0,158 * 236,00		74,576		
"	" 2 * 0,216 * 236,00		101,952		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
"	" 2 * 0,971 * 172,70		335,383		
	contropiastra in corrispondenza appoggio 800x800x80 mm				
"	" 1,00 * 0,80 * 0,80 * 628,00		401,920		
	Piolatura Travi Tipo A - 4 Ø 22/200 - h=240 mm				
"	" (65*4) * 0,24 * 2,984		186,202		
	Totale parziale	kg	11.974,107		
	Concio 7				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 18 mm				
"	" 1,00 * 13,25 * 0,60 * 142,00		1.128,900		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 30 mm				
"	" 1,00 * 13,25 * 0,90 * 236,00		2.814,300		
	Anima - lamiera sp. 16 mm				
"	" 1,00 * 13,25 * 2,29 * 125,60		3.811,018		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 16 mm				
"	" 3 * 0,25 * 2,29 * 125,60		215,718		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
"	" 2 * 0,979 * 172,70		338,147		
	Piolatura Travi Tipo B - 4 Ø 22/400 + 2 Ø 22/400 mm - h=240 mm				
"	" (33*4) * 0,24 * 2,984		94,533		
"	" (33*2) * 0,24 * 2,984		47,267		
	Totale parziale	kg	8.449,883		
	Concio 8				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 25 mm				
"	" 1,00 * 13,25 * 0,60 * 197,00		1.566,150		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 30 mm				
"	" 1,00 * 13,25 * 0,90 * 236,00		2.814,300		
	Anima - lamiera sp. 20 mm				
"	" 1,00 * 13,25 * 2,282 * 157,00		4.747,131		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 20 mm				
"	" 2 * 0,25 * 2,282 * 157,00		179,137		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
"	" 2 * 0,974 * 172,70		336,420		
	Piolatura Travi Tipo A - 4 Ø 22/200 - h=240 mm				
"	" (66*4) * 0,24 * 2,984		189,066		
	Totale parziale	kg	9.832,204		
	Concio 9				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 35 mm				
"	" 1,00 * 13,00 * 0,70 * 275,00		2.502,500		
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 25 mm				
"	" 1,00 * 8,00 * 0,65 * 197,00		1.024,400		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 35 mm				
"	" 1,00 * 13,00 * 0,90 * 275,00		3.217,500		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 25 mm				
"	" 1,00 * 8,00 * 0,85 * 197,00		1.339,600		
	Anima - lamiera sp. 24 mm				
"	" 1,00 * (2,50+2,50) * 2,266 * 188,40		2.134,572		
"	" 1,00 * 8,00 * 2,213 * 188,40		3.335,434		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 24 mm				
"	" 2 * 0,25 * 2,213 * 188,40		208,465		
	Irrigidimenti verticali in corrispondenza diaframma pila - piatto sp.30 mm				
Lato esterno					
"	" 3 * 0,707 * 236,00		500,556		
Lato interno					
"	" 3 * 0,846 * 236,00		598,968		
	Irrigidimenti verticali in corrispondenza attacco controvento inferiore - piatto sp.30 mm				
"	" 2 * 0,158 * 236,00		74,576		
"	" 2 * 0,216 * 236,00		101,952		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
"	" 2 * 0,965 * 172,70		333,311		
	contropiastra in corrispondenza appoggio 800x800x80 mm				
"	" 1,00 * 0,80 * 0,80 * 628,00		401,920		
	Piolatura Travi Tipo A - 4 Ø 22/200 - h=240 mm				
"	" (65*4) * 0,24 * 2,984		186,202		
	Totale parziale	kg	15.959,956		
	Concio 10				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 18 mm				
"	" 1,00 * 11,50 * 0,60 * 142,00		979,800		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 30 mm				
"	" 1,00 * 11,50 * 0,90 * 236,00		2.442,600		
	Anima - lamiera sp. 20 mm				
"	" 1,00 * 11,50 * 2,29 * 157,00		4.134,595		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 20 mm				
"	" 2 * 0,25 * 2,29 * 157,00		179,765		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
"	" 2 * 0,979 * 172,70		338,147		
	Piolatura Travi Tipo A - 4 Ø 22/200 - h=240 mm				
"	" (58*4) * 0,24 * 2,984		166,149		
	Totale parziale	kg	8.241,056		
	Concio 11				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 18 mm				
"	" 1,00 * 12,50 * 0,60 * 142,00		1.065,000		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 35 mm				
"	" 1,00 * 12,50 * 0,90 * 275,00		3.093,750		
	Anima - lamiera sp. 16 mm				
"	" 1,00 * 12,50 * 2,285 * 125,60		3.587,450		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 16 mm				
"	" 3 * 0,25 * 2,285 * 125,60		215,247		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
"	" 2 * 0,975 * 172,70		336,765		
	Piolatura Travi Tipo B - 4 Ø 22/400 + 2 Ø 22/400 mm - h=240 mm				
"	" (32*4) * 0,24 * 2,984		91,668		
"	" (32*2) * 0,24 * 2,984		45,834		
	Totale parziale	kg	8.435,714		
	Concio 12				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 18 mm				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
"	" 1,00 * 11,50 * 0,60 * 142,00 Piattabanda inferiore - lamiera sp. 30 mm		979,800		
"	" 1,00 * 11,50 * 0,90 * 236,00 Anima - lamiera sp. 20 mm		2.442,600		
"	" 1,00 * 11,50 * 2,29 * 157,00 Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 20 mm		4.134,595		
"	" 2 * 0,25 * 2,29 * 157,00 Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm		179,765		
"	" 2 * 0,979 * 172,70 Piolatura Travi Tipo A - 4 Ø 22/200 - h=240 mm		338,147		
"	" (58*4) * 0,24 * 2,984 Totale parziale	kg	166,149		
			8.241,056		
Concio 13					
"	Piattabanda superiore - lamiera sp. 35 mm " 1,00 * 13,00 * 0,70 * 275,00		2.502,500		
"	Piattabanda superiore - lamiera sp. 25 mm " 1,00 * 8,00 * 0,65 * 197,00		1.024,400		
"	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 35 mm " 1,00 * 13,00 * 0,90 * 275,00		3.217,500		
"	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 25 mm " 1,00 * 8,00 * 0,85 * 197,00		1.339,600		
"	Anima - lamiera sp. 24 mm " 1,00 * (2,50+2,50) * 2,266 * 188,40		2.134,572		
"	" 1,00 * 8,00 * 2,213 * 188,40 Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 24 mm		3.335,434		
"	" 2 * 0,25 * 2,213 * 188,40 Irrigidimenti verticali in corrispondenza diaframma pila - piatto sp.30 mm		208,465		
"	Lato esterno " 3 * 0,707 * 236,00		500,556		
"	Lato interno " 3 * 0,846 * 236,00		598,968		
"	Irrigidimenti verticali in corrispondenza attacco controvento inferiore - piatto sp.30 mm " 2 * 0,158 * 236,00		74,576		
"	" 2 * 0,216 * 236,00 Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm		101,952		
"	" 2 * 0,965 * 172,70 contropiastra in corrispondenza appoggio 800x800x80 mm		333,311		
"	" 1,00 * 0,80 * 0,80 * 628,00 Piolatura Travi Tipo A - 4 Ø 22/200 - h=240 mm		401,920		
"	" (65*4) * 0,24 * 2,984 Totale parziale	kg	186,202		
			15.959,956		
Concio 14					
"	Piattabanda superiore - lamiera sp. 25 mm " 1,00 * 13,25 * 0,60 * 197,00		1.566,150		
"	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 30 mm " 1,00 * 13,25 * 0,90 * 236,00		2.814,300		
"	Anima - lamiera sp. 20 mm " 1,00 * 13,25 * 2,282 * 157,00		4.747,131		
"	" 3 * 0,25 * 2,282 * 157,00 Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 20 mm		268,706		
"	" 2 * 0,974 * 172,70 Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm		336,420		
"	" (66*4) * 0,24 * 2,984 Piolatura Travi Tipo A - 4 Ø 22/200 - h=240 mm		189,066		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Totale parziale	kg	9.921,773		
Concio 15					
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 18 mm				
"	" 1,00 * 12,75 * 0,60 * 142,00		1.086,300		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 30 mm				
"	" 1,00 * 12,75 * 0,90 * 236,00		2.708,100		
	Anima - lamiera sp. 16 mm				
"	" 1,00 * 12,75 * 2,29 * 125,60		3.667,206		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 16 mm				
"	" 2 * 0,25 * 2,29 * 125,60		143,812		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
"	" 2 * 0,979 * 172,70		338,147		
	Piolatura Travi Tipo B - 4 Ø 22/400 + 2 Ø 22/400 mm - h=240 mm				
"	" (32*4) * 0,24 * 2,984		91,668		
"	" (32*2) * 0,24 * 2,984		45,834		
	Totale parziale	kg	8.081,067		
Concio 16					
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 30 mm				
"	" 1,00 * 13,00 * 0,70 * 236,00		2.147,600		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 30 mm				
"	" 1,00 * 13,00 * 0,90 * 236,00		2.761,200		
	Anima - lamiera sp. 20 mm				
"	" 1,00 * 13,00 * 2,277 * 157,00		4.647,357		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 20 mm				
"	" 2 * 0,25 * 2,277 * 157,00		178,745		
	Irrigidimenti verticali in corrispondenza diaframma pila - piatto sp.30 mm				
Lato esterno					
"	" 3 * 0,729 * 236,00		516,132		
Lato interno					
"	" 3 * 0,88 * 236,00		623,040		
	Irrigidimenti verticali in corrispondenza attacco controvento inferiore - piatto sp.30 mm				
"	" 2 * 0,158 * 236,00		74,576		
"	" 2 * 0,216 * 236,00		101,952		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
"	" 2 * 0,971 * 172,70		335,383		
	contropiastra in corrispondenza appoggio 800x800x80 mm				
"	" 1,00 * 0,80 * 0,80 * 628,00		401,920		
	Piolatura Travi Tipo A - 4 Ø 22/200 - h=240 mm				
"	" (65*4) * 0,24 * 2,984		186,202		
	Totale parziale	kg	11.974,107		
Concio 17					
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 18 mm				
"	" 1,00 * 13,25 * 0,60 * 142,00		1.128,900		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 30 mm				
"	" 1,00 * 13,25 * 0,70 * 236,00		2.188,900		
	Anima - lamiera sp. 16 mm				
"	" 1,00 * 13,25 * 2,29 * 125,60		3.811,018		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 16 mm				
"	" 3 * 0,25 * 2,29 * 125,60		215,718		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
"	" 2 * 0,979 * 172,70		338,147		
	Piolatura Travi Tipo B - 4 Ø 22/400 + 2 Ø 22/400 mm - h=240 mm				
"	" (33*4) * 0,24 * 2,984		94,533		
"	" (33*2) * 0,24 * 2,984		47,267		
	Totale parziale	kg	7.824,483		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Concio 18				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 18 mm				
	" " 1,00 * 12,75 * 0,60 * 142,00		1.086,300		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 30 mm				
	" " 1,00 * 12,75 * 0,70 * 236,00		2.106,300		
	Anima - lamiera sp. 16 mm				
	" " 1,00 * 12,75 * 2,29 * 125,60		3.667,206		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 16 mm				
	" " 3 * 0,25 * 2,29 * 125,60		215,718		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
	" " 2 * 0,979 * 172,70		338,147		
	Piolatura Travi Tipo B - 4 Ø 22/400 + 2 Ø 22/400 mm - h=240 mm				
	" " (32*4) * 0,24 * 2,984		91,668		
	" " (32*2) * 0,24 * 2,984		45,834		
	Totale parziale	kg	7.551,173		
	Concio 19				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 35 mm				
	" " 1,00 * 13,00 * 0,70 * 275,00		2.502,500		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 30 mm				
	" " 1,00 * 13,00 * 0,90 * 236,00		2.761,200		
	Anima - lamiera sp. 20 mm				
	" " 1,00 * 13,00 * 2,272 * 157,00		4.637,152		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 20 mm				
	" " 2 * 0,25 * 2,272 * 157,00		178,352		
	Irrigidimenti verticali in corrispondenza diaframma pila - piatto sp.30 mm				
	Lato esterno				
	" " 3 * 0,727 * 236,00		514,716		
	Lato interno				
	" " 3 * 0,877 * 236,00		620,916		
	Irrigidimenti verticali in corrispondenza attacco controvento inferiore - piatto sp.30 mm				
	" " 2 * 0,158 * 236,00		74,576		
	" " 2 * 0,216 * 236,00		101,952		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
	" " 2 * 0,968 * 172,70		334,347		
	contropiastra in corrispondenza appoggio 800x800x80 mm				
	" " 1,00 * 0,80 * 0,80 * 628,00		401,920		
	Piolatura Travi Tipo A - 4 Ø 22/200 - h=240 mm				
	" " (65*4) * 0,24 * 2,984		186,202		
	Totale parziale	kg	12.313,833		
	Concio 20				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 18 mm				
	" " 1,00 * 13,25 * 0,60 * 142,00		1.128,900		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 30 mm				
	" " 1,00 * 13,25 * 0,70 * 236,00		2.188,900		
	Anima - lamiera sp. 16 mm				
	" " 1,00 * 13,25 * 2,29 * 125,60		3.811,018		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 16 mm				
	" " 3 * 0,25 * 2,29 * 125,60		215,718		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
	" " 2 * 0,979 * 172,70		338,147		
	Piolatura Travi Tipo B - 4 Ø 22/400 + 2 Ø 22/400 mm - h=240 mm				
	" " (33*4) * 0,24 * 2,984		94,533		
	" " (33*2) * 0,24 * 2,984		47,267		
	Totale parziale	kg	7.824,483		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Concio 21				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 18 mm				
	" " 1,00 * 12,75 * 0,60 * 142,00		1.086,300		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 30 mm				
	" " 1,00 * 12,75 * 0,70 * 236,00		2.106,300		
	Anima - lamiera sp. 16 mm				
	" " 1,00 * 12,75 * 2,29 * 125,60		3.667,206		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 16 mm				
	" " 2 * 0,25 * 2,29 * 125,60		143,812		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
	" " 2 * 0,979 * 172,70		338,147		
	Piolatura Travi Tipo B - 4 Ø 22/400 + 2 Ø 22/400 mm - h=240 mm				
	" " (32*4) * 0,24 * 2,984		91,668		
	" " (32*2) * 0,24 * 2,984		45,834		
	Totale parziale	kg	7.479,267		
	Concio 22				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 35 mm				
	" " 1,00 * 13,00 * 0,70 * 275,00		2.502,500		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 30 mm				
	" " 1,00 * 13,00 * 0,90 * 236,00		2.761,200		
	Anima - lamiera sp. 20 mm				
	" " 1,00 * 13,00 * 2,272 * 157,00		4.637,152		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 20 mm				
	" " 2 * 0,25 * 2,272 * 157,00		178,352		
	Irrigidimenti verticali in corrispondenza diaframma pila - piatto sp.30 mm				
	Lato esterno				
	" " 3 * 0,727 * 236,00		514,716		
	Lato interno				
	" " 3 * 0,877 * 236,00		620,916		
	Irrigidimenti verticali in corrispondenza attacco controvento inferiore - piatto sp.30 mm				
	" " 2 * 0,158 * 236,00		74,576		
	" " 2 * 0,216 * 236,00		101,952		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
	" " 2 * 0,968 * 172,70		334,347		
	contropiastra in corrispondenza appoggio 800x800x80 mm				
	" " 1,00 * 0,80 * 0,80 * 628,00		401,920		
	Piolatura Travi Tipo A - 4 Ø 22/200 - h=240 mm				
	" " (65*4) * 0,24 * 2,984		186,202		
	Totale parziale	kg	12.313,833		
	Concio 23				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 18 mm				
	" " 1,00 * 13,25 * 0,60 * 142,00		1.128,900		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 30 mm				
	" " 1,00 * 13,25 * 0,70 * 236,00		2.188,900		
	Anima - lamiera sp. 16 mm				
	" " 1,00 * 13,25 * 2,29 * 125,60		3.811,018		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 16 mm				
	" " 3 * 0,25 * 2,29 * 125,60		215,718		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
	" " 2 * 0,979 * 172,70		338,147		
	Piolatura Travi Tipo B - 4 Ø 22/400 + 2 Ø 22/400 mm - h=240 mm				
	" " (33*4) * 0,24 * 2,984		94,533		
	" " (33*2) * 0,24 * 2,984		47,267		
	Totale parziale	kg	7.824,483		
	Concio 24				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 18 mm				
	" " 1,00 * 12,75 * 0,60 * 142,00		1.086,300		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 30 mm				
	" " 1,00 * 12,75 * 0,70 * 236,00		2.106,300		
	Anima - lamiera sp. 16 mm				
	" " 1,00 * 12,75 * 2,29 * 125,60		3.667,206		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 16 mm				
	" " 2 * 0,25 * 2,29 * 125,60		143,812		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
	" " 2 * 0,979 * 172,70		338,147		
	Piolatura Travi Tipo B - 4 Ø 22/400 + 2 Ø 22/400 mm - h=240 mm				
	" " (32*4) * 0,24 * 2,984		91,668		
	" " (32*2) * 0,24 * 2,984		45,834		
	Totale parziale	kg	7.479,267		
	Concio 25				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 35 mm				
	" " 1,00 * 13,00 * 0,70 * 275,00		2.502,500		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 30 mm				
	" " 1,00 * 13,00 * 0,90 * 236,00		2.761,200		
	Anima - lamiera sp. 20 mm				
	" " 1,00 * 13,00 * 2,272 * 157,00		4.637,152		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 20 mm				
	" " 2 * 0,25 * 2,272 * 157,00		178,352		
	Irrigidimenti verticali in corrispondenza diaframma pila - piatto sp.30 mm				
	Lato esterno				
	" " 3 * 0,727 * 236,00		514,716		
	Lato interno				
	" " 3 * 0,877 * 236,00		620,916		
	Irrigidimenti verticali in corrispondenza attacco controvento inferiore - piatto sp.30 mm				
	" " 2 * 0,158 * 236,00		74,576		
	" " 2 * 0,216 * 236,00		101,952		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
	" " 2 * 0,968 * 172,70		334,347		
	contropiastra in corrispondenza appoggio 800x800x80 mm				
	" " 1,00 * 0,80 * 0,80 * 628,00		401,920		
	Piolatura Travi Tipo A - 4 Ø 22/200 - h=240 mm				
	" " (65*4) * 0,24 * 2,984		186,202		
	Totale parziale	kg	12.313,833		
	Concio 26				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 18 mm				
	" " 1,00 * 13,25 * 0,60 * 142,00		1.128,900		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 30 mm				
	" " 1,00 * 13,25 * 0,70 * 236,00		2.188,900		
	Anima - lamiera sp. 16 mm				
	" " 1,00 * 13,25 * 2,29 * 125,60		3.811,018		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 16 mm				
	" " 3 * 0,25 * 2,29 * 125,60		215,718		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
	" " 2 * 0,979 * 172,70		338,147		
	Piolatura Travi Tipo B - 4 Ø 22/400 + 2 Ø 22/400 mm - h=240 mm				
	" " (33*4) * 0,24 * 2,984		94,533		
	" " (33*2) * 0,24 * 2,984		47,267		
	Totale parziale	kg	7.824,483		
	Concio 27				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 18 mm				



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 1,00 * 12,75 * 0,60 * 142,00 Piattabanda inferiore - lamiera sp. 30 mm		1.086,300		
	" " 1,00 * 12,75 * 0,70 * 236,00 Anima - lamiera sp. 16 mm		2.106,300		
	" " 1,00 * 12,75 * 2,29 * 125,60 Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 16 mm		3.667,206		
	" " 2 * 0,25 * 2,29 * 125,60		143,812		
	" " 2 * 0,979 * 172,70 Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm		338,147		
	" " (32*4) * 0,24 * 2,984 Piolatura Travi Tipo B - 4 Ø 22/400 + 2 Ø 22/400 mm - h=240 mm		91,668		
	" " (32*2) * 0,24 * 2,984		45,834		
	Totale parziale	kg	7.479,267		
	Concio 28 Piattabanda superiore - lamiera sp. 35 mm		2.502,500		
	" " 1,00 * 13,00 * 0,70 * 275,00 Piattabanda inferiore - lamiera sp. 30 mm		2.761,200		
	" " 1,00 * 13,00 * 0,90 * 236,00 Anima - lamiera sp. 20 mm		4.637,152		
	" " 1,00 * 13,00 * 2,272 * 157,00 Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 20 mm		178,352		
	" " 2 * 0,25 * 2,272 * 157,00 Irrigidimenti verticali in corrispondenza diaframma pila - piatto sp.30 mm				
	Lato esterno " " 3 * 0,727 * 236,00		514,716		
	Lato interno " " 3 * 0,877 * 236,00		620,916		
	" " 2 * 0,158 * 236,00 Irrigidimenti verticali in corrispondenza attacco controvento inferiore - piatto sp.30 mm		74,576		
	" " 2 * 0,216 * 236,00		101,952		
	" " 2 * 0,968 * 172,70 Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm		334,347		
	" " 1,00 * 0,80 * 0,80 * 628,00 contropiastra in corrispondenza appoggio 800x800x80 mm		401,920		
	" " (65*4) * 0,24 * 2,984 Piolatura Travi Tipo A - 4 Ø 22/200 - h=240 mm		186,202		
	Totale parziale	kg	12.313,833		
	Concio 29 Piattabanda superiore - lamiera sp. 18 mm		894,600		
	" " 1,00 * 10,50 * 0,60 * 142,00 Piattabanda inferiore - lamiera sp. 30 mm		1.734,600		
	" " 1,00 * 10,50 * 0,70 * 236,00 Anima - lamiera sp. 16 mm		3.020,052		
	" " 1,00 * 10,50 * 2,29 * 125,60 Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 16 mm		143,812		
	" " 2 * 0,25 * 2,29 * 125,60 Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm		338,147		
	" " 2 * 0,979 * 172,70 Piolatura Travi Tipo B - 4 Ø 22/400 + 2 Ø 22/400 mm - h=240 mm		74,481		
	" " (26*4) * 0,24 * 2,984		37,240		
	" " (26*2) * 0,24 * 2,984				
	Totale parziale	kg	6.242,932		
	Concio 30 Piattabanda superiore - lamiera sp.18 mm		894,600		
	" " 1,00 * 10,50 * 0,60 * 142,00				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 25 mm				
"	" 1,00 * 10,50 * 0,70 * 197,00		1.447,950		
	Anima - lamiera sp.16 mm				
"	" 1,00 * 10,50 * 2,295 * 125,60		3.026,646		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 16 mm				
"	" 2 * 0,25 * 2,295 * 125,60		144,126		
	Irrigidimenti verticali in corrispondenza diaframma spalla - piatto sp.30 mm				
	Lato esterno				
"	" 3 * 0,623 * 236,00		441,084		
	Lato interno				
"	" 3 * 0,833 * 236,00		589,764		
	Irrigidimenti verticali in corrispondenza attacco controvento inferiore - piatto sp.30 mm				
"	" 1,00 * 0,106 * 236,00		25,016		
"	" 1,00 * 0,183 * 236,00		43,188		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
"	" 1 * 0,982 * 172,70		169,591		
	contropiastra in corrispondenza appoggio 550x550x70 mm				
"	" 1,00 * 0,55 * 0,55 * 549,00		166,073		
	Piolatura Travi Tipo B - 4 Ø 22/400 + 2 Ø 22/400 mm - h=240 mm				
"	" (26*4) * 0,24 * 2,984		74,481		
"	" (26*2) * 0,24 * 2,984		37,240		
	.				
	Irrigidimento longitudinale - lamiera sp.8 mm				
"	" 1 * (377,00-(0,03*3*11)) * 0,631 * 62,80		14.900,073		
	.				
	Totale parziale	kg	21.959,832		
	.				
	ULTERIORI TRAVE LONGITUDINALE				
"	" 1,00 * 297337,955		297.337,955		
	.				
	Totale parziale	kg	297.337,955		
	.				
	TRAVERSO IN CORRISPONDENZA ASSE APPOGGI SPALLE				
	Calcolo singolo traverso				
	Parte inferiore				
	piattabanda inferiore - lamiera sp.16 mm				
"	" 1,00 * 3,28 * 0,30 * 125,60		123,590		
	anima - lamiera sp.12 mm				
"	" 1,00 * 3,28 * (0,30-0,016-0,016) * 94,20		82,806		
	piattabanda superiore - lamiera sp.16 mm				
"	" 1,00 * 3,28 * 0,30 * 125,60		123,590		
	Collegamento alle travi longitudinali				
	piattabanda inferiore - lamiera sp.16 mm				
"	" 1,00 * 0,130 * 125,60		16,328		
"	" 1,00 * 0,130 * 125,60		16,328		
	anima - lamiera sp.12 mm				
"	" 1,00 * 0,40 * (0,30-0,016-0,016) * 94,20		10,098		
"	" 1,00 * 0,40 * (0,30-0,016-0,016) * 94,20		10,098		
	piattabanda superiore - lamiera sp.16 mm				
"	" 1,00 * 0,41 * 125,60		51,496		
"	" 1,00 * 0,41 * 125,60		51,496		
	coprigiunto piattabanda inferiore 280x610x10 e 120x610x10 mm				
"	" (1+1) * 0,28 * 0,61 * 78,50		26,816		
"	" (2+2) * 0,12 * 0,61 * 78,50		22,985		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	bulloni M20x80				
"	" 64 * 0,255		16,320		
"	" 64 * 0,064		4,096		
	coprigiunto anima 230x330x8 mm				
"	" (2+2) * 0,23 * 0,33 * 62,80		19,066		
	bulloni M20x80				
"	" (12+12) * 0,255		6,120		
"	" (12+12) * 0,064		1,536		
	coprigiunto piattabanda superiore 280x610x10 e 120x610x10 mm				
"	" (1+1) * 0,28 * 0,61 * 78,50		26,816		
"	" (2+2) * 0,12 * 0,61 * 78,50		22,985		
	bulloni M20x80				
"	" 64 * 0,255		16,320		
"	" 64 * 0,064		4,096		
	irrigidimenti tratto centrale - piatto sp.30 mm				
"	" (2+2) * 0,144 * (0,30-0,016-0,016) * 236,00		36,431		
	piatto di compensazione 280x500x20 mm				
"	" 1 * 0,28 * 0,50 * 157,00		21,980		
	piatto superiore 260x340x16 mm				
"	" 1 * 0,26 * 0,34 * 125,60		11,103		
	anima 340x318x12 mm				
"	" 1 * 0,318 * 0,34 * 94,20		10,185		
	piatto inferiore 260x340x16 mm				
"	" 1 * 0,26 * 0,34 * 125,60		11,103		
	piatti laterale 260x360x30 mm				
"	" (1+1) * 0,26 * 0,36 * 236,00		44,179		
	Parte centrale				
	angolare 150x150x12 mm - peso 27.30 kg/m				
"	" 2 * 2,70 * 27,30		147,420		
"	" 2 * 2,70 * 27,30		147,420		
	calastrelli 181x100x30 mm				
"	" 2 * 0,181 * 0,10 * 236,00		8,543		
"	" 2 * 0,181 * 0,10 * 236,00		8,543		
	bulloni M24x80				
"	" (12+12) * 0,382		9,168		
"	" (12+12) * 0,110		2,640		
	Parte superiore				
	angolare 120x120x12 mm - peso 21.60 kg/m				
"	" 2 * 6,147 * 21,60		265,550		
	calastrelli 181x100x30 mm				
"	" 6 * 0,181 * 0,10 * 236,00		25,630		
	piastra di collegamento sp.30 mm				
"	" 1,00 * 0,346 * 236,00		81,656		
	bulloni M24x80				
"	" 23 * 0,382		8,786		
"	" 23 * 0,110		2,530		
	Ali laterali sporgenti				
	piattabanda inferiore - lamiera sp.18 mm				
"	" 2 * 0,866 * 0,40 * 142		98,378		
	anima - lamiera sp.14 mm				
"	" 2 * 0,85 * ((0,214+0,382)/2) * 109,90		55,675		
	piattabanda superiore - lamiera sp.18 mm				
"	" 2 * 0,85 * 0,40 * 142		96,560		
	Collegamento alle travi longitudinali				
	piattabanda inferiore - lamiera sp.18 mm				
"	" 2 * 0,359 * 142		101,956		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	anima - lamiera sp.14 mm				
	" " 2 * 0,137 * 109,90		30,113		
	piattabanda superiore - lamiera sp.18 mm				
	" " 2 * 0,11 * 142		31,240		
	Piolatura Trasverso 2 Ø 19/200				
	" " 64 * 0,20 * 2,226		28,493		
	.				
	Totale parziale	kg	1.938,268		
	.				
	ULTERIORI TRAVERSI IN CORRISPONDENZA ASSE APPOGGI SPALLE				
	" " 1,00 * 1938,268		1.938,268		
	.				
	Totale parziale	kg	1.938,268		
	.				
	TRAVERSO IN CORRISPONDENZA ASSE APPOGGI PILE				
	Calcolo singolo traverso				
	Parte inferiore				
	piattabanda inferiore - lamiera sp.16 mm				
	" " 1,00 * 3,08 * 0,30 * 125,60		116,054		
	anima - lamiera sp.12 mm				
	" " 1,00 * 3,08 * (0,30-0,016-0,016) * 94,20		77,756		
	piattabanda superiore - lamiera sp.16 mm				
	" " 1,00 * 3,08 * 0,30 * 125,60		116,054		
	Collegamento alle travi longitudinali				
	piattabanda inferiore - lamiera sp.16 mm				
	" " 1,00 * 0,130 * 125,60		16,328		
	" " 1,00 * 0,130 * 125,60		16,328		
	anima - lamiera sp.12 mm				
	" " 1,00 * 0,40 * (0,30-0,016-0,016) * 94,20		10,098		
	" " 1,00 * 0,40 * (0,30-0,016-0,016) * 94,20		10,098		
	piattabanda superiore - lamiera sp.16 mm				
	" " 1,00 * 0,467 * 125,60		58,655		
	" " 1,00 * 0,467 * 125,60		58,655		
	coprigiunto piattabanda inferiore 280x610x10 e 120x610x10 mm				
	" "(1+1) * 0,28 * 0,61 * 78,50		26,816		
	" "(2+2) * 0,12 * 0,61 * 78,50		22,985		
	bulloni M20x80				
	" "(32+32) * 0,255		16,320		
	" "(32+32) * 0,064		4,096		
	coprigiunto anima 230x330x8 mm				
	" "(2+2) * 0,23 * 0,33 * 62,80		19,066		
	bulloni M20x80				
	" "(12+12) * 0,255		6,120		
	" "(12+12) * 0,064		1,536		
	coprigiunto piattabanda superiore 280x610x10 e 120x610x10 mm				
	" "(1+1) * 0,28 * 0,61 * 78,50		26,816		
	" "(2+2) * 0,12 * 0,61 * 78,50		22,985		
	bulloni M20x80				
	" "(32+32) * 0,255		16,320		
	" "(32+32) * 0,064		4,096		
	irrigidimenti tratto centrale - piatto sp.30 mm				
	" "(2+2) * 0,144 * (0,30-0,016-0,016) * 236,00		36,431		
	piatto di compensazione 280x500x20 mm				
	" " 1 * 0,28 * 0,50 * 157,00		21,980		
	piatto superiore 260x340x16 mm				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
"	" 1 * 0,26 * 0,34 * 125,60 anima 340x318x12 mm		11,103		
"	" 1 * 0,318 * 0,34 * 94,20 piatto inferiore 260x340x16 mm		10,185		
"	" 1 * 0,26 * 0,34 * 125,60 piatto laterale 260x360x30 mm		11,103		
"	" (1+1) * 0,26 * 0,36 * 236,00 .		44,179		
	Parte centrale				
	angolare 150x150x12 mm - peso 27,30 kg/m				
"	" 2 * 2,67 * 27,30		145,782		
"	" 2 * 2,67 * 27,30		145,782		
	calastrelli 181x100x30 mm				
"	" 2 * 0,181 * 0,10 * 236,00		8,543		
"	" 2 * 0,181 * 0,10 * 236,00		8,543		
	bulloni M24x80				
"	" (12+12) * 0,382		9,168		
"	" (12+12) * 0,110		2,640		
	Parte superiore				
	angolare 120x120x12 mm - peso 21,60 kg/m				
"	" 2 * 6,20 * 21,60		267,840		
	calastrelli 181x100x30 mm				
"	" 6 * 0,181 * 0,10 * 236,00		25,630		
	piastra di collegamento sp.30 mm				
"	" 1,00 * 0,346 * 236,00		81,656		
	bulloni M24x80				
"	" 23 * 0,382		8,786		
"	" 23 * 0,110		2,530		
.					
	Totale parziale	kg	1.489,063		
.					
	ULTERIORI TRAVERSI IN CORRISPONDENZA ASSE APPOGGI PILE				
"	" 8 * 1489,063		11.912,504		
.					
	Totale parziale	kg	11.912,504		
.					
	TRAVERSI IN CORRISPONDENZA CAMPATA				
	Calcolo singolo traverso				
	Parte inferiore				
	angolare 150x150x15 mm - peso 33,80 kg/m				
"	" 2 * 4,46 * 33,80		301,496		
	calastrelli 181x100x22 mm				
"	" 4 * 0,181 * 0,10 * 172,70		12,503		
	bulloni M24x80				
"	" 16 * 0,382		6,112		
"	" 16 * 0,110		1,760		
	Parte centrale				
	angolare 120x120x15 mm - peso 26,60 kg/m				
"	" 2 * 2,57 * 26,60		136,724		
"	" 2 * 2,57 * 26,60		136,724		
	calastrelli 181x100x22 mm				
"	" 2 * 0,181 * 0,10 * 172,70		6,252		
"	" 2 * 0,181 * 0,10 * 172,70		6,252		
	bulloni M24x80				
"	" (10+10) * 0,382		7,640		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" (10+10) * 0,110		2,200		
	Parte superiore				
	angolare 120x120x12 mm - peso 21,60 kg/m				
	" 2 * 6,144 * 21,60		265,421		
	calastrelli 181x100x22 mm				
	" 6 * 0,181 * 0,10 * 172,70		18,755		
	piastra di collegamento sp.22 mm				
	" 1,00 * 0,253 * 172,70		43,693		
	bulloni M24x80				
	" 23 * 0,382		8,786		
	" 23 * 0,110		2,530		
	.				
	Totale parziale	kg	956,848		
	.				
	ULTERIORI TRAVERSI IN CORRISPONDENZA CAMPATA				
	" 57 * 956,848		54.540,336		
	.				
	Totale parziale	kg	54.540,336		
	.				
	CONTROVENTI INFERIORI				
	Calcolo controventi campo 1				
	angolare 150x150x12 mm - peso 27.30 kg/m				
	" 2 * 6,462 * 27,30		352,825		
	" 2 * 3,114 * 27,30		170,024		
	" 2 * 3,114 * 27,30		170,024		
	piastre collegamento controventi sp.20 mm				
	" 4 * 0,114 * 157,00		71,592		
	" 1 * 0,271 * 157,00		42,547		
	calastrelli 181x100x20 mm				
	" 8 * 0,181 * 0,10 * 157,00		22,734		
	bulloni M24x75				
	" 29 * 0,365		10,585		
	" 29 * 0,110		3,190		
	bulloni M16x75				
	" (8*2) * 0,145		2,320		
	" (8*2) * 0,033		0,528		
	.				
	Totale parziale	kg	846,369		
	.				
	Calcolo controventi campo 2				
	angolare 150x150x12 mm - peso 27.30 kg/m				
	" 2 * 6,845 * 27,30		373,737		
	" 2 * 3,284 * 27,30		179,306		
	" 2 * 3,284 * 27,30		179,306		
	piastre collegamento controventi sp.20 mm				
	" 4 * 0,114 * 157,00		71,592		
	" 1 * 0,271 * 157,00		42,547		
	calastrelli 181x100x20 mm				
	" 8 * 0,181 * 0,10 * 157,00		22,734		
	bulloni M24x75				
	" 29 * 0,365		10,585		
	" 29 * 0,110		3,190		
	bulloni M16x75				
	" (8*2) * 0,145		2,320		
	" (8*2) * 0,033		0,528		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
.	Totale parziale	kg	885,845		
.	Calcolo controventi campo 3				
	angolare 150x150x18 mm - peso 40.10 kg/m				
"	" 2 * 6,451 * 40,10		517,370		
"	" 2 * 3,109 * 40,10		249,342		
"	" 2 * 3,109 * 40,10		249,342		
	piastre collegamento controventi sp.20 mm				
"	" 4 * 0,114 * 157,00		71,592		
"	" 1 * 0,271 * 157,00		42,547		
	calastrelli 181x100x20 mm				
"	" 8 * 0,181 * 0,10 * 157,00		22,734		
	bulloni M24x75				
"	" 29 * 0,365		10,585		
"	" 29 * 0,110		3,190		
	bulloni M16x75				
"	" (8*2) * 0,145		2,320		
"	" (8*2) * 0,033		0,528		
.	Totale parziale	kg	1.169,550		
.	Calcolo controventi campo 4a				
	angolare 150x150x15 mm - peso 33.80 kg/m				
"	" 2 * 6,993 * 33,80		472,727		
"	" 2 * 3,38 * 33,80		228,488		
"	" 2 * 3,38 * 33,80		228,488		
	piastre collegamento controventi sp.20 mm				
"	" 4 * 0,114 * 157,00		71,592		
"	" 1 * 0,271 * 157,00		42,547		
	calastrelli 181x100x20 mm				
"	" 8 * 0,181 * 0,10 * 157,00		22,734		
	bulloni M24x75				
"	" 29 * 0,365		10,585		
"	" 29 * 0,110		3,190		
	bulloni M16x75				
"	" (8*2) * 0,145		2,320		
"	" (8*2) * 0,033		0,528		
.	Totale parziale	kg	1.083,199		
.	Calcolo controventi campo 4b				
	angolare 150x150x12 mm - peso 27.30 kg/m				
"	" 2 * 6,993 * 27,30		381,818		
"	" 2 * 3,38 * 27,30		184,548		
"	" 2 * 3,38 * 27,30		184,548		
	piastre collegamento controventi sp.20 mm				
"	" 4 * 0,114 * 157,00		71,592		
"	" 1 * 0,271 * 157,00		42,547		
	calastrelli 181x100x20 mm				
"	" 8 * 0,181 * 0,10 * 157,00		22,734		
	bulloni M24x75				
"	" 29 * 0,365		10,585		
"	" 29 * 0,110		3,190		
	bulloni M16x75				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
"	" (8*2) * 0,145		2,320		
"	" (8*2) * 0,033		0,528		
.					
	Totale parziale	kg	904,410		
.					
	Calcolo controventi campo 5				
	angolare 150x150x18 mm - peso 40.10 kg/m				
"	" 2 * 7,059 * 40,10		566,132		
"	" 2 * 3,24 * 40,10		259,848		
"	" 2 * 3,24 * 40,10		259,848		
	piastre collegamento controventi sp.20 mm				
"	" 4 * 0,114 * 157,00		71,592		
"	" 1 * 0,271 * 157,00		42,547		
	calastrelli 181x100x20 mm				
"	" 8 * 0,181 * 0,10 * 157,00		22,734		
	bulloni M24x75				
"	" 29 * 0,365		10,585		
"	" 29 * 0,110		3,190		
	bulloni M16x75				
"	" (8*2) * 0,145		2,320		
"	" (8*2) * 0,033		0,528		
.					
	Totale parziale	kg	1.239,324		
.					
	Calcolo controventi campo 6a				
	angolare 150x150x15 mm - peso 33.80 kg/m				
"	" 2 * 6,993 * 33,80		472,727		
"	" 2 * 3,38 * 33,80		228,488		
"	" 2 * 3,38 * 33,80		228,488		
	piastre collegamento controventi sp.20 mm				
"	" 4 * 0,114 * 157,00		71,592		
"	" 1 * 0,271 * 157,00		42,547		
	calastrelli 181x100x20 mm				
"	" 8 * 0,181 * 0,10 * 157,00		22,734		
	bulloni M24x75				
"	" 29 * 0,365		10,585		
"	" 29 * 0,110		3,190		
	bulloni M16x75				
"	" (8*2) * 0,145		2,320		
"	" (8*2) * 0,033		0,528		
.					
	Totale parziale	kg	1.083,199		
.					
	Calcolo controventi campo 6b				
	angolare 150x150x12 mm - peso 27.30 kg/m				
"	" 2 * 6,993 * 27,30		381,818		
"	" 2 * 3,38 * 27,30		184,548		
"	" 2 * 3,38 * 27,30		184,548		
	piastre collegamento controventi sp.20 mm				
"	" 4 * 0,114 * 157,00		71,592		
"	" 1 * 0,271 * 157,00		42,547		
	calastrelli 181x100x20 mm				
"	" 8 * 0,181 * 0,10 * 157,00		22,734		
	bulloni M24x75				
"	" 29 * 0,365		10,585		



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 29 * 0,110		3,190		
	bulloni M16x75				
	" " (8*2) * 0,145		2,320		
	" " (8*2) * 0,033		0,528		
	.				
	Totale parziale	kg	904,410		
	.				
	Ulteriori controventi campo 1				
	" " 1 * 846,369		846,369		
	Ulteriori controventi campo 2				
	" " 5 * 885,845		4.429,225		
	Ulteriori controventi campo 3				
	" " 17 * 1169,550		19.882,350		
	Ulteriori controventi campo 4a				
	" " 11 * 1083,199		11.915,189		
	Ulteriori controventi campo 4b				
	" " 17 * 904,410		15.374,970		
	Ulteriori controventi campo 5				
	" " 6 * 1239,324		7.435,944		
	Ulteriori controventi campo 6a				
	" " 1 * 1083,199		1.083,199		
	Ulteriori controventi campo 6b				
	" " 2 * 904,410		1.808,820		
	.				
	Totale parziale	kg	62.776,066		
	.				
	CONTROVENTI SUPERIORI				
	Calcolo controventi campo 1				
	angolare 100x100x8 mm - peso 12.20 kg/m				
	" " 2 * 7,771 * 12,20		189,612		
	" " 2 * 3,821 * 12,20		93,232		
	" " 2 * 3,821 * 12,20		93,232		
	piastre collegamento controventi sp.12 mm				
	" " 4 * 0,079 * 94,20		29,767		
	" " 1 * 0,155 * 94,20		14,601		
	bulloni M24x55				
	" " 22 * 0,314		6,908		
	" " 22 * 0,110		2,420		
	.				
	Totale parziale	kg	429,772		
	.				
	Calcolo controventi campo 2				
	angolare 100x100x8 mm - peso 12.20 kg/m				
	" " 2 * 7,991 * 12,20		194,980		
	" " 2 * 3,907 * 12,20		95,331		
	" " 2 * 3,907 * 12,20		95,331		
	piastre collegamento controventi sp.12 mm				
	" " 4 * 0,079 * 94,20		29,767		
	" " 1 * 0,155 * 94,20		14,601		
	bulloni M24x55				
	" " 22 * 0,314		6,908		
	" " 22 * 0,110		2,420		
	.				
	Totale parziale	kg	439,338		
	.				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Calcolo controventi campo 3				
	angolare 100x100x8 mm - peso 12.20 kg/m				
	" " 2 * 7,856 * 12,20		191,686		
	" " 2 * 3,864 * 12,20		94,282		
	" " 2 * 3,864 * 12,20		94,282		
	piastre collegamento controventi sp.12 mm				
	" " 4 * 0,079 * 94,20		29,767		
	" " 1 * 0,155 * 94,20		14,601		
	bulloni M24x55				
	" " 22 * 0,314		6,908		
	" " 22 * 0,110		2,420		
	.				
	Totale parziale	kg	433,946		
	.				
	Calcolo controventi campo 4				
	angolare 100x100x8 mm - peso 12.20 kg/m				
	" " 2 * 8,12 * 12,20		198,128		
	" " 2 * 3,996 * 12,20		97,502		
	" " 2 * 3,996 * 12,20		97,502		
	piastre collegamento controventi sp.12 mm				
	" " 4 * 0,079 * 94,20		29,767		
	" " 1 * 0,155 * 94,20		14,601		
	bulloni M24x55				
	" " 22 * 0,314		6,908		
	" " 22 * 0,110		2,420		
	.				
	Totale parziale	kg	446,828		
	.				
	Calcolo controventi campo 5				
	angolare 100x100x8 mm - peso 12.20 kg/m				
	" " 2 * 8,211 * 12,20		200,348		
	" " 2 * 3,850 * 12,20		93,940		
	" " 2 * 3,850 * 12,20		93,940		
	piastre collegamento controventi sp.12 mm				
	" " 4 * 0,079 * 94,20		29,767		
	" " 1 * 0,155 * 94,20		14,601		
	bulloni M24x55				
	" " 22 * 0,314		6,908		
	" " 22 * 0,110		2,420		
	.				
	Totale parziale	kg	441,924		
	.				
	Calcolo controventi campo 6				
	angolare 100x100x8 mm - peso 12.20 kg/m				
	" " 2 * 8,12 * 12,20		198,128		
	" " 2 * 3,996 * 12,20		97,502		
	" " 2 * 3,996 * 12,20		97,502		
	piastre collegamento controventi sp.12 mm				
	" " 4 * 0,079 * 94,20		29,767		
	" " 1 * 0,155 * 94,20		14,601		
	bulloni M24x55				
	" " 22 * 0,314		6,908		
	" " 22 * 0,110		2,420		
	.				
	Totale parziale	kg	446,828		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
.	Ulteriori controventi campo 1				
"	" 1 * 429,772		429,772		
.	Ulteriori controventi campo 2				
"	" 5 * 439,338		2.196,690		
.	Ulteriori controventi campo 3				
"	" 17 * 433,946		7.377,082		
.	Ulteriori controventi campo 4				
"	" 29 * 446,828		12.958,012		
.	Ulteriori controventi campo 5				
"	" 6 * 441,924		2.651,544		
.	Ulteriori controventi campo 6				
"	" 4 * 446,828		1.787,312		
.					
	Totale generale	kg	768.382,617		
.					
	Maggiorazione per saldature				
"	" (3,00/100) * 768382,617		23.051,479		
.					
	Totale generale	kg	791.434,096		
.					
	Maggiorazione per rinforzi, oneri aggiuntivi per montaggio				
"	" (5,00/100) * 791434,096		39.571,705		
.					
	Totale generale	kg	831.005,801		
.					
	A detrarre calcolo totale impalcato				
"	" -1 * 831005,801		-831.005,801		
.					
	A sommare calcolo per luci da 25.00 ÷ 40.00				
"	" ((27,50+39,00+39,00+39,00+39,00+39,00+39,00+39,00+27,50)/377,00) * 831005,801		722.975,047		
.					
	Totale generale	kg	722.975,047		
.					
	Quantità da PD				
"	" 1 * (2*38,90+3*38,50) * 11,21 * 250		541.723,250		
.					
	a detrarre PD ricomputato				
"	" -1 * (2*38,90+3*38,50) * 10,36 * 250		-500.647,000		
.					
	Totale	kg	764.051,297	2,30	1.757.317,98
1213 376.b	Fornitura e posa in opera di strutture portanti in acciaio autoprotetto tipo S355J0W (UNI EN 10155) a doppio "T" - luci da 40,01 ÷ 70,00 m, b) varo dal basso				
.					
	CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H)				
.					
	A sommare calcolo per luci da 40.00 ÷ 70.00				
"	" (49,00/377,00) * 831005,801		108.030,754		
.					
	Totale generale	kg	108.030,754		
.					
	Quantità da PD				
"	" 1 * (408,50-2*38,90-3*38,50) * 11,21 * 250		603.098,000		
.					
	a detrarre PD ricomputato				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" -1 * (408,50-2*38,90-3*38,50-40,50-40,50) * 10,36 * 250		-347.578,000		
	" -1 * (40,50+40,50) * ((9,71+10,36)/2) * 250		-203.208,750		
	Totale	kg	160.342,004	2,27	363.976,35
1214 NP.06	Trattamento protettivo delle superfici degli impalcati dei viadotti e ponti in acciaio				
	CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H)				
	Verniciatura carpenteria metallica impalcato vedi quantità acciaio				
	" 1 * 722975,047		722.975,047		
	" 1 * 108030,754		108.030,754		
	Totale	kg	831.005,801	0,18	149.581,04
	Totale 038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto Euro				2.270.875,37

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

039 - Appoggi, ritegni sismici e Isolatori sismici

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1215 340.d	Fornitura e posa in opera di isolatori elastomerici del diametro pari a 700 mm e spessore 80 mm (tipo A4) . CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H) Isolatori e ritegni . Pila 1 Isolatori " " 1 " " 1 Pila 2 Isolatori " " 1 " " 1 Pila 3 Isolatori " " 1 " " 1 Pila 4 Isolatori " " 1 " " 1 Pila 5 Isolatori " " 1 " " 1 Pila 6 Isolatori " " 1 " " 1 Pila 7 Isolatori " " 1 " " 1 Pila 8 Isolatori " " 1 " " 1 Pila 9 Isolatori " " 1 " " 1 . Totale				
		cad	18,000	3.924,73	70.645,14
1216 343.b	F/p in opera di isolatori elastomerici con guida longitudinale - diametro pari a 450 mm - sp. 78 mm - scorr. long. 300 mm (tipo B2) . CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H) Isolatori e ritegni . Spalla A Isolatori " " 1 " " 1 Spalla B				
			1,000	1,000	
			1,000	1,000	

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

039 - Appoggi, ritegni sismici e Isolatori sismici

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO	
1217 389	Isolatori					
	" " 1		1,000			
	" " 1		1,000			
	.					
		Totale	cad	4,000	2.569,11	10.276,44
		Esecuzione di fori, su opere d'arte e manufatti diversi del diametro fino a 22 mm, per l'ancoraggio di ferri d'ancoraggio				
	.					
		CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H)				
		Isolatori e ritegni				
	.					
		Ancoraggio ritegni				
		Spalla A				
		ritegni				
	"	" 2,00 * 5,00		10,000		
	"	" 2,00 * 5,00		10,000		
		Spalla B				
		ritegni				
	"	" 2,00 * 5,00		10,000		
	"	" 2,00 * 5,00		10,000		
		Pila 1				
		ritegni				
	"	" 2,00 * 5,00		10,000		
	"	" 2,00 * 5,00		10,000		
		Pila 2				
		ritegni				
	"	" 2,00 * 5,00		10,000		
	"	" 2,00 * 5,00		10,000		
	Pila 3					
	ritegni					
"	" 2,00 * 5,00		10,000			
"	" 2,00 * 5,00		10,000			
	Pila 4					
	ritegni					
"	" 2,00 * 5,00		10,000			
"	" 2,00 * 5,00		10,000			
	Pila 5					
	ritegni					
"	" 2,00 * 5,00		10,000			
"	" 2,00 * 5,00		10,000			
	Pila 6					
	ritegni					
"	" 2,00 * 5,00		10,000			
"	" 2,00 * 5,00		10,000			
	Pila 7					
	ritegni					
"	" 2,00 * 5,00		10,000			
"	" 2,00 * 5,00		10,000			
	Pila 8					
	ritegni					
"	" 2,00 * 5,00		10,000			
"	" 2,00 * 5,00		10,000			
	Pila 9					
	ritegni					
"	" 2,00 * 5,00		10,000			

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

039 - Appoggi, ritegni sismici e Isolatori sismici

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 2,00 * 5,00		10,000		
	.				
	Totale	cm	220,000	0,35	77,00
1218 390	Fornitura e posa di ancoraggio di tipo chimico, per fissaggio su opere in c.a. o c.a.p. di manufatti in acciaio				
	.				
	CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H)				
	Isolatori e ritegni				
	.				
	Ancoraggio ritegni				
	Spalla A				
	ritegni				
	" " 2,00		2,000		
	" " 2,00		2,000		
	Spalla B				
	ritegni				
	" " 2,00		2,000		
	" " 2,00		2,000		
	Pila 1				
	ritegni				
	" " 2,00		2,000		
	" " 2,00		2,000		
	Pila 2				
	ritegni				
	" " 2,00		2,000		
	" " 2,00		2,000		
	Pila 3				
	ritegni				
	" " 2,00		2,000		
	" " 2,00		2,000		
	Pila 4				
	ritegni				
	" " 2,00		2,000		
	" " 2,00		2,000		
	Pila 5				
	ritegni				
	" " 2,00		2,000		
	" " 2,00		2,000		
	Pila 6				
	ritegni				
	" " 2,00		2,000		
	" " 2,00		2,000		
	Pila 7				
	ritegni				
	" " 2,00		2,000		
	" " 2,00		2,000		
	Pila 8				
	ritegni				
	" " 2,00		2,000		
	" " 2,00		2,000		
	Pila 9				
	ritegni				
	" " 2,00		2,000		
	" " 2,00		2,000		
	.				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

039 - Appoggi, ritegni sismici e Isolatori sismici

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Totale	cad	44,000	6,11	268,84
1219 391	Fornitura di malta sintetica a base epossidica ed inerti quarziferi per l'allettamento degli apparecchi d'appoggio, con resistenza a compressione superiore a 60 N/mmq . CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H) Isolatori e ritegni . Malta di allettamento Spalla A Isolatori " 1 * 5,00 * 5,00 * 0,3 " 1 * 5,00 * 5,00 * 0,30 ritegni " 1 * 2,50 * 2 * 0,30 " 1 * 2,50 * 2,00 * 0,30 Spalla B Isolatori " 1 * 5,00 * 5,00 * 0,30 " 1 * 5,00 * 5,00 * 0,30 ritegni " 1 * 2,50 * 2,00 * 0,30 " 1 * 2,50 * 2,00 * 0,30 Pila 1 Isolatori " 1 * 7,50 * 7,50 * 0,30 " 1 * 7,50 * 7,50 * 0,30 ritegni " 1 * 2,50 * 2,00 * 0,30 " 1 * 2,50 * 2,00 * 0,30 Pila 2 Isolatori " 1 * 7,50 * 7,50 * 0,30 " 1 * 7,50 * 7,50 * 0,30 ritegni " 1 * 2,50 * 2,00 * 0,30 " 1 * 2,50 * 2,00 * 0,30 Pila 3 Isolatori " 1 * 7,50 * 7,50 * 0,30 " 1 * 7,50 * 7,50 * 0,30 ritegni " 1 * 2,50 * 2,00 * 0,30 " 1 * 2,50 * 2,00 * 0,30 Pila 4 Isolatori " 1 * 7,50 * 7,50 * 0,30 " 1 * 7,50 * 7,50 * 0,30 ritegni " 1 * 2,50 * 2,00 * 0,30 " 1 * 2,50 * 2,00 * 0,30 Pila 5 Isolatori " 1 * 7,50 * 7,50 * 0,30 " 1 * 7,50 * 7,50 * 0,30				



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

039 - Appoggi, ritegni sismici e Isolatori sismici

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	ritegni				
	" " 1 * 2,50 * 2,00 * 0,30		1,500		
	" " 1 * 2,50 * 2,00 * 0,30		1,500		
	Pila 6				
	Isolatori				
	" " 1 * 7,50 * 7,50 * 0,30		16,875		
	" " 1 * 7,50 * 7,50 * 0,30		16,875		
	ritegni				
	" " 1 * 2,50 * 2,00 * 0,30		1,500		
	" " 1 * 2,50 * 2,00 * 0,30		1,500		
	Pila 7				
	Isolatori				
	" " 1 * 7,50 * 7,50 * 0,30		16,875		
	" " 1 * 7,50 * 7,50 * 0,30		16,875		
	ritegni				
	" " 1 * 2,50 * 2,00 * 0,30		1,500		
	" " 1 * 2,50 * 2,00 * 0,30		1,500		
	Pila 8				
	Isolatori				
	" " 1 * 7,50 * 7,50 * 0,30		16,875		
	" " 1 * 7,50 * 7,50 * 0,30		16,875		
	ritegni				
	" " 1 * 2,50 * 2,00 * 0,30		1,500		
	" " 1 * 2,50 * 2,00 * 0,30		1,500		
	Pila 9				
	Isolatori				
	" " 1 * 7,50 * 7,50 * 0,30		16,875		
	" " 1 * 7,50 * 7,50 * 0,30		16,875		
	ritegni				
	" " 1 * 2,50 * 2,00 * 0,30		1,500		
	" " 1 * 2,50 * 2,00 * 0,30		1,500		
	.				
	Totale	dmc	366,750	8,42	3.088,04
1220	Manufatti in acciaio S355JR EN10025-95, zincato a caldo per ritegni sismici longitudinali e trasversali realizzati secondo quanto riportato nel disegno di progetto.				
392	.				
	CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H)				
	Isolatori e ritegni				
	.				
	Piastra di ancoraggio ritegni				
	Calcolo per n°1 piastra				
	" " 1,00 * 0,25 * 0,25 * 118,00		7,375		
	" " 1,00 * 0,25 * 0,15 * 118,00		4,425		
	.				
	Totale parziale	kg	11,800		
	.				
	A dedurre calcolo per n°1 piastra				
	" " -1,00 * 11,80		-11,800		
	Spalla A				
	ritegni				
	" " 1,00 * 11,80		11,800		
	" " 1,00 * 11,80		11,800		
	Spalla B				
	ritegni				
	" " 1,00 * 11,80		11,800		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

039 - Appoggi, ritegni sismici e Isolatori sismici

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 1,00 * 11,80		11,800		
	Pila 1				
	ritegni				
	" " 1,00 * 11,80		11,800		
	" " 1,00 * 11,80		11,800		
	Pila 2				
	ritegni				
	" " 1,00 * 11,80		11,800		
	" " 1,00 * 11,80		11,800		
	Pila 3				
	ritegni				
	" " 1,00 * 11,80		11,800		
	" " 1,00 * 11,80		11,800		
	Pila 4				
	ritegni				
	" " 1,00 * 11,80		11,800		
	" " 1,00 * 11,80		11,800		
	Pila 5				
	ritegni				
	" " 1,00 * 11,80		11,800		
	" " 1,00 * 11,80		11,800		
	Pila 6				
	ritegni				
	" " 1,00 * 11,80		11,800		
	" " 1,00 * 11,80		11,800		
	Pila 7				
	ritegni				
	" " 1,00 * 11,80		11,800		
	" " 1,00 * 11,80		11,800		
	Pila 8				
	ritegni				
	" " 1,00 * 11,80		11,800		
	" " 1,00 * 11,80		11,800		
	Pila 9				
	ritegni				
	" " 1,00 * 11,80		11,800		
	" " 1,00 * 11,80		11,800		
	.				
	Totale	kg	259,600	11,01	2.858,20
1221	Fornitura e posa in opera di appoggi in neoprene per ritegni sismici e per				
393	spessoramento laterale sulle pile, sulle spalle e sulle testate delle travi				
	.				
	CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H)				
	Isolatori e ritegni				
	.				
	Ritegni				
	Spalla A				
	ritegni				
	" " 1 * 2,00 * 1,50 * 0,17		0,510		
	" " 1 * 2,00 * 1,50 * 0,17		0,510		
	Spalla B				
	ritegni				
	" " 1 * 2,00 * 1,50 * 0,17		0,510		
	" " 1 * 2,00 * 1,50 * 0,17		0,510		
	Pila 1				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

039 - Appoggi, ritegni sismici e Isolatori sismici

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	ritegni				
"	" 1 * 2,00 * 1,50 * 0,17		0,510		
"	" 1 * 2,00 * 1,50 * 0,17		0,510		
	Pila 2				
	ritegni				
"	" 1 * 2,00 * 1,50 * 0,17		0,510		
"	" 1 * 2,00 * 1,50 * 0,17		0,510		
	Pila 3				
	ritegni				
"	" 1 * 2,00 * 1,50 * 0,17		0,510		
"	" 1 * 2,00 * 1,50 * 0,17		0,510		
	Pila 4				
	ritegni				
"	" 1 * 2,00 * 1,50 * 0,17		0,510		
"	" 1 * 2,00 * 1,50 * 0,17		0,510		
	Pila 5				
	ritegni				
"	" 1 * 2,00 * 1,50 * 0,17		0,510		
"	" 1 * 2,00 * 1,50 * 0,17		0,510		
	Pila 6				
	ritegni				
"	" 1 * 2,00 * 1,50 * 0,17		0,510		
"	" 1 * 2,00 * 1,50 * 0,17		0,510		
	Pila 7				
	ritegni				
"	" 1 * 2,00 * 1,50 * 0,17		0,510		
"	" 1 * 2,00 * 1,50 * 0,17		0,510		
	Pila 8				
	ritegni				
"	" 1 * 2,00 * 1,50 * 0,17		0,510		
"	" 1 * 2,00 * 1,50 * 0,17		0,510		
	Pila 9				
	ritegni				
"	" 1 * 2,00 * 1,50 * 0,17		0,510		
"	" 1 * 2,00 * 1,50 * 0,17		0,510		
	.				
	Totale	dmc	11,220	16,40	184,01
	Totale 039 - Appoggi, ritegni sismici e Isolatori sismici Euro				87.397,67

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

040 - Impalcato e Solette

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1222 327.g	Calcestruzzo per opere in elevazione, classe 45 MPa, escluse casseforme				
	.				
	CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H)				
	Soletta in calcestruzzo				
	.				
	Calcestruzzo				
	Da Spalla SA a Pila P1				
	" " 1,00 * (0,67+27,00) * 9,51 * 0,31		81,574		
	cordoli				
	lato sx				
	" " 1,00 * (0,67+27,00) * 0,63 * 0,14		2,440		
	lato dx				
	" " 1,00 * (0,67+27,00) * 0,63 * 0,14		2,440		
	a dedurre predalle				
	lato sx				
	" " -1,00 * (0,67+27,00) * 1,325 * 0,07		-2,566		
	centrale				
	" " -1,00 * (0,67+27,00) * 5,94 * 0,07		-11,505		
	lato dx				
	" " -1,00 * (0,67+27,00) * 1,325 * 0,07		-2,566		
	Da Pila P1 a Pila P2				
	" " 1,00 * 39,00 * 9,51 * 0,31		114,976		
	cordoli				
	lato sx				
	" " 1,00 * 39,00 * 0,63 * 0,14		3,440		
	lato dx				
	" " 1,00 * 39,00 * 0,63 * 0,14		3,440		
	a dedurre predalle				
	lato sx				
	" " -1,00 * 39,00 * 1,325 * 0,07		-3,617		
	centrale				
	" " -1,00 * 39,00 * 5,94 * 0,07		-16,216		
	lato dx				
	" " -1,00 * 39,00 * 1,325 * 0,07		-3,617		
	Da Pila P2 a Pila P3				
	" " 1,00 * 39,00 * 9,51 * 0,31		114,976		
	cordoli				
	lato sx				
	" " 1,00 * 39,00 * 0,63 * 0,14		3,440		
	lato dx				
	" " 1,00 * 39,00 * 0,63 * 0,14		3,440		
	a dedurre predalle				
	lato sx				
	" " -1,00 * 39,00 * 1,325 * 0,07		-3,617		
	centrale				
	" " -1,00 * 39,00 * 5,94 * 0,07		-16,216		
	lato dx				
	" " -1,00 * 39,00 * 1,325 * 0,07		-3,617		
	Da Pila P3 a Pila P4				
	" " 1,00 * 49,00 * 9,51 * 0,31		144,457		
	cordoli				
	lato sx				
	" " 1,00 * 49,00 * 0,63 * 0,14		4,322		
	lato dx				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

040 - Impalcato e Solette

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 1,00 * 49,00 * 0,63 * 0,14 a dedurre predalle lato sx		4,322		
	" " -1,00 * 49,00 * 1,325 * 0,07 centrale		-4,545		
	" " -1,00 * 49,00 * 5,94 * 0,07 lato dx		-20,374		
	" " -1,00 * 49,00 * 1,325 * 0,07 Da Pila P4 a Pila P5		-4,545		
	" " 1,00 * 39,00 * 9,51 * 0,31 cordoli lato sx		114,976		
	" " 1,00 * 39,00 * 0,63 * 0,14 lato dx		3,440		
	" " 1,00 * 39,00 * 0,63 * 0,14 a dedurre predalle lato sx		3,440		
	" " -1,00 * 39,00 * 1,325 * 0,07 centrale		-3,617		
	" " -1,00 * 39,00 * 5,94 * 0,07 lato dx		-16,216		
	" " -1,00 * 39,00 * 1,325 * 0,07 Da Pila P5 a Pila P6		-3,617		
	" " 1,00 * 39,00 * 9,51 * 0,31 cordoli lato sx		114,976		
	" " 1,00 * 39,00 * 0,63 * 0,14 lato dx		3,440		
	" " 1,00 * 39,00 * 0,63 * 0,14 a dedurre predalle lato sx		3,440		
	" " -1,00 * 39,00 * 1,325 * 0,07 centrale		-3,617		
	" " -1,00 * 39,00 * 5,94 * 0,07 lato dx		-16,216		
	" " -1,00 * 39,00 * 1,325 * 0,07 Da Pila P6 a Pila P7		-3,617		
	" " 1,00 * 39,00 * 9,51 * 0,31 cordoli lato sx		114,976		
	" " 1,00 * 39,00 * 0,63 * 0,14 lato dx		3,440		
	" " 1,00 * 39,00 * 0,63 * 0,14 a dedurre predalle lato sx		3,440		
	" " -1,00 * 39,00 * 1,325 * 0,07 centrale		-3,617		
	" " -1,00 * 39,00 * 5,94 * 0,07 lato dx		-16,216		
	" " -1,00 * 39,00 * 1,325 * 0,07 Da Pila P7 a Pila P8		-3,617		
	" " 1,00 * 39,00 * 9,51 * 0,31 cordoli lato sx		114,976		
	" " 1,00 * 39,00 * 0,63 * 0,14 lato dx		3,440		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

040 - Impalcato e Solette

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 1,00 * 39,00 * 0,63 * 0,14		3,440		
	a dedurre predalle				
	lato sx				
	" " -1,00 * 39,00 * 1,325 * 0,07		-3,617		
	centrale				
	" " -1,00 * 39,00 * 5,94 * 0,07		-16,216		
	lato dx				
	" " -1,00 * 39,00 * 1,325 * 0,07		-3,617		
	Da Pila P8 a Pila P9				
	" " 1,00 * 39,00 * 9,51 * 0,31		114,976		
	cordoli				
	lato sx				
	" " 1,00 * 39,00 * 0,63 * 0,14		3,440		
	lato dx				
	" " 1,00 * 39,00 * 0,63 * 0,14		3,440		
	a dedurre predalle				
	lato sx				
	" " -1,00 * 39,00 * 1,325 * 0,07		-3,617		
	centrale				
	" " -1,00 * 39,00 * 5,94 * 0,07		-16,216		
	lato dx				
	" " -1,00 * 39,00 * 1,325 * 0,07		-3,617		
	Da Pila P9 a Spalla SB				
	" " 1,00 * (27,00+0,67) * 9,51 * 0,31		81,574		
	cordoli				
	lato sx				
	" " 1,00 * (27,00+0,67) * 0,63 * 0,14		2,440		
	lato dx				
	" " 1,00 * (27,00+0,67) * 0,63 * 0,14		2,440		
	a dedurre predalle				
	lato sx				
	" " -1,00 * (27,00+0,67) * 1,325 * 0,07		-2,566		
	centrale				
	" " -1,00 * (27,00+0,67) * 5,94 * 0,07		-11,505		
	lato dx				
	" " -1,00 * (27,00+0,67) * 1,325 * 0,07		-2,566		
	.				
	Totale generale	mc	952,113		
	Quantità da PD				
	" " 1 * 408,50 * 2,916		1.191,186		
	a detrarre PD ricomputato				
	" " -1 * (40,50+40,50) * ((2,508+2,711)/2)		-211,410		
	" " -1 * (408,50-40,50-40,50) * 2,711		-887,853		
	.				
	Totale	mc	1.044,036	120,91	126.234,39
1223 329.d	Acciaio in barre ad aderenza migliorata per c.a. tipo Fe B 44 k controllato.				
	.				
	CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H)				
	Soletta in calcestruzzo				
	.				
	Acciaio soletta				
	Pos.1 - 2x1 Ø 20/20				
	" " 3740,00 * 5,40 * 2,470		49.884,120		
	Pos.2 - 2x1 Ø 20/20				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

040 - Impalcato e Solette

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 3740,00 * 2,80 * 2,470		25.865,840		
Pos.3 - 2x1 Ø 14/20					
" " 3740,00 * 1,60 * 1,210			7.240,640		
Pos.4 - 2x(1+1) Ø 20/20					
" " 60,00 * 5,40 * 2,470			800,280		
Pos.5 - 2x(1+1) Ø 20/20					
" " 60,00 * 2,80 * 2,470			414,960		
Pos.6 - 2x(1+1) Ø 20/20					
" " 56,00 * 2,80 * 2,470			387,296		
Pos.7 - 2x1 Ø 26/10					
" " 60,00 * 6,00 * 4,170			1.501,200		
Pos.8 - 1 Ø 20/20					
" " 48,00 * ((11,20+12,00)/2) * 2,470			1.375,296		
Pos.9 - 27x1 Ø 20/20					
" " 1296 * 12,00 * 2,470			38.413,440		
Pos.10 - 1 Ø 20/20					
" " 48,00 * ((5,50+9,40)/2) * 2,470			883,272		
Pos.11 - 1 Ø 20/20					
" " 192,00 * ((5,60+10,20)/2) * 2,470			3.746,496		
Pos.12 - 1 Ø 20/20					
" " 48,00 * 12,00 * 2,470			1.422,720		
Pos.13 - 1 Ø 20/20					
" " 48,00 * ((2,80+8,60)/2) * 2,470			675,792		
Pos.14 - 1 Ø 20/20					
" " 48,00 * ((5,80+9,00)/2) * 2,470			877,344		
Pos.15 - 1 Ø 20/20					
" " 48 * ((6,85+7,35)/2) * 2,470			841,776		
Pos.16 - 1 Ø 20/20					
" " 48,00 * 12,00 * 2,470			1.422,720		
Pos.17 - 1 Ø 20/20					
" " 46,00 * ((11,20+12,00)/2) * 2,470			1.317,992		
Pos.18 - 1 Ø 16/20					
" " 736,00 * 12,00 * 1,580			13.954,560		
Pos.19 - 1 Ø 20/10					
" " 828,00 * 12,00 * 2,470			24.541,920		
Pos.20 - 1 Ø 20/20					
" " 46,00 * ((5,50+9,40)/2) * 2,470			846,469		
Pos.21 - 1 Ø 20/20					
" " 184,00 * ((5,60+10,20)/2) * 2,470			3.590,392		
Pos.22 - 1 Ø 20/15					
" " 124,00 * 12,00 * 2,470			3.675,360		
Pos.23 - 1 Ø 20/20					
" " 46,00 * 12,00 * 2,470			1.363,440		
Pos.24 - 1 Ø 20/20					
" " 46,00 * ((2,80+8,60)/2) * 2,470			647,634		
Pos.25 - 1 Ø 20/20					
" " 46,00 * ((5,80+9,00)/2) * 2,470			840,788		
Pos.26 - 1 Ø 20/20					
" " 46,00 * ((6,85+7,35)/2) * 2,470			806,702		
Pos.27 - 1 Ø 20/20					
" " 46,00 * 12,00 * 2,470			1.363,440		
Pos.28 - 1 Ø 20/20					
" " 92,00 * 2,00 * 2,470			454,480		
Pos.29 - 4 Ø 12					
" " 4,00 * 11,50 * 0,888			40,848		
Pos.30 - 4 Ø 12					

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

040 - Impalcato e Solette

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 4,00 * 10,70 * 0,888		38,006		
Pos.31 - 1 Ø 12	" " 224,00 * 12,00 * 0,888		2.386,944		
Pos.32 - 4 Ø 12	" " 4,00 * 7,70 * 0,888		27,350		
Pos.33 - 4 Ø 12	" " 4,00 * 3,90 * 0,888		13,853		
Pos.34 - 1 Ø 12	" " 16,00 * 8,60 * 0,888		122,189		
Pos.35 - 1 Ø 12	" " 16,00 * 4 * 0,888		56,832		
Pos.36 - 1 Ø 12	" " 4,00 * 7 * 0,888		24,864		
Pos.37 - 1 Ø 12	" " 4,00 * 1,50 * 0,888		5,328		
Pos.38 - 1 Ø 12	" " 4,00 * 7,40 * 0,888		26,285		
Pos.39 - 1 Ø 12	" " 4,00 * 4,20 * 0,888		14,918		
Pos.40 - 1 Ø 12	" " 4,00 * 5,75 * 0,888		20,424		
Pos.41 - 1 Ø 12	" " 4,00 * 5,25 * 0,888		18,648		
Pos.42 - 1 Ø 12	" " 4,00 * 11,20 * 0,888		39,782		
	armatura integrativa - 12 Ø 18				
"	" (12*156) * 5,84 * 1,998		21.843,095		
	armatura integrativa - 11 Ø 16				
"	" (11*156) * ((9,41+10,16)/2) * 1,998		33.548,538		
.					
	Totale generale	kg	247.384,273		
.					
	Quantità da PD				
"	" 1 * 408,50 * 11,21 * 68		311.391,380		
	a detrarre PD ricomputato				
"	" -1 * (40,50+40,50) * ((9,71+10,36)/2) * 75		-60.962,625		
"	" -1 * (408,50-40,50-40,50) * 10,36 * 75		-254.467,500		
.					
	Totale	kg	243.345,528	0,84	204.410,24
1224	Casseforme piane orizzontali o verticali per conglomerati cementizi				
334	.				
	CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H)				
	Soletta in calcestruzzo				
.					
	Casseri				
	Da Spalla SA a Pila P1				
	longitudinali				
"	" 2,00 * (0,67+27,00) * 0,14		7,748		
	frontali				
"	" 3,00 * 9,51 * 0,31		8,844		
	cordoli				
	lato sx				
"	" 3,00 * 0,63 * 0,14		0,265		
	lato dx				



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

040 - Impalcato e Solette

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 3,00 * 0,63 * 0,14 a dedurre predalle lato sx		0,265		
	" " -3,00 * 1,325 * 0,07 centrale		-0,278		
	" " -3,00 * 5,94 * 0,07 lato dx		-1,247		
	" " -3,00 * 1,325 * 0,07 Da Pila P1 a Pila P2 longitudinali		-0,278		
	" " 2,00 * 39,00 * 0,14 frontali		10,920		
	" " 3,00 * 9,51 * 0,31 cordoli		8,844		
	" " 3,00 * 0,63 * 0,14 lato sx		0,265		
	" " 3,00 * 0,63 * 0,14 lato dx		0,265		
	" " 3,00 * 0,63 * 0,14 a dedurre predalle lato sx		0,265		
	" " -3,00 * 1,325 * 0,07 centrale		-0,278		
	" " -3,00 * 5,94 * 0,07 lato dx		-1,247		
	" " -3,00 * 1,325 * 0,07 Da Pila P2 a Pila P3 longitudinali		-0,278		
	" " 2,00 * 39,00 * 0,14 frontali		10,920		
	" " 3,00 * 9,51 * 0,31 cordoli		8,844		
	" " 3,00 * 0,63 * 0,14 lato sx		0,265		
	" " 3,00 * 0,63 * 0,14 lato dx		0,265		
	" " 3,00 * 0,63 * 0,14 a dedurre predalle lato sx		0,265		
	" " -3,00 * 1,325 * 0,07 centrale		-0,278		
	" " -3,00 * 5,94 * 0,07 lato dx		-1,247		
	" " -3,00 * 1,325 * 0,07 Da Pila P3 a Pila P4 longitudinali		-0,278		
	" " 2,00 * 49,00 * 0,14 frontali		13,720		
	" " 4,00 * 9,51 * 0,31 cordoli		11,792		
	" " 4,00 * 0,63 * 0,14 lato sx		0,353		
	" " 4,00 * 0,63 * 0,14 lato dx		0,353		
	" " 4,00 * 0,63 * 0,14 a dedurre predalle lato sx		0,353		
	" " -4,00 * 1,325 * 0,07 centrale		-0,371		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

040 - Impalcato e Solette

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " -4,00 * 5,94 * 0,07		-1,663		
	lato dx				
	" " -4,00 * 1,325 * 0,07		-0,371		
	Da Pila P4 a Pila P5				
	longitudinali				
	" " 2,00 * 39,00 * 0,14		10,920		
	frontali				
	" " 3,00 * 9,51 * 0,31		8,844		
	cordoli				
	lato sx				
	" " 3,00 * 0,63 * 0,14		0,265		
	lato dx				
	" " 3,00 * 0,63 * 0,14		0,265		
	a dedurre predalle				
	lato sx				
	" " -3,00 * 1,325 * 0,07		-0,278		
	centrale				
	" " -3,00 * 5,94 * 0,07		-1,247		
	lato dx				
	" " -3,00 * 1,325 * 0,07		-0,278		
	Da Pila P5 a Pila P6				
	longitudinali				
	" " 2,00 * 39,00 * 0,14		10,920		
	frontali				
	" " 3 * 9,51 * 0,31		8,844		
	cordoli				
	lato sx				
	" " 3,00 * 0,63 * 0,14		0,265		
	lato dx				
	" " 3,00 * 0,63 * 0,14		0,265		
	a dedurre predalle				
	lato sx				
	" " -3,00 * 1,325 * 0,07		-0,278		
	centrale				
	" " -3,00 * 5,94 * 0,07		-1,247		
	lato dx				
	" " -3,00 * 1,325 * 0,07		-0,278		
	Da Pila P6 a Pila P7				
	longitudinali				
	" " 2,00 * 39,00 * 0,14		10,920		
	frontali				
	" " 3 * 9,51 * 0,31		8,844		
	cordoli				
	lato sx				
	" " 3,00 * 0,63 * 0,14		0,265		
	lato dx				
	" " 3,00 * 0,63 * 0,14		0,265		
	a dedurre predalle				
	lato sx				
	" " -3,00 * 1,325 * 0,07		-0,278		
	centrale				
	" " -3,00 * 5,94 * 0,07		-1,247		
	lato dx				
	" " -3,00 * 1,325 * 0,07		-0,278		
	Da Pila P7 a Pila P8				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

040 - Impalcato e Solette

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	longitudinali				
"	" 2,00 * 39,00 * 0,14		10,920		
	frontali				
"	" 3,00 * 9,51 * 0,31		8,844		
	cordoli				
lato sx	"				
"	" 3,00 * 0,63 * 0,14		0,265		
lato dx	"				
"	" 3,00 * 0,63 * 0,14		0,265		
	a dedurre predalle				
lato sx	"				
"	" -3,00 * 1,325 * 0,07		-0,278		
	centrale				
"	" -3,00 * 5,94 * 0,07		-1,247		
lato dx	"				
"	" -3,00 * 1,325 * 0,07		-0,278		
	Da Pila P8 a Pila P9				
	longitudinali				
"	" 2,00 * 39,00 * 0,14		10,920		
	frontali				
"	" 3,00 * 9,51 * 0,31		8,844		
	cordoli				
lato sx	"				
"	" 3,00 * 0,63 * 0,14		0,265		
lato dx	"				
"	" 3,00 * 0,63 * 0,14		0,265		
	a dedurre predalle				
lato sx	"				
"	" -3,00 * 1,325 * 0,07		-0,278		
	centrale				
"	" -3,00 * 5,94 * 0,07		-1,247		
lato dx	"				
"	" -3,00 * 1,325 * 0,07		-0,278		
	Da Pila P9 a Spalla SB				
	longitudinali				
"	" 2,00 * (27,00+0,67) * 0,14		7,748		
	frontali				
"	" 3,00 * 9,51 * 0,31		8,844		
	cordoli				
lato sx	"				
"	" 3,00 * 0,63 * 0,14		0,265		
lato dx	"				
"	" 3,00 * 0,63 * 0,14		0,265		
	a dedurre predalle				
lato sx	"				
"	" -3,00 * 1,325 * 0,07		-0,278		
	centrale				
"	" -3,00 * 5,94 * 0,07		-1,247		
lato dx	"				
"	" -3,00 * 1,325 * 0,07		-0,278		
.					
	Totale generale	mq	183,888		
.					
	Quantità da PD				
"	" 1 * 373,482		373,482		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

040 - Impalcato e Solette

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	a detrarre PD ricomputato				
	" " -2 * 408,50 * ((0,20+0,12)/2)		-130,720		
	" " -4 * ((2,508+2,711)/2)		-10,440		
	" " -17 * 2,711		-46,087		
	.				
	Totale	mq	370,123	20,77	7.687,45
1225 338.d	Lastre prefabbricate in c.a. vibrato per formazione di velette h=60/70				
	.				
	CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H)				
	Soletta in calcestruzzo				
	.				
	Velette laterali				
	Da Spalla SA a Pila P1				
	lato sx				
	" " 1,00 * (0,67+27,00) * 0,65		17,986		
	lato dx				
	" " 1,00 * (0,67+27,00) * 0,65		17,986		
	Da Pila P1 a Pila P2				
	lato sx				
	" " 1,00 * 39,00 * 0,65		25,350		
	lato dx				
	" " 1,00 * 39,00 * 0,65		25,350		
	Da Pila P2 a Pila P3				
	lato sx				
	" " 1,00 * 39,00 * 0,65		25,350		
	lato dx				
	" " 1,00 * 39,00 * 0,65		25,350		
	Da Pila P3 a Pila P4				
	lato sx				
	" " 1,00 * 49,00 * 0,65		31,850		
	lato dx				
	" " 1,00 * 49,00 * 0,65		31,850		
	Da Pila P4 a Pila P5				
	lato sx				
	" " 1,00 * 39,00 * 0,65		25,350		
	lato dx				
	" " 1,00 * 39,00 * 0,65		25,350		
	Da Pila P5 a Pila P6				
	lato sx				
	" " 1,00 * 39,00 * 0,65		25,350		
	lato dx				
	" " 1,00 * 39,00 * 0,65		25,350		
	Da Pila P6 a Pila P7				
	lato sx				
	" " 1,00 * 39,00 * 0,65		25,350		
	lato dx				
	" " 1,00 * 39,00 * 0,65		25,350		
	Da Pila P7 a Pila P8				
	lato sx				
	" " 1,00 * 39,00 * 0,65		25,350		
	lato dx				
	" " 1,00 * 39,00 * 0,65		25,350		
	Da Pila P8 a Pila P9				
	lato sx				
	" " 1,00 * 39,00 * 0,65		25,350		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

040 - Impalcato e Solette

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 1,00 * 39,00 * 0,65		25,350		
	lato dx				
	" " 1,00 * 39,00 * 0,65		25,350		
	Da Pila P9 a Spalla SB				
	lato sx				
	" " 1,00 * (27,00+0,67) * 0,65		17,986		
	lato dx				
	" " 1,00 * (27,00+0,67) * 0,65		17,986		
	.				
	Totale	mq	490,544	51,17	25.101,14
1226 369.f	Armature per casseri orizzontali o sub. per strutture rettilinee - per luci da m 2 a m 10				
	.				
	CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H)				
	Soletta in calcestruzzo				
	.				
	Coppelle soletta impalcato				
	Da Spalla SA a Pila P1				
	lato sx				
	" " 1,00 * (0,67+27,00) * 1,656		45,822		
	lato dx				
	" " 1,00 * (0,67+27,00) * 1,544		42,722		
	Da Pila P1 a Pila P2				
	lato sx				
	" " 1,00 * 39,00 * 1,656		64,584		
	lato dx				
	" " 1,00 * 39,00 * 1,544		60,216		
	Da Pila P2 a Pila P3				
	lato sx				
	" " 1,00 * 39,00 * 1,656		64,584		
	lato dx				
	" " 1,00 * 39,00 * 1,544		60,216		
	Da Pila P3 a Pila P4				
	lato sx				
	" " 1,00 * 49,00 * 1,656		81,144		
	lato dx				
	" " 1,00 * 49,00 * 1,544		75,656		
	Da Pila P4 a Pila P5				
	lato sx				
	" " 1,00 * 39,00 * 1,656		64,584		
	lato dx				
	" " 1,00 * 39,00 * 1,544		60,216		
	Da Pila P5 a Pila P6				
	lato sx				
	" " 1,00 * 39,00 * 1,656		64,584		
	lato dx				
	" " 1,00 * 39,00 * 1,544		60,216		
	Da Pila P6 a Pila P7				
	lato sx				
	" " 1,00 * 39,00 * 1,656		64,584		
	lato dx				
	" " 1,00 * 39,00 * 1,544		60,216		
	Da Pila P7 a Pila P8				
	lato sx				
	" " 1,00 * 39,00 * 1,656		64,584		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

040 - Impalcato e Solette

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	lato dx				
	" " 1,00 * 39,00 * 1,544		60,216		
	Da Pila P8 a Pila P9				
	lato sx				
	" " 1,00 * 39,00 * 1,656		64,584		
	lato dx				
	" " 1,00 * 39,00 * 1,544		60,216		
	Da Pila P9 a Spalla SB				
	lato sx				
	" " 1,00 * (27,00+0,67) * 1,656		45,822		
	lato dx				
	" " 1,00 * (27,00+0,67) * 1,544		42,722		
	.				
	Totale	mq	1.207,488	6,34	7.655,47
1227 385	COPPELLA PREFABBRICATA O CASSAFORMA X SOLETTE SU TRAVI VARATE				
	.				
	CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H)				
	Soletta in calcestruzzo				
	.				
	Coppelle soletta impalcato				
	Da Spalla SA a Pila P1				
	lato sx				
	" " 1,00 * (0,67+27,00) * 1,656		45,822		
	centrale				
	" " 1,00 * (0,67+27,00) * 5,839		161,565		
	lato dx				
	" " 1,00 * (0,67+27,00) * 1,544		42,722		
	Da Pila P1 a Pila P2				
	lato sx				
	" " 1,00 * 39,00 * 1,656		64,584		
	centrale				
	" " 1,00 * 39,00 * 5,839		227,721		
	lato dx				
	" " 1,00 * 39,00 * 1,544		60,216		
	Da Pila P2 a Pila P3				
	lato sx				
	" " 1,00 * 39,00 * 1,656		64,584		
	centrale				
	" " 1,00 * 39,00 * 5,839		227,721		
	lato dx				
	" " 1,00 * 39,00 * 1,544		60,216		
	Da Pila P3 a Pila P4				
	lato sx				
	" " 1,00 * 49,00 * 1,656		81,144		
	centrale				
	" " 1,00 * 49,00 * 5,839		286,111		
	lato dx				
	" " 1,00 * 49,00 * 1,544		75,656		
	Da Pila P4 a Pila P5				
	lato sx				
	" " 1,00 * 39,00 * 1,656		64,584		
	centrale				
	" " 1,00 * 39,00 * 5,839		227,721		
	lato dx				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

040 - Impalcato e Solette

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 1,00 * 39,00 * 1,544 Da Pila P5 a Pila P6 lato sx		60,216		
	" " 1,00 * 39,00 * 1,656 centrale		64,584		
	" " 1,00 * 39,00 * 5,839 lato dx		227,721		
	" " 1,00 * 39,00 * 1,544 Da Pila P6 a Pila P7 lato sx		60,216		
	" " 1,00 * 39,00 * 1,656 centrale		64,584		
	" " 1,00 * 39,00 * 5,839 lato dx		227,721		
	" " 1,00 * 39,00 * 1,544 Da Pila P7 a Pila P8 lato sx		60,216		
	" " 1,00 * 39,00 * 1,656 centrale		64,584		
	" " 1,00 * 39,00 * 5,839 lato dx		227,721		
	" " 1,00 * 39,00 * 1,544 Da Pila P8 a Pila P9 lato sx		60,216		
	" " 1,00 * 39,00 * 1,656 centrale		64,584		
	" " 1,00 * 39,00 * 5,839 lato dx		227,721		
	" " 1,00 * 39,00 * 1,544 Da Pila P9 a Spalla SB lato sx		60,216		
	" " 1,00 * (27,00+0,67) * 1,565 centrale		43,304		
	" " 1,00 * (27,00+0,67) * 5,839 lato dx		161,565		
	" " 1,00 * (27,00+0,67) * 1,544		42,722		
	.				
	Totale generale	mq	3.408,258		
	.				
	Quantità da PD				
	" " 1 * 408,50 * (1,77+6,00+1,73) a detrarre PD ricomputato		3.880,750		
	" " -1 * (40,50+40,50) * ((0,99+1,34)/2)		-94,365		
	" " -1 * (408,50-40,50-40,50) * 1,34		-438,850		
	" " -1 * 408,50 * 6		-2.451,000		
	" " -1 * (40,50+40,50) * ((1,15+1,30)/2)		-99,225		
	" " -1 * (408,50-40,50-40,50) * 1,30		-425,750		
	.				
	Totale	mq	3.779,818	41,54	157.013,64
1228 3101	Banda continua gomma neoprene per appoggio predalles				
	.				
	CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H)				
	.				
	Da spalla A a spalla B				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

040 - Impalcato e Solette

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 4 * (0,67+376,00+0,67)		1.509,360		
	.				
	Totale	m	1.509,360	11,82	17.840,64
1229 NP.02	Protezione delle armature metalliche mediante il sistema di protezione catodica galvanica				
	.				
	CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H)				
	Soletta in calcestruzzo				
	.				
	Protezione armatura metallica				
	Su cordoli laterali 1 anodo ogni 80 cm				
	Spalla A				
	muro andatore				
	" " 5		5,000		
	muro paraghiaia				
	" " 10		10,000		
	muro andatore				
	" " 5		5,000		
	Spalla B				
	muro andatore				
	" " 5		5,000		
	muro paraghiaia				
	" " 11		11,000		
	muro andatore				
	" " 5		5,000		
	Su cordoli laterali 1 anodo ogni 80 cm				
	" " 449,00		449,000		
	" " 455,00		455,000		
	Su soletta impalcato a ridosso giunti dilatazione - maglia 80x80 cm su fascia estensione di 2.00 m				
	" " 30,00		30,000		
	" " 30,00		30,000		
	.				
	Totale	cad	1.005,000	36,13	36.310,65
1230 NP.08	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento della classe di esposizione				
	.				
	CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H)				
	Soletta in calcestruzzo				
	.				
	Sovraprezzo per incremento classe esposizione				
	Vedi quantità cls soletta				
	" " 1 * 952,113		952,113		
	.				
	Totale	mc	952,113	4,37	4.160,73
1231 NP.10	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento del ... della qualità degli inerti e controllo della fessurazione				
	.				
	CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H)				
	Soletta in calcestruzzo				
	.				
	Sovraprezzo per ottimizzazione qualità inerti				
	Vedi quantità cls soletta				
	" " 1 * 952,113		952,113		
	.				



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

040 - Impalcato e Solette

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Totale	mc	952,113	4,37	4.160,73
	Totale 040 - Impalcato e Solette Euro				590.575,08

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

042 - Impermeabilizzazione impalcato

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1232 NP.03	Trattamento protettivo ed impermeabilizzazione dei cordoli dei viadotti, dei ponti, dei cavalcavia, dei muri di sostegno . CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H) Impermeabilizzazioni . Impermeabilizzazione cordoli impalcato " " 2,00 * (0,85+376,00+0,85) * 0,63 Risvolti laterali " " 2 * (0,85+376,00+0,85) * 0,14 Muro d'ala spalle " " 4,00 * 4,25 * 0,63 Risvolti laterali " " 4,00 * 4,25 * 0,14 . Totale generale				
		mq	594,748		
	Quantità da PD " " 1 * 938,61 a detrarre PD ricomputato " " -2 * 408,80 * 0,63 " " -2 * 408,80 * 0,14 Muro d'ala spalle " " -4 * 4,25 * 0,63 " " -4 * 4,25 * 0,14 . Totale				
		mq	938,610		
				-515,088	
				-114,464	
				-10,710	
				-2,380	
		mq	890,716	24,05	21.421,72
1233 NP.41	CAPPA IN ASFALTO SINTETICO DELLO SPESSORE FINITO DI MM 10 . CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H) Impermeabilizzazioni . Impermeabilizzazione soletta impalcato " " 1 * (0,85+376,00+0,85) * 8,25 Risvolti laterali " " 2 * (0,85+376,00+0,85) * 0,14 . Totale parziale				
		mq	3.221,781		
	Quantità da PD " " 1 * 7521,92 a detrarre PD ricomputato " " -1 * 408,80 * 8,25 " " -2 * 408,80 * 0,14 . Totale				
		mq	7.521,920		
				-3.372,600	
				-114,464	
		mq	7.256,637	6,36	46.152,21
	Totale 042 - Impermeabilizzazione impalcato Euro				67.573,93

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

043 - Giunti

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1234 397	Giunto di cordolo per marciapiedi . CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H) Giunti . Lateral Spalla A " " 2,00 * 0,63 Spalla B " " 2,00 * 0,63 . Totale	m	1,260      2,520	87,46	220,40
1235 3142	Fornitura e posa in opera di coprigiunto in lamiera striata zincata con superficie antiscivolo. . CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H) Giunti . Coprigiunto Spalla A " " 1 * (8,51+0,63+0,63) * 0,48 * 52,00 Spalla B " " 1 * (8,51+0,63+0,63) * 0,48 * 52,00 . Totale	kg	243,859     487,718	5,19	2.531,26
1236 NP.42	GIUNTO DI DILATAZIONE IN BARRE DI GOMMA ARMATA . CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H) Giunti . Su carreggiata stradale Spalla A " " 1 * 8,25 Spalla B " " 1 * 8,25 . Totale	m	8,250    16,500	1.930,30	31.849,95
	Totale 043 - Giunti Euro				34.601,61

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

044 - Reti di protezione

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1237 641	Fornitura e posa in opera di pannelli di protezione in rete . CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H) Protezione . Rete di protezione lato interno " " 1 * 371,80 lato esterno " " 1,00 * 404,20 . Totale	m	371,800 404,200 776,000	65,59	50.897,84 50.897,84
	Totale 044 - Reti di protezione Euro				50.897,84

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H)

045 - Smaltimento Acque impalcato

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1238 354	Bocchettoni in lastra di piombo  CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMO H) > Scarichi (del peso cad = kg 15 4 per spalla) (2*4) * 15,000		120,000		
	Totale	kg	120,000	2,40	288,00
1239 356.c	Grondaie di scarico acque d'impalcato tubazioni in PVC rigido diametro esterno mm 160 spessore > mm 4,2  CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMO H) > Scarichi in prossimità della Spalle (2*2*2) * 4,50 > Pezzi speciali (curve ecc) (2*6*2*2) * 1,00		36,000		
	Totale	m	84,000	8,25	693,00
1240 624	Fornitura e posa di manufatti in ferro lavorato  CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMO H) > Canaletta bordo impalcato (20 kg/m) 2 * 408,50 * 20		16.340,000		
	Totale	kg	16.340,000	2,04	33.333,60
1241 8001	Zincatura eseguita a caldo  CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMO H) > Canaletta bordo impalcato (20 kg/m) 2 * 408,50 * 20		16.340,000		
	Totale	kg	16.340,000	0,93	15.196,20
1242 NP.09	Rivestimento protettivo dei bocchettoni di scarico dei viadotti e ponti in calcestruzzo  . CA 02 - CAVALCAVIA A1 SU A1 (RAMI H) . Rivestimento prtotettivo bocchettoni di scarico " " 54 .		54,000		
	Totale	cad	54,000	17,49	944,46
	Totale 045 - Smaltimento Acque impalcato Euro				50.455,26
	Totale 07-CA.02 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (RAMI H) Euro				3.989.622,77

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)

023 - Binder

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1243 511.b	Strato di collegamento (binder modificato) in conglomerato bituminoso				
	.				
	CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)				
	Binder sp. 5 cm				
	.				
	binder				
	" 1 * (0,67+120,60+0,67) * ((10,34+10,09)/2) * 0,05		62,281		
	" 2 * 1,03 * ((10,34+10,09)/2) * 0,05		1,052		
	.				
	Totale	mc	63,333	134,74	8.533,49
	Totale 023 - Binder Euro				8.533,49

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)

024 - Usura

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1244 512.b	Tappeto d'usura con legante modificato - dello spessore finito di cm 4 . CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE) Usura . Usura " 1 * (0,67+120,60+0,67) * ((10,34+10,09)/2) " 2 * 1,03 * ((10,34+10,09)/2) . Totale	mq	1.245,617 21,043 <u>1.266,660</u>	6,50	8.233,29
1245 NP.12	Membrana impermeabile S.A.M.I. . CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE) Usura . Membrana sotto usura " 1 * (0,67+120,60+0,67) * ((10,34+10,09)/2) " 2 * 1,03 * ((10,34+10,09)/2) . Totale generale . Quantità da PD " 1 * (312998+9,97) a detrarre PD ricomputato Impalcato " -1 * (35,5+42,2+35,5) * 9,35 Paraghiaia " -2 * 1,25 * 9,35 . Totale	mq	1.245,617 21,043 <u>1.266,660</u>  313.007,970  -1.058,420 -23,375 <u>313.192,835</u>	1,20	375.831,40
	Totale 024 - Usura Euro				384.064,69

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)

025 - Scavi e demolizioni

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1246 201	Scavo di sbancamento in materie di qualsiasi natura trasporto fino a km 5 . CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE) . Scotico 30 cm Spalla A " " 1 * (0,50+14,60+0,50) * 31,60 * 0,30 " " 2 * 12 * 31,60 * 0,30 Pila 1 " " 1 * 130 * 0,30 Pila 2 " " 1 * 12,60 * 9 * 0,30 Spalla B " " 1 * (,50+14,60+0,50) * 24,45 * 0,30 " " 2 * 8,80 * 24,45 * 0,30 Totale	mc	147,888 227,520 39,000 34,020 114,426 129,096 691,950	1,86	1.287,03
1247 201	Scavo di sbancamento in materie di qualsiasi natura trasporto fino a km 5 . CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE) . Rimozione rilevato prima fase fino quota intradosso magrone Spalla A " " 1 * (0,50+14,60+0,50) * 21,10 " " 2 * 3 * ((21,10+0,00)/2) Spalla B " " 1 * (,50+14,60+0,50) * 21,10 " " 2 * 3 * ((21,10+0,00)/2) . Totale	mc	329,160 63,300 329,160 63,300 784,920	1,86	1.459,95
1248 204.a	Fornitura in cantiere di materiali per la formazione di rilevati provenienti da cave di prestito . CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE) . Rilevato in prima fase fino a QTP + 1.50 Spalla A " " 1 * (0,50+14,60+0,50) * 130,70 " " 2 * 12 * ((130,70+0,00)/2) . Spalla B " " 1 * (0,50+14,60+0,50) * 63,30 " " 2 * 8,80 * ((63,30+0,00)/2) . Rilevato in seconda fase Tratto troncoconico attorno alla spalla: ai lati e sotto implacato Spalla A " " 1 * ((365,00+0,00)/2) * 6,60 Spalla B " " 1 * ((343,30+0,00)/2) * 6,60 . Totale	mc	2.038,920 1.568,400 987,480 557,040 1.204,500 1.132,890 7.489,230	9,84	73.694,02
1249 205.a	Sistemazione in rilevato od in riempimento con materiali appartenenti ai gruppi A1, A2-4, A2-5, A3, ovvero di frantumati di roccia o smarino di				



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)

025 - Scavi e demolizioni

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	galleria.				
	.				
	CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)				
	.				
	Rilevato in prima fase fino a QTP + 1.50				
	Spalla A				
	" 1 * (0,50+14,60+0,50) * 130,70		2.038,920		
	" 2 * 12 * ((130,70+0,00)/2)		1.568,400		
	.				
	Spalla B				
	" 1 * (0,50+14,60+0,50) * 63,30		987,480		
	" 2 * 8,80 * ((63,30+0,00)/2)		557,040		
	.				
	Rilevato in seconda fase				
	Tratto troncoconico attorno alla spalla: ai lati e sotto implacato				
	Spalla A				
	" 1 * ((365,00+0,00)/2) * 6,60		1.204,500		
	Spalla B				
	" 1 * ((343,30+0,00)/2) * 6,60		1.132,890		
	.				
	Totale	mc	7.489,230	1,04	7.788,80
1250 205.a	Sistemazione in rilevato od in riempimento con materiali appartenenti ai gruppi A1, A2-4, A2-5, A3, ovvero di frantumati di roccia o smarino di galleria.				
	.				
	CA 08 - CAVALCAVIA P5A SU CISPADANA				
	.				
	Rinterro pile				
	vedi quantità scavo				
	" 1,00 * 404,076		404,076		
	A dedurre fondazione				
	magrone di sottofondazione Pila 1 e Pila 2				
	" -1,00 * 23,04		-23,040		
	calcestruzzo fondazione Pila 1 e Pila 2				
	Pila 1				
	" -1 * 9,20 * 5,60 * 1,0		-51,520		
	Pila 2				
	" -1 * 9,20 * 5,60 * 2,20		-113,344		
	calcestruzzo elevazione fino piano campagna Pila 2				
	" -1,00 * 10,22 * 1,20		-12,264		
	.				
	Totale	mc	203,908	1,04	212,06
1251 301	Scavo a sezione obbligata in materie di qualsiasi natura fino a 2,00 m				
	.				
	CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)				
	Scavo				
	.				
	Scavo di fondazione				
	Pila 1				
	" 1 * 11,15 * 7,55 * 1,20		101,019		
	Pila 2				
	" 1 * 11,15 * 7,55 * 3,60		303,057		
	.				
	Totale	mc	404,076	4,37	1.765,81

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)

025 - Scavi e demolizioni

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1252 302	Sovrapprezzo agli scavi di fondazione per profondità superiori a m 2,00				
	.				
	CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)				
	Scavo				
	.				
	Scavo di fondazione				
	Pila 2				
	" 1 * 11,15 * 7,55 * 1,60		134,692		
	.				
	Totale	mc	134,692	1,44	193,96
	Totale 025 - Scavi e demolizioni Euro				86.401,63

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)

026 - Palancole

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1253 NP.43	Noleggio di palancole metalliche Tipo Larssen - Palancole Tipo PU28 del peso di 170 Kg/mq . CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE) Opere di sostegno . Palancole tip PU28 - si considera un noleggio per 15 settimane Pila 1 " 15,00 * 4,80 * 12,00 " 15,00 * 11,40 * 12,00 " 15,00 * 4,80 * 12,00 Pila 2 " 15,00 * 11,60 * 12,00 " 15,00 * 8,00 * 12,00 " 15,00 * 11,60 * 12,00 " 15,00 * 8,00 * 12,00 . Totale	mq*sett	864,000 2.052,000 864,000 2.088,000 1.440,000 2.088,000 1.440,000 10.836,000	1,19	12.894,84
1254 NP.44	Infissione ed estrazione di palancole metalliche tipo Larssen - Infissione palancole Tipo PU28, del Peso di 170 Kg/mq - INFISSIONE . CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE) Opere di sostegno . Palancole tip PU28 - infissione Pila 1 " 1,00 * 4,80 * 12,00 " 1,00 * 11,40 * 12,00 " 1,00 * 4,80 * 12,00 Pila 2 " 1,00 * 11,60 * 12,00 " 1,00 * 8,00 * 12,00 " 1,00 * 11,60 * 12,00 " 1,00 * 8,00 * 12,00 . Totale	mq	57,600 136,800 57,600 139,200 96,000 139,200 96,000 722,400	19,68	14.216,83
1255 NP.45	Infissione ed estrazione di palancole metalliche tipo Larssen - Infissione palancole Tipo PU28, del Peso di 170 Kg/mq - ESTRAZIONE . CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE) Opere di sostegno . Palancole tip PU28 - estrazione Pila 1 " 1,00 * 4,80 * 12,00 " 1,00 * 11,40 * 12,00 " 1,00 * 4,80 * 12,00 Pila 2 " 1,00 * 11,60 * 12,00 " 1,00 * 8,00 * 12,00 " 1,00 * 11,60 * 12,00 " 1,00 * 8,00 * 12,00 . Totale	mq	57,600 136,800 57,600 139,200 96,000 139,200 96,000 722,400	7,86	5.678,06
Totale 026 - Palancole Euro					32.789,73

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)

027 - Pali

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1256 308.c	Pali trivellati di grande diametro Ø = mm 1 200 . CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE) . Pali ø 1200 Pila 1 " " 6 * 17,00 Pila 2 " " 6 * 17,00 . Totale	m	102,000 102,000 204,000	147,07	30.002,28
1257 308.d	Pali trivellati di grande diametro Ø = mm 1 500 . CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE) . Pali ø 1500 Spalla A " " 8,00 * 15,00 Spalla B " " 8,00 * 15,00 . Totale	m	120,000 120,000 240,000	228,61	54.866,40
1258 329.d	Acciaio in barre ad aderenza migliorata per c.a. tipo Fe B 44 k controllato. . CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE) . Calcolo singolo palo Ø 1500 Pos 1 - 28 ø 26 " " 28 * 12 * 4,168 Pos 2 - 28 ø 26 " " 28 * 6 * 4,168 Pos 3 - 28 ø 20 " " 28 * 5,00 * 2,466 Pos 4 - spirale ø 12/15 " " 1 * 308,55 * 0,888 Pos 5 - spirale ø 12/25 " " 1 * 69,28 * 0,888 Pos 6 - 9 ø 26 " " 9 * 4,50 * 4,168 . Totale parziale . A detrarre calcolo singolo palo " " -1 * 2950,229 Spalla A " " 8,00 * 2950,229 Spalla B " " 8,00 * 2950,229 . Totale	kg	1.400,448 700,224 345,240 273,992 61,521 168,804 2.950,229 -2.950,229 23.601,832 23.601,832 47.203,664	0,84	39.651,08
1259 329.d	Acciaio in barre ad aderenza migliorata per c.a. tipo Fe B 44 k controllato.				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)

027 - Pali

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
.	CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)				
.	Calcolo singolo palo Ø 1200				
	Pos 1 - 15 Ø 20				
"	" 15,00 * 12 * 2,466		443,880		
	Pos 2 - 15 Ø 20				
"	" 15,00 * 7,00 * 2,466		258,930		
	Pos 3 - spirale Ø 10/25				
"	" 1 * 228,62 * 0,617		141,059		
	Pos 4 - 9 Ø 20				
"	" 9,00 * 3,43 * 2,466		76,125		
.					
	Totale parziale	kg	919,994		
.					
	A detrarre calcolo singolo palo				
"	" -1 * 919,994		-919,994		
	Pali pila 1				
"	" 6,00 * 919,994		5.519,964		
	Pali pila 2				
"	" 6,00 * 919,994		5.519,964		
.					
	Totale	kg	11.039,928	0,84	9.273,54
	Totale 027 - Pali Euro				133.793,30

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)

032 - Fondazioni spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1260 325.b	Calcestruzzo per opere di fondazione, classe 15 MPa, escluso casseforme . CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE) Fondazione spalle . Magrone di sotto fondazione Spalla A " " 1 * (0,20+14,20+0,20) * (0,20+6,20+0,20) * 0,20 Spalla B " " 1 * (0,20+14,20+0,20) * (0,20+6,20+0,20) * 0,20 . Totale	mc	19,272 19,272 38,544	77,24	2.977,14
1261 326.d	Calcestruzzo per opere in fondazione ed elevazione, classe 30 MPa, escluse casseforme . CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE) Fondazione spalle . Calcestruzzo in fondazione Spalla A " " 1 * 14,20 * 6,20 * 1,80 Spalla B " " 1 * 14,20 * 6,20 * 1,80 . Totale	mc	158,472 158,472 316,944	89,91	28.496,44
1262 329.d	Acciaio in barre ad aderenza migliorata per c.a. tipo Fe B 44 k controllato. . CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE) Fondazione spalle . Acciaio Spalla A Pos.1 - 1 ø 26/20 " " 71,00 * 9,35 * 4,168 Pos.2 - 1+1 ø 26/20 " " 20 * 4,15 * 4,168 " " 20,00 * 4,15 * 4,168 Pos.3 - 1 ø 16/60 " " 22,00 * 6,45 * 1,578 Pos.4 - 1 ø 26/20 " " 71,00 * 9,35 * 4,168 Pos.5 - 1 ø 26/20 " " 31,00 * 6,80 * 4,168 Pos.6 - 1 ø 26/20 " " 31,00 * 12,00 * 4,168 Pos.7 - 1+1 ø 26/20 " " 14 * 5,20 * 4,168 " " 14 * 5,20 * 4,168 Pos.8 - 1 ø 16/60 " " 10 * 6,00 * 1,578 Pos.9 - 1 ø 16/60 " " 10,00 * 9,30 * 1,578 Pos.10 - 1 ø 20/20		2.766,927 345,944 345,944 223,918 2.766,927 878,614 1.550,496 303,430 303,430 94,680 146,754		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)

032 - Fondazioni spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
"	" 31 * 12,00 * 2,466		917,352		
Pos.11 - 1 ø 20/20	" 31,00 * 6,50 * 2,466		496,899		
Pos.12 - 5+5 ø 16	" 5 * 6,00 * 1,578		47,340		
"	" 5 * 6,00 * 1,578		47,340		
Pos.13 - 5+5 ø 16	" (5+5) * 8,90 * 1,578		140,442		
Pos.14 - 5+5 ø 16	" (5+5) * 7,70 * 1,578		121,506		
Pos.15 - 1 ø 20/20	" 139,00 * 3,25 * 2,466		1.114,016		
Pos.16 - 1 ø 16/20	" 65,00 * 2,80 * 1,578		287,196		
Pos.17 - 1 ø 16/40	" 18,00 * 2,80 * 1,578		79,531		
Pos.18 - 1 ø 20/20x20	" 49,00 * 4,50 * 2,466		543,753		
.					
	Totale parziale	kg	13.522,439		
.					
Spalla B					
Pos.1 - 1 ø 26/20	" 71,00 * 9,35 * 4,168		2.766,927		
Pos.2 - 1+1 ø 26/20	" 20 * 4,15 * 4,168		345,944		
"	" 20,00 * 4,15 * 4,168		345,944		
Pos.3 - 1 ø 16/60	" 22,00 * 6,45 * 1,578		223,918		
Pos.4 - 1 ø 26/20	" 71,00 * 9,35 * 4,168		2.766,927		
Pos.5 - 1 ø 26/20	" 31,00 * 6,80 * 4,168		878,614		
Pos.6 - 1 ø 26/20	" 31,00 * 12,00 * 4,168		1.550,496		
Pos.7 - 1+1 ø 26/20	" 14 * 5,20 * 4,168		303,430		
"	" 14 * 5,20 * 4,168		303,430		
Pos.8 - 1 ø 16/60	" 10 * 6,00 * 1,578		94,680		
Pos.9 - 1 ø 16/60	" 10,00 * 9,30 * 1,578		146,754		
Pos.10 - 1 ø 20/20	" 31 * 12,00 * 2,466		917,352		
Pos.11 - 1 ø 20/20	" 31,00 * 6,50 * 2,466		496,899		
Pos.12 - 5+5 ø 16	" 5 * 6,00 * 1,578		47,340		
"	" 5 * 6,00 * 1,578		47,340		
Pos.13 - 5+5 ø 16	" (5+5) * 8,90 * 1,578		140,442		
Pos.14 - 5+5 ø 16	" (5+5) * 7,70 * 1,578		121,506		
Pos.15 - 1 ø 20/20	" 138,00 * 3,25 * 2,466		1.106,001		
Pos.16 - 1 ø 16/20					

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)

032 - Fondazioni spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 64,00 * 2,80 * 1,578		282,778		
	Pos.17 - 1 ø 16/40				
	" " 18,00 * 2,80 * 1,578		79,531		
	Pos.18 - 1 ø 20/20x20				
	" " 49,00 * 4,50 * 2,466		543,753		
	.				
	Totale parziale	kg	13.510,006		
	.				
	Totale	kg	27.032,445	0,84	22.707,25
1263 334	Casseforme piane orizzontali o verticali per conglomerati cementizi				
	.				
	CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)				
	Fondazione spalle				
	.				
	Casseri in fondazione				
	Spalla A				
	" " 2,00 * 14,20 * 1,80		51,120		
	" " 2,00 * 6,20 * 1,80		22,320		
	Spalla B				
	" " 2,00 * 14,20 * 1,80		51,120		
	" " 2,00 * 6,20 * 1,80		22,320		
	.				
	Totale	mq	146,880	20,77	3.050,70
1264 NP.10	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento del ... della qualità degli inerti e controllo della fessurazione				
	.				
	CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)				
	Fondazione spalle				
	.				
	Sovraprezzo per ottimizzazione qualità inerti				
	Vedi quantità cls				
	" " 1 * 316,944		316,944		
	.				
	Totale	mc	316,944	4,37	1.385,05
	Totale 032 - Fondazioni spalle Euro				58.616,58



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)

033 - Fondazioni pile

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1265 325.b	Calcestruzzo per opere di fondazione, classe 15 MPa, escluso casseforme . CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE) Fondazione pile . Magrone di sotto fondazione Pila 1 " " 1 * (0,20+9,20+0,20) * (0,20+5,60+0,20) * 0,20 Pila 2 " " 1 * (0,20+9,20+0,20) * (0,20+5,60+0,20) * 0,20 . Totale	mc	11,520  11,520  23,040	77,24	1.779,61
1266 326.d	Calcestruzzo per opere in fondazione ed elevazione, classe 30 MPa, escluse casseforme . CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE) Fondazione pile . Calcestruzzo in fondazione Pila 1 " " 1 * 9,20 * 5,60 * 2,20 Pila 2 " " 1 * 9,20 * 5,60 * 2,20 . Totale	mc	113,344  113,344  226,688	89,91	20.381,52
1267 329.d	Acciaio in barre ad aderenza migliorata per c.a. tipo Fe B 44 k controllato. . CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE) Fondazione pile . Acciaio Pila 1 Pos.1 - 1 Ø 26/10 " " 91 * 8,05 * 4,168 Pos.2 - 1 Ø 26/20 " " 46 * 6,40 * 4,168 Pos.3 - 1 Ø 16/60 " " 15 * 6,05 * 1,578 Pos.4 - 1 Ø 20/20 " " 46,00 * 9,65 * 2,466 Pos.5 - 1 Ø 26/10 " " 55,00 * 11,65 * 4,168 Pos.7 - 1 Ø 16/60 " " 8 * 9,65 * 1,578 Pos.8 - 1 Ø 20/20 " " 28 * 6,20 * 2,466 Pos.9 - 1 Ø 20/20 " " 28 * 8,20 * 2,466 Pos.10 - 5+5 Ø 16 " " 5 * 9,10 * 1,578 " " 5 * 9,10 * 1,578 Pos.11 - 5+5 Ø 16 " " 5 * 7,10 * 1,578		3.053,268  1.227,059  143,204  1.094,657  2.670,646  121,822  428,098  566,194  71,799  71,799  56,019		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)

033 - Fondazioni pile

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVviste	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 5 * 7,10 * 1,578		56,019		
	Pos.12 - 102 ø 24				
	" " 102 * 3,85 * 3,551		1.394,478		
	Pos.13 - 1 ø 16/60				
	" " 9 * 3,25 * 1,578		46,157		
	Pos.14 - 1 ø 20 maglia 120x120				
	" " 28 * 5,30 * 2,466		365,954		
	.				
	Totale parziale	kg	11.367,173		
	Pila 2				
	" " 1 * 11367,173		11.367,173		
	.				
	Totale	kg	22.734,346	0,84	19.096,85
1268 334	Casseforme piane orizzontali o verticali per conglomerati cementizi				
	.				
	CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)				
	Fondazione pile				
	.				
	Casseri in fondazione				
	Pila 1				
	" " 2 * 9,20 * 2,20		40,480		
	" " 2 * 5,60 * 2,20		24,640		
	Pila 2				
	" " 2 * 9,20 * 2,20		40,480		
	" " 2 * 5,60 * 2,20		24,640		
	.				
	Totale	mq	130,240	20,77	2.705,08
1269 NP.10	Sovrapprezzo per conglomerati cementizi per incremento del ... della qualità degli inerti e controllo della fessurazione				
	.				
	CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)				
	Fondazione pile				
	.				
	Sovrapprezzo per ottimizzazione qualità inerti				
	Vedi quantità cls				
	" " 1 * 226,688		226,688		
	.				
	Totale	mc	226,688	4,37	990,63
	Totale 033 - Fondazioni pile Euro				44.953,69

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1270 327.E	Calcestruzzo per opere in fondazione ed elevazione, classe 35 MPa, escluse casseforme . CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE) Soletta flottante . Calcestruzzo Spalla A " 1 * 10,59 * 4,00 * 0,25 Spalla B " 1 * 10,59 * 4,00 * 0,25 . Totale	mc	10,590 10,590 21,180	96,01	2.033,49
1271 327.f	Calcestruzzo per opere in elevazione, classe 40 MPa, , escluse casseforme . CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE) Elevazione spalle . Calcestruzzo Spalla A Base di appoggio baggioli " 1 * 7,70 * 1,70 * 1,50 muretti di protezione baggioli in sx " 1 * 1,70 * 0,30 * 1,00 in dx " 1 * 1,70 * 0,30 * 1,00 Muro paraghiaia " 1 * 10,59 * 0,60 * ((4,91+4,33)/2) Cordolo muro paraghiaia " 1 * 10,59 * 0,25 * 0,35 " 1 * 0,63 * 0,85 * 0,49 " 1 * 0,63 * 0,85 * 0,53 Appoggio soletta flottante " 1 * 10,59 * 0,20 * 0,25 Muro d'ala in sx " 1 * 4,25 * 0,63 * ((4,66+4,58)/2) in dx " 1 * 4,25 * 0,63 * ((4,39+4,47)/2) Spalla B Base di appoggio baggioli " 1 * 7,70 * 1,70 * 1,50 muretti di protezione baggioli in sx " 1 * 1,70 * 0,30 * 1,00 in dx " 1 * 1,70 * 0,30 * 1,00 Muro paraghiaia " 1 * 10,34 * 0,60 * ((4,34+4,91)/2) Cordolo muro paraghiaia " 1 * 10,34 * 0,25 * 0,35 " 1 * 0,63 * 0,85 * 0,49 " 1 * 0,63 * 0,85 * 0,53		19,635 0,510 0,510 29,355 0,927 0,262 0,284 0,530 12,370 11,861 19,635 0,510 0,510 28,694 0,905 0,262 0,284		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1272 327.g	Appoggio soletta flottante				
	" " 1 * 10,34 * 0,20 * 0,25		0,517		
	Muro d'ala				
	in sx				
	" " 1 * 4,25 * 0,63 * ((4,66+4,58)/2)		12,370		
	in dx				
	" " 1 * 4,25 * 0,63 * ((4,39+4,48)/2)		11,875		
	.				
	Totale	mc	151,806	101,85	15.461,44
	Calcestruzzo per opere in elevazione, classe 45 MPa, escluse casseforme				
.					
CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)					
Elevazione spalle					
.					
Calcestruzzo - baggioli					
Spalla A					
baggioli					
" " 1 * 0,65 * 0,65 * 0,47		0,199			
" " 1 * 0,65 * 0,65 * 0,20		0,085			
ritegni					
" " 1 * 0,50 * 0,50 * 0,50		0,125			
" " 1 * 0,50 * 0,50 * 0,50		0,125			
Spalla B					
baggioli					
" " 1 * 0,65 * 0,65 * 0,47		0,199			
" " 1 * 0,65 * 0,65 * 0,20		0,085			
ritegni					
" " 1 * 0,50 * 0,50 * 0,50		0,125			
" " 1 * 0,50 * 0,50 * 0,50		0,125			
.					
Totale	mc	1,068	120,91	129,13	
1273 329.d	Acciaio in barre ad aderenza migliorata per c.a. tipo Fe B 44 k controllato.				
.					
CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)					
Elevazione spalle					
.					
Acciaio					
Spalla A					
Pos.1 - 1 Ø 20/20					
" " 38,00 * 4,15 * 2,470		389,519			
Pos.2 - 1 Ø 16/40					
" " 18,00 * 1,65 * 1,580		46,926			
Pos.3 - 2x1 Ø 10/10 zincato					
" " 8,00 * 1,35 * 0,617		6,664			
Pos.4 - 1+1 Ø 14/40x40					
" " 36,00 * 2,50 * 1,210		108,900			
Pos.5 - 1 Ø 16/20					
" " 38,00 * 1,60 * 1,580		96,064			
Pos.6 - 1 Ø 16/20					
" " 38,00 * 2,85 * 1,580		171,114			
Pos.7 - 1 Ø 20/20					
" " 38,00 * 4,35 * 2,470		408,291			
Pos.8 - 1 Ø 16/20					

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 38,00 * 2,85 * 1,580		171,114		
Pos.9 - 1+1 Ø 12/20					
" " 106,00 * 0,80 * 0,888			75,302		
Pos.10 - 1 Ø 10/40x40					
" " 154,00 * 0,80 * 0,617			76,014		
Pos.11 - 1 Ø 14/20					
" " 104,00 * 1,20 * 1,210			151,008		
Pos.12 - 1 Ø 20/20					
" " 8,00 * 4,25 * 2,470			83,980		
Pos.13 - 1 Ø 16/20					
" " 8,00 * 4,25 * 1,580			53,720		
Pos.14 - 1 Ø 16/20					
" " 16,00 * 2,25 * 1,580			56,880		
Pos.15 - 1 Ø 20/20					
" " 7,00 * 4,75 * 2,47			82,128		
Pos.16 - 1 Ø 16/20					
" " 7,00 * 4,75 * 1,580			52,535		
Pos.17 - 1 Ø 16/20					
" " 7,00 * 2,15 * 1,580			23,779		
Pos.18 - 1 Ø 16/20					
" " 2,00 * 7,95 * 1,580			25,122		
Pos.19 - 1 Ø 16/40					
" " 8,00 * 10,40 * 2,47			205,504		
Pos.20 - 2x1 Ø 10/10 zincato					
" " 6,00 * 1,20 * 0,617			4,442		
Pos.21 - 2x(1+1) Ø 12/20					
" " 32,00 * 1,70 * 0,888			48,307		
Pos.22 - 2x1 Ø 8/40x40					
" " 12,00 * 0,50 * 0,395			2,370		
Pos.23 - 1+1 Ø 10					
" " 2,00 * 11,60 * 0,617			14,314		
Pos.24 - 1 Ø 14					
" " 1,00 * 1,20 * 1,210			1,452		
Pos.25 - 1 Ø 14					
" " 1,00 * 1,20 * 1,210			1,452		
Pos.26 - 1 Ø 14					
" " 1,00 * 1,27 * 1,210			1,537		
Pos.27 - 1 Ø 14					
" " 1,00 * 1,27 * 1,210			1,537		
Pos.28 - 3 Ø 16					
" " 3,00 * 5,05 * 1,580			23,937		
Pos.29 - 3 Ø 16					
" " 3,00 * 11,70 * 1,580			55,458		
Pos.30 - 3 Ø 16					
" " 3,00 * 2,29 * 1,580			10,855		
Pos.31 - 3 Ø 16					
" " 3,00 * 2,29 * 1,580			10,855		
Pos.32 - 3 Ø 16					
" " 3,00 * 5,70 * 1,580			27,018		
Pos.33 - 3 Ø 16/20					
" " 7,00 * 6,00 * 1,580			66,360		
Pos.34 - 3 Ø 16/20					
" " 7,00 * 7,60 * 1,580			84,056		
Pos.35 - 1 Ø 20/20					
" " 7,00 * 6,00 * 2,470			103,740		
Pos.36 - 3 Ø 16/20					

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 7,00 * 7,75 * 1,580		85,715		
	Pos.37 - 3 Ø 16/20				
	" " 7,00 * 3,55 * 1,580		39,263		
	Pos.38 - 3 Ø 16/20				
	" " 7,00 * 3,25 * 1,580		35,945		
	Pos.39 - 1 Ø 20/20				
	" " 24,00 * 4,9 * 2,470		290,472		
	Pos.40 - 1 Ø 16/20				
	" " 24,00 * 4,9 * 1,580		185,808		
	Pos.41 - 1 Ø 20/20				
	" " 21,00 * 4,90 * 2,470		254,163		
	Pos.42 - 1 Ø 16/20				
	" " 21,00 * 4,9 * 1,580		162,582		
	Pos.43 - 2x(1+1) Ø 10/20				
	" " 20,00 * 2,40 * 0,617		29,616		
	Pos.44 - 1 Ø 16/20				
	" " 14,00 * 6,00 * 1,580		132,720		
	Pos.45 - 1 Ø 16/20				
	" " 14,00 * 7,55 * 1,580		167,006		
	Pos.46 - 1 Ø 20/20				
	" " 14,00 * 6,00 * 2,470		207,480		
	Pos.47 - 1 Ø 20				
	" " 14,00 * 7,75 * 2,47		267,995		
	Pos.48 - 2 Ø 14				
	" " 1,00 * 10,50 * 1,210		12,705		
	Pos.49 - 3 Ø 16				
	" " 3,00 * 4,95 * 1,580		23,463		
	Pos.50 - 2 Ø 14				
	" " 2,00 * 2,55 * 1,210		6,171		
	Pos.51 - 3+3 Ø 14				
	" " 6,00 * 1,35 * 1,210		9,801		
	Pos.52 - 3 Ø 16				
	" " 3,00 * 5,45 * 1,580		25,833		
	Pos.52 - 1 Ø 20/20				
	" " 16,00 * 4,65 * 2,470		183,768		
	Pos.53 - 3 Ø 16				
	" " 3,00 * 4,90 * 1,580		23,226		
	Pos.54 - 1 Ø 20/20				
	" " 16,00 * 4,90 * 2,470		193,648		
	Pos.55 - 1 Ø 16				
	" " 16,00 * 4,90 * 1,580		123,872		
	Pos.56 - 1 Ø 16				
	" " 16,00 * 2,20 * 1,580		55,616		
	Pos.57 - 1 Ø 12				
	" " 88,00 * 0,85 * 0,888		66,422		
	Pos.58 - 3 Ø 16				
	" " 3,00 * 4,35 * 1,580		20,619		
	Pos.59 - 2 Ø 14				
	" " 2,00 * 2,55 * 1,210		6,171		
	Pos.60 - 3+3 Ø 14				
	" " 6,00 * 1,40 * 1,210		10,164		
	Pos.61 - 3 Ø 16				
	" " 3,00 * 5,45 * 1,580		25,833		
	Pos.62 - 3 Ø 16/20				
	" " 3,00 * 4,30 * 1,580		20,382		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Pos.63 - 1 Ø 20/20				
	" " 16,00 * 4,30 * 2,470		169,936		
	Pos.64 - 1 Ø 16/20				
	" " 16,00 * 4,30 * 1,580		108,704		
	Pos.65 - 1 Ø 16/20				
	" " 16,00 * 2,20 * 1,580		55,616		
	Pos.66 - 1 Ø 12/40x40				
	" " 80,00 * 0,85 * 0,888		60,384		
	Spalla B				
	Pos.1 - 1 Ø 20/20				
	" " 38,00 * 4,15 * 2,470		389,519		
	Pos.2 - 1 Ø 16/40				
	" " 18,00 * 1,65 * 1,580		46,926		
	Pos.3 - 2x1 Ø 10/10 zincato				
	" " 8,00 * 1,35 * 0,617		6,664		
	Pos.4 - 1+1 Ø 14/40x40				
	" " 36,00 * 2,48 * 1,210		108,029		
	Pos.5 - 1 Ø 16/20				
	" " 38,00 * 1,60 * 1,580		96,064		
	Pos.6 - 1 Ø 16/20				
	" " 38,00 * 2,85 * 1,580		171,114		
	Pos.7 - 1 Ø 20/20				
	" " 38,00 * 4,35 * 2,470		408,291		
	Pos.8 - 1 Ø 16/20				
	" " 38,00 * 2,85 * 1,580		171,114		
	Pos.9 - 1+1 Ø 12/20				
	" " 102,00 * 0,80 * 0,888		72,461		
	Pos.10 - 1 Ø 10/40x40				
	" " 154,00 * 0,80 * 0,617		76,014		
	Pos.11 - 1 Ø 14/20				
	" " 104,00 * 1,20 * 1,210		151,008		
	Pos.12 - 1 Ø 20/20				
	" " 7,00 * 4,25 * 2,470		73,483		
	Pos.13 - 1 Ø 16/20				
	" " 7,00 * 4,25 * 1,580		47,005		
	Pos.14 - 1 Ø 16/20				
	" " 14 * 2,25 * 1,580		49,770		
	Pos.15 - 1 Ø 20/20				
	" " 7,00 * 4,75 * 2,47		82,128		
	Pos.16 - 1 Ø 16/20				
	" " 7,00 * 4,75 * 1,580		52,535		
	Pos.17 - 1 Ø 16/20				
	" " 7,00 * 2,16 * 1,580		23,890		
	Pos.18 - 1 Ø 16/20				
	" " 2,00 * 7,95 * 1,580		25,122		
	Pos.19 - 1 Ø 16/40				
	" " 8,00 * 10,40 * 2,47		205,504		
	Pos.20 - 2x1 Ø 10/10 zincato				
	" " 6,00 * 1,20 * 0,617		4,442		
	Pos.21 - 2x(1+1) Ø 12/20				
	" " 32,00 * 1,70 * 0,888		48,307		
	Pos.22 - 2x1 Ø 8/40x40				
	" " 12,00 * 0,50 * 0,395		2,370		
	Pos.23 - 1+1 Ø 10				
	" " 2 * 11,35 * 0,617		14,006		
	Pos.24 - 1 Ø 14				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 1,00 * 1,20 * 1,210		1,452		
Pos.25 - 1 Ø 14					
" " 1,00 * 1,20 * 1,210			1,452		
Pos.26 - 1 Ø 14					
" " 1,00 * 1,27 * 1,210			1,537		
Pos.27 - 1 Ø 14					
" " 1,00 * 1,27 * 1,210			1,537		
Pos.28 - 3 Ø 16					
" " 3,00 * 5,05 * 1,580			23,937		
Pos.29 - 3 Ø 16					
" " 3,00 * 11,45 * 1,580			54,273		
Pos.30 - 3 Ø 16					
" " 3,00 * 2,29 * 1,580			10,855		
Pos.31 - 3 Ø 16					
" " 3,00 * 2,29 * 1,580			10,855		
Pos.32 - 3 Ø 16					
" " 3,00 * 5,70 * 1,580			27,018		
Pos.33 - 3 Ø 16/20					
" " 7,00 * 6,00 * 1,580			66,360		
Pos.34 - 3 Ø 16/20					
" " 7,00 * 7,60 * 1,580			84,056		
Pos.35 - 1 Ø 20/20					
" " 7,00 * 5,50 * 2,470			95,095		
Pos.36 - 1 Ø 20/20					
" " 7,00 * 8,00 * 2,470			138,320		
Pos.37 - 1 Ø 16/20					
" " 7,00 * 3,25 * 1,580			35,945		
Pos.38 - 1 Ø 16/20					
" " 7,00 * 3,25 * 1,580			35,945		
Pos.39 - 1 Ø 20/20					
" " 24,00 * 4,90 * 2,470			290,472		
Pos.40 - 1 Ø 16/20					
" " 24,00 * 4,9 * 1,580			185,808		
Pos.41 - 1 Ø 20/20					
" " 21,00 * 4,9 * 2,470			254,163		
Pos.42 - 1 Ø 16/20					
" " 21,00 * 4,9 * 1,580			162,582		
Pos.43 - 2x(1+1) Ø 10/20					
" " 20,00 * 2,40 * 0,617			29,616		
Pos.44 - 1 Ø 16/20					
" " 14,00 * 6,00 * 1,580			132,720		
Pos.45 - 1 Ø 16/20					
" " 14,00 * 7,30 * 1,580			161,476		
Pos.46 - 1 Ø 20/20					
" " 14,00 * 6,00 * 2,470			207,480		
Pos.47 - 1 Ø 20					
" " 14,00 * 7,50 * 2,47			259,350		
Pos.48 - 1 Ø 14					
" " 1,00 * 10,25 * 1,210			12,403		
Pos.49 - 3 Ø 16					
" " 3,00 * 4,95 * 1,580			23,463		
Pos.50 - 2 Ø 14					
" " 2,00 * 2,55 * 1,210			6,171		
Pos.51 - 3+3 Ø 14					
" " 6,00 * 1,35 * 1,210			9,801		



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Pos.52 - 3 Ø 16				
	" " 3,00 * 5,45 * 1,580		25,833		
	Pos.53 - 3 Ø 16				
	" " 3,00 * 4,90 * 1,580		23,226		
	Pos.54 - 1 Ø 20/20				
	" " 16,00 * 4,90 * 2,470		193,648		
	Pos.55 - 1 Ø 16				
	" " 16,00 * 4,90 * 1,580		123,872		
	Pos.56 - 1 Ø 16				
	" " 16,00 * 2,20 * 1,580		55,616		
	Pos.57 - 1 Ø 12				
	" " 88,00 * 0,85 * 0,888		66,422		
	Pos.58 - 3 Ø 16				
	" " 3,00 * 4,35 * 1,580		20,619		
	Pos.59 - 2 Ø 14				
	" " 2,00 * 2,55 * 1,210		6,171		
	Pos.60 - 3+3 Ø 14				
	" " 6,00 * 1,40 * 1,210		10,164		
	Pos.61 - 3 Ø 16				
	" " 3,00 * 5,45 * 1,580		25,833		
	Pos.62 - 3 Ø 16/20				
	" " 3,00 * 4,30 * 1,580		20,382		
	Pos.63 - 1 Ø 20/20				
	" " 16,00 * 4,30 * 2,470		169,936		
	Pos.64 - 1 Ø 16/20				
	" " 16,00 * 4,30 * 1,580		108,704		
	Pos.65 - 1 Ø 16/20				
	" " 16,00 * 2,20 * 1,580		55,616		
	Pos.66 - 1 Ø 12/40x40				
	" " 80,00 * 0,85 * 0,888		60,384		
	.				
	Totale	kg	11.419,687	0,84	9.592,54
1274 329.d	Acciaio in barre ad aderenza migliorata per c.a. tipo Fe B 44 k controllato.				
	.				
	CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)				
	Elevazione spalle				
	.				
	Acciaio baggioli				
	Spalla A				
	baggiolo H 20 cm				
	Pos.67 - 5+5 Ø 16				
	" " (5+5) * 2,45 * 1,580		38,710		
	Pos.68 - 2 Ø 10				
	" " 2,0 * 2,60 * 0,617		3,208		
	baggiolo H 47 cm				
	Pos.69 - 5+5 Ø 16				
	" " (5+5) * 3,00 * 1,580		47,400		
	Pos.70 - 4 Ø 10				
	" " 5,00 * 2,60 * 0,617		8,021		
	ritegni				
	Pos.71 - 2x6 Ø 20				
	" " 12 * 3,10 * 2,470		91,884		
	Pos.72 - 2x3 Ø 16				
	" " 6,00 * 2,70 * 1,580		25,596		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Pos.73 - 2x5 Ø 10				
	" " 8,00 * 2,00 * 0,617		9,872		
	.				
	Spalla B				
	baggiolo H 20 cm				
	Pos.67 - 5+5 Ø 16				
	" " (5+5) * 2,45 * 1,580		38,710		
	Pos.68 - 2 Ø 10				
	" " 2,0 * 2,60 * 0,617		3,208		
	baggiolo H 47 cm				
	Pos.69 - 5+5 Ø 16				
	" " (5+5) * 3,00 * 1,580		47,400		
	Pos.70 - 4 Ø 10				
	" " 5,00 * 2,60 * 0,617		8,021		
	ritegni				
	Pos.71 - 2x6 Ø 20				
	" " 12 * 3,10 * 2,470		91,884		
	Pos.72 - 2x3 Ø 16				
	" " 6,00 * 2,70 * 1,580		25,596		
	Pos.73 - 2x5 Ø 10				
	" " 8,00 * 2,00 * 0,617		9,872		
	.				
	Totale	kg	449,382	0,84	377,48
1275 329.d	Acciaio in barre ad aderenza migliorata per c.a. tipo Fe B 44 k controllato.				
	.				
	CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)				
	Soletta flottante				
	.				
	Armatura soletta flottante Spalla A				
	Pos.74 - 1 Ø 16/20				
	" " 53,00 * 1,10 * 1,578		91,997		
	Pos.75 - 1+1 Ø 16/20				
	" " 53,00 * 4,20 * 1,578		351,263		
	" " 53,00 * 4,20 * 1,578		351,263		
	Pos.76 - 1+1 Ø 12/20				
	" " 20 * 10,75 * 0,888		190,920		
	" " 20 * 10,75 * 0,888		190,920		
	Pos.77 - 3 Ø 12/100				
	" " 30,00 * 1,30 * 0,888		34,632		
	.				
	Armatura soletta flottante Spalla B				
	Pos.74 - 1 Ø 16/20				
	" " 52 * 1,10 * 1,578		90,262		
	Pos.75 - 1+1 Ø 16/20				
	" " 52 * 4,20 * 1,578		344,635		
	" " 52 * 4,20 * 1,578		344,635		
	Pos.76 - 1+1 Ø 12/20				
	" " 20 * 10,50 * 0,888		186,480		
	" " 20 * 10,50 * 0,888		186,480		
	Pos.77 - 3 Ø 12/100				
	" " 30,00 * 1,30 * 0,888		34,632		
	.				
	Totale	kg	2.398,119	0,84	2.014,42
1276	Casseforme piane orizzontali o verticali per conglomerati cementizi				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
334	.				
	CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)				
	Elevazione spalle				
	.				
	Calcestruzzo				
	Spalla A				
	Base di appoggio baggioli				
	" 1 * 7,70 * 1,50		11,550		
	" 2,00 * 1,70 * 1,50		5,100		
	muretti di protezione baggioli				
	in sx				
	" 2,00 * 1,70 * 1,00		3,400		
	" 1 * 0,30 * 1,00		0,300		
	in dx				
	" 2,00 * 1,70 * 1,00		3,400		
	" 1 * 0,30 * 1,00		0,300		
	Muro paraghiaia				
	" 2,00 * 10,59 * ((4,91+4,33)/2)		97,852		
	Cordolo muro paraghiaia				
	" 1 * 10,59 * 0,25		2,648		
	" 1 * 10,59 * 0,35		3,707		
	" 2,00 * 0,25 * 0,35		0,175		
	" 2 * 0,63 * 0,49		0,617		
	" 2 * 0,63 * 0,53		0,668		
	Appoggio soletta flottante				
	" 1 * 10,59 * 0,20		2,118		
	" 1 * 10,59 * 0,25		2,648		
	" 2,00 * 0,20 * 0,25		0,100		
	Muro d'ala				
	in sx				
	" 2,00 * 4,25 * ((4,66+4,58)/2)		39,270		
	" 2,00 * 0,63 * ((4,66+4,58)/2)		5,821		
	in dx				
	" 2,00 * 4,25 * ((4,39+4,47)/2)		37,655		
	" 2,00 * 0,63 * ((4,39+4,47)/2)		5,582		
	Spalla B				
	Base di appoggio baggioli				
	" 1 * 7,70 * 1,50		11,550		
	" 2,00 * 1,70 * 1,50		5,100		
	muretti di protezione baggioli				
	in sx				
	" 2,00 * 1,70 * 1,00		3,400		
	" 1 * 0,30 * 1,00		0,300		
	in dx				
	" 2,00 * 1,70 * 1,00		3,400		
	" 1 * 0,30 * 1,00		0,300		
	Muro paraghiaia				
	" 2,00 * 10,34 * ((4,34+4,91)/2)		95,645		
	Cordolo muro paraghiaia				
	" 1 * 10,34 * 0,25		2,585		
	" 1 * 10,34 * 0,35		3,619		
	" 2,00 * 0,25 * 0,35		0,175		
	" 2 * 0,63 * 0,49		0,617		
	" 2 * 0,63 * 0,53		0,668		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1277 334	Appoggio soletta flottante				
	" " 1 * 10,34 * 0,20		2,068		
	" " 1 * 10,34 * 0,25		2,585		
	" " 2,00 * 0,20 * 0,25		0,100		
	Muro d'ala				
	in sx				
	" " 2,00 * 4,25 * ((4,66+4,58)/2)		39,270		
	" " 2,00 * 0,63 * ((4,66+4,58)/2)		5,821		
	in dx				
	" " 2,00 * 4,25 * ((4,39+4,48)/2)		37,698		
	" " 2,00 * 0,63 * ((4,39+4,48)/2)		5,588		
	.				
	Totale	mq	443,400	20,77	9.209,42
	1278 334	Casseforme piane orizzontali o verticali per conglomerati cementizi			
.					
CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)					
Elevazione spalle					
.					
Cassero - baggioli					
Spalla A					
baggioli					
" " 4,00 * 0,65 * 0,47			1,222		
" " 4,00 * 0,65 * 0,20			0,520		
ritegni					
" " 4,00 * 0,50 * 0,50			1,000		
" " 4,00 * 0,50 * 0,50			1,000		
Spalla B					
baggioli					
" " 4,00 * 0,65 * 0,47		1,222			
" " 4,00 * 0,65 * 0,20		0,520			
ritegni					
" " 4,00 * 0,50 * 0,50		1,000			
" " 4,00 * 0,50 * 0,50		1,000			
.					
Totale	mq	7,484	20,77	155,44	
1279 338.d	Casseforme piane orizzontali o verticali per conglomerati cementizi				
	.				
	CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)				
	Soletta flottante				
	.				
	Casseri				
	Spalla A				
	" " 2,00 * 10,59 * 0,25		5,295		
	" " 2,00 * 4,00 * 0,25		2,000		
	Spalla B				
	" " 2,00 * 10,59 * 0,25		5,295		
	" " 2,00 * 4,00 * 0,25		2,000		
	.				
	Totale	mq	14,590	20,77	303,03
1279 338.d	Lastre prefabbricate in c.a. vibrato per formazione di velette h=60/70				
	.				
	CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1280 8001	Elevazione spalle				
	.				
	Velette prefabbricate				
	Spalla A				
	" 1 * 4,25 * 0,65		2,763		
	Spalla B				
	" 1 * 4,25 * 0,65		2,763		
	.				
	Totale	mq	5,526	51,17	282,77
	Zincatura eseguita a caldo				
.					
CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)					
Elevazione spalle					
.					
Acciaio					
Spalla A					
Pos.3 - 2x1 Ø 10/10 zincato					
" 8,00 * 1,35 * 0,617		6,664			
Pos.21 - 2x1 Ø 10/10 zincato					
" 6,00 * 1,20 * 0,617		4,442			
Spalla B					
Pos.3 - 2x1 Ø 10/10 zincato					
" 8,00 * 1,35 * 0,617		6,664			
Pos.21 - 2x1 Ø 10/10 zincato					
" 6,00 * 1,20 * 0,617		4,442			
.					
Totale	kg	22,212	0,93	20,66	
1281 NP.05	Rivestimento protettivo delle superfici esterne esposte a ... iadotti e ponti in calcestruzzo, delle pile e delle spalle				
	.				
	CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)				
	Elevazione spalle				
	.				
	Trattamento protettivo spalle				
	Spalla A				
	Base di appoggio baggioli				
	" 1 * 7,70 * 1,50		11,550		
	" 2,00 * 1,70 * 1,50		5,100		
	" 1 * 7,70 * 1,70		13,090		
	muretti di protezione baggioli				
	in sx				
	" 2,00 * 1,70 * 1,00		3,400		
	" 1 * 0,30 * 1,00		0,300		
	" 1 * 1,70 * 0,30		0,510		
	in dx				
	" 2,00 * 1,70 * 1,00		3,400		
	" 1 * 0,30 * 1,00		0,300		
	" 1 * 1,70 * 0,30		0,510		
Muro paraghiaia					
" 1,00 * 10,59 * ((4,91+4,33)/2)		48,926			
" 1,00 * 10,59 * 0,85		9,002			
Muro d'ala					
in sx					
" 1,00 * 4,25 * ((4,66+4,58)/2)		19,635			

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" 1,00 * 0,63 * ((4,66+4,58)/2)		2,911		
	" 1,00 * 4,25 * 0,63		2,678		
	in dx				
	" 1,00 * 4,25 * ((4,39+4,47)/2)		18,828		
	" 1,00 * 0,63 * ((4,39+4,47)/2)		2,791		
	" 1,00 * 4,25 * 0,63		2,678		
	Spalla B				
	Base di appoggio baggioli				
	" 1 * 7,70 * 1,50		11,550		
	" 2,00 * 1,70 * 1,50		5,100		
	" 1 * 7,70 * 1,70		13,090		
	muretti di protezione baggioli				
	in sx				
	" 2,00 * 1,70 * 1,00		3,400		
	" 1 * 0,30 * 1,00		0,300		
	" 1 * 1,70 * 0,30		0,510		
	in dx				
	" 2,00 * 1,70 * 1,00		3,400		
	" 1 * 0,30 * 1,00		0,300		
	" 1 * 1,70 * 0,30		0,510		
	Muro paraghiaia				
	" 1,00 * 10,34 * ((4,34+4,91)/2)		47,823		
	" 1,00 * 10,34 * 0,85		8,789		
	Muro d'ala				
	in sx				
	" 1,00 * 4,25 * ((4,66+4,58)/2)		19,635		
	" 1,00 * 0,63 * ((4,66+4,58)/2)		2,911		
	" 1,00 * 4,25 * 0,63		2,678		
	in dx				
	" 1,00 * 4,25 * ((4,39+4,48)/2)		18,849		
	" 1,00 * 0,63 * ((4,39+4,48)/2)		2,794		
	" 1,00 * 4,25 * 0,63		2,678		
	Trattamento protettivo baggioli				
	Spalla A				
	baggioli				
	" 4,00 * 0,65 * 0,47		1,222		
	" 4,00 * 0,65 * 0,20		0,520		
	ritegni				
	" 4,00 * 0,50 * 0,50		1,000		
	" 4,00 * 0,50 * 0,50		1,000		
	Spalla B				
	baggioli				
	" 4,00 * 0,65 * 0,47		1,222		
	" 4,00 * 0,65 * 0,20		0,520		
	ritegni				
	" 4,00 * 0,50 * 0,50		1,000		
	" 4,00 * 0,50 * 0,50		1,000		
	.				
	Totale	mq	297,410	15,31	4.553,35
1282 NP.08	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento della classe di esposizione				
	.				
	CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)				
	Elevazione spalle				
	.				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1283 NP.08	Sovrapprezzo per incremento classe esposizione Vedi quantità cls elevazione spalle " " 1 * 150,714 .	mc	150,714	4,37	658,62
	Totale		150,714		
1284 NP.08	Sovrapprezzo per conglomerati cementizi per incremento della classe di esposizione . CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE) Elevazione spalle . Sovrapprezzo per incremento classe esposizione Vedi quantità cls baggioli " " 1 * 1,068 .	mc	1,068	4,37	4,67
	Totale		1,068		
1285 NP.10	Sovrapprezzo per conglomerati cementizi per incremento della classe di esposizione . CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE) Soletta flottante . Sovrapprezzo per incremento classe esposizione Vedi quantità cls elevazione spalle " " 1 * 21,18 .	mc	21,180	4,37	92,56
	Totale		21,180		
1286 NP.10	Sovrapprezzo per conglomerati cementizi per incremento del ... della qualità degli inerti e controllo della fessurazione . CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE) Elevazione spalle . Sovrapprezzo per ottimizzazione qualità inerti Vedi quantità cls elevazione spalle " " 1 * 150,714 .	mc	150,714	4,37	658,62
	Totale		150,714		
1287 NP.10	Sovrapprezzo per conglomerati cementizi per incremento del ... della qualità degli inerti e controllo della fessurazione . CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE) Elevazione spalle . Sovrapprezzo per ottimizzazione qualità inerti Vedi quantità cls baggioli " " 1 * 1,068 .	mc	1,068	4,37	4,67
	Totale		1,068		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
.	Sovrapprezzo per ottimizzazione qualità inerti				
	Vedi quantità cls				
"	" 1 * 21,18		21,180		
.					
	Totale	mc	21,180	4,37	92,56
	Totale 034 - Elevazione spalle Euro				45.644,87



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)

035 - Elevazione pile

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1288 327.f	Calcestruzzo per opere in elevazione, classe 40 MPa, , escluse casseforme . CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE) Elevazione pile . Calcestruzzo in elevazione Pila 1 " 1 * 10,218 * 7,00 Pila 2 " 1 * 10,218 * 7,00 . Totale	mc	71,526  71,526  143,052	101,85	14.569,85
1289 327.g	Calcestruzzo per opere in elevazione, classe 45 MPa, escluse casseforme . CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE) Elevazione pile . Calcestruzzo baggioli e ritegni Pila 1 baggioli " 1 * 0,90 * 0,90 * 0,56 " 1 * 0,90 * 0,90 * 0,30 ritegni " 1 * 0,50 * 0,50 * 0,60 " 1 * 0,50 * 0,50 * 0,60 Pila 2 baggioli " 1 * 0,90 * 0,90 * 0,56 " 1 * 0,90 * 0,90 * 0,30 ritegni " 1 * 0,50 * 0,50 * 0,60 " 1 * 0,50 * 0,50 * 0,60 . Totale	mc	0,454 0,243  0,150 0,150  0,454 0,243  0,150 0,150	120,91	241,09
1290 329.d	Acciaio in barre ad aderenza migliorata per c.a. tipo Fe B 44 k controllato. . CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE) Elevazione pile . Acciaio in elevazione Pila 1 Pos.1 - 102 Ø 24 " 102,00 * 6,90 * 3,55 Pos.2 - 1 Ø 16/60 " 9,00 * 6,90 * 1,580 Pos.3 - 1 Ø 20/20 " 14,00 * 3,65 * 2,470 Pos.4 - 2x1 Ø 20/20 " 4,00 * ((3,61+3,64)/2) * 2,470 Pos.5 - 2x1 Ø 20/20 " 4,00 * ((3,51+3,57)/2) * 2,470 Pos.6 - 2x1 Ø 20/20	mc	2.498,490  98,118  126,217  35,815  34,975		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)

035 - Elevazione pile

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 4,00 * ((3,37+3,45)/2) * 2,470		33,691		
	Pos.7 - 2x1 Ø 20/20				
	" " 4,00 * ((2,99+3,27)/2) * 2,470		30,924		
	Pos.8 - 2x1 Ø 20/20				
	" " 4,00 * ((6,92+7,80)/2) * 2,470		72,717		
	Pos.9 - 2x1 Ø 20/20				
	" " 4,00 * ((8,02+8,06)/2) * 2,470		79,435		
	Pos.10 - 2x1 Ø 10/10 zincato				
	" " 4,00 * ((2,63+2,69)/2) * 0,617		6,565		
	Pos.11 - 2x1 Ø 10/10 zincato				
	" " 4,00 * ((2,74+2,79)/2) * 0,617		6,824		
	Pos.12 - 2x(1+1) Ø 10/10 zincato				
	" " 8,00 * ((1,53+1,69)/2) * 0,617		7,947		
	Pos.13 - 4x1 Ø 10 zincato				
	" " 4,00 * 1,78 * 0,617		4,393		
	Pos.14 - 1+1 Ø 14/20				
	" " 70,00 * 5,65 * 1,210		478,555		
	Pos.15 - 1+1 Ø 14/20				
	" " 70,00 * 3,60 * 1,210		304,920		
	Pos.16 - 1+1 Ø 14/40				
	" " 17,00 * 6,50 * 1,210		133,705		
	Pos.17 - 2x1 Ø 14/60x40				
	" " 68,00 * ((1,73+1,93)/2) * 1,210		150,572		
	Pos.18 - 1 Ø 14/60x40				
	" " 85,00 * 2,00 * 1,210		205,700		
	Pila 2				
	Pos.1 - 102 Ø 24				
	" " 102,00 * 6,90 * 3,55		2.498,490		
	Pos.2 - 1 Ø 16/60				
	" " 9,00 * 6,90 * 1,580		98,118		
	Pos.3 - 1 Ø 20/20				
	" " 14,00 * 3,65 * 2,470		126,217		
	Pos.4 - 2x1 Ø 20/20				
	" " 4,00 * ((3,61+3,64)/2) * 2,470		35,815		
	Pos.5 - 2x1 Ø 20/20				
	" " 4,00 * ((3,51+3,57)/2) * 2,470		34,975		
	Pos.6 - 2x1 Ø 20/20				
	" " 4,00 * ((3,37+3,45)/2) * 2,470		33,691		
	Pos.7 - 2x1 Ø 20/20				
	" " 4,00 * ((2,99+3,27)/2) * 2,470		30,924		
	Pos.8 - 2x1 Ø 20/20				
	" " 4,00 * ((6,92+7,80)/2) * 2,470		72,717		
	Pos.9 - 2x1 Ø 20/20				
	" " 4,00 * ((8,02+8,06)/2) * 2,470		79,435		
	Pos.10 - 2x1 Ø 10/10 zincato				
	" " 4,00 * ((2,63+2,69)/2) * 0,617		6,565		
	Pos.11 - 2x1 Ø 10/10 zincato				
	" " 4,00 * ((2,74+2,79)/2) * 0,617		6,824		
	Pos.12 - 2x(1+1) Ø 10/10 zincato				
	" " 8,00 * ((1,53+1,69)/2) * 0,617		7,947		
	Pos.13 - 4x1 Ø 10 zincato				
	" " 4,00 * 1,78 * 0,617		4,393		
	Pos.14 - 1+1 Ø 14/20				
	" " 70,00 * 5,65 * 1,210		478,555		
	Pos.15 - 1+1 Ø 14/20				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)

035 - Elevazione pile

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 70,00 * 3,60 * 1,210		304,920		
	Pos.16 - 1+1 Ø 14/40				
	" " 17,00 * 6,50 * 1,210		133,705		
	Pos.17 - 2x1 Ø 14/60x40				
	" " 68,00 * ((1,73+1,93)/2) * 1,210		150,572		
	Pos.18 - 1 Ø 14/60x40				
	" " 85,00 * 2,00 * 1,210		205,700		
	.				
	Totale	kg	8.619,126	0,84	7.240,07
1291 329.d	Acciaio in barre ad aderenza migliorata per c.a. tipo Fe B 44 k controllato.				
	.				
	CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)				
	Elevazione pile				
	.				
	Acciaio baggioli e ritegni				
	Pila 1				
	baggiolo H=30 cm				
	Pos.19 - 2x(5+5) Ø 16				
	" " 20,00 * 2,70 * 1,580		85,320		
	Pos.20 - 1 Ø 10				
	" " 12,00 * 3,30 * 0,617		24,433		
	baggiolo H=56 cm				
	Pos.21 - 2x(5+5) Ø 16				
	" " 20 * 3,20 * 1,580		101,120		
	Pos.22 - 1 Ø 10				
	" " 20,00 * 3,20 * 0,617		39,488		
	ritegni				
	Pos.23 - 2x6 Ø 20				
	" " 12,00 * 3,50 * 2,470		103,740		
	Pos.24 - 2x3 Ø 16				
	" " 6,00 * 3,10 * 1,580		29,388		
	Pos.25 - 2x5 Ø 10				
	" " 12,00 * 2,00 * 0,617		14,808		
	Pila 2				
	baggiolo H=30 cm				
	Pos.19 - 2x(5+5) Ø 16				
	" " 20,00 * 2,70 * 1,580		85,320		
	Pos.20 - 1 Ø 10				
	" " 12,00 * 3,30 * 0,617		24,433		
	baggiolo H=56 cm				
	Pos.21 - 2x(5+5) Ø 16				
	" " 20 * 3,20 * 1,580		101,120		
	Pos.22 - 1 Ø 10				
	" " 20,00 * 3,20 * 0,617		39,488		
	ritegni				
	Pos.23 - 2x6 Ø 20				
	" " 12,00 * 3,50 * 2,470		103,740		
	Pos.24 - 2x3 Ø 16				
	" " 6,00 * 3,10 * 1,580		29,388		
	Pos.25 - 2x5 Ø 10				
	" " 12,00 * 2,00 * 0,617		14,808		
	Totale	kg	796,594	0,84	669,14
1292 334	Casseforme piane orizzontali o verticali per conglomerati cementizi				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)

035 - Elevazione pile

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	. CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE) Elevazione pile .				
	Casseri baggioli e ritegni				
	Pila 1				
	baggioli				
	" 4,00 * 0,90 * 0,56		2,016		
	" 4,00 * 0,90 * 0,30		1,080		
	ritegni				
	" 4,00 * 0,50 * 0,60		1,200		
	" 4,00 * 0,50 * 0,60		1,200		
	Pila 2				
	baggioli				
	" 4,00 * 0,90 * 0,56		2,016		
	" 4,00 * 0,90 * 0,30		1,080		
	ritegni				
	" 4,00 * 0,50 * 0,60		1,200		
	" 4,00 * 0,50 * 0,60		1,200		
	. Totale	mq	10,992	20,77	228,30
1293 382	Casseforme per getti di cemento armato o precompresso avente curvatura tridimensionale con raggio di curvatura non superiore a ml 10. .				
	CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE) Elevazione pile .				
	Casseri - curvi				
	Pila 1				
	" 4,00 * 2,354 * 7,00		65,912		
	Pila 2				
	" 4,00 * 2,354 * 7,00		65,912		
	. Casseri - rettilinei				
	Pila 1				
	" 2,00 * 2,20 * 7,00		30,800		
	" 2,00 * 0,29 * 7,00		4,060		
	Pila 2				
	" 2,00 * 2,20 * 7,00		30,800		
	" 2,00 * 0,29 * 7,00		4,060		
	. Totale	mq	201,544	25,52	5.143,40
1294 8001	Zincatura eseguita a caldo .				
	CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE) Elevazione pile .				
	Acciaio in elevazione				
	Pila 1				
	Pos.10 - 2x1 Ø 10/10 zincato				
	" 4,00 * ((2,63+2,69)/2) * 0,617		6,565		
	Pos.11 - 2x1 Ø 10/10 zincato				
	" 4,00 * ((2,74+2,79)/2) * 0,617		6,824		
	Pos.12 - 2x(1+1) Ø 10/10 zincato				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)

035 - Elevazione pile

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" 8,00 * ((1,53+1,69)/2) * 0,617		7,947		
	Pos.13 - 4x1 Ø 10 zincato				
	" 4,00 * 1,78 * 0,617		4,393		
	Pila 2				
	Pos.10 - 2x1 Ø 10/10 zincato				
	" 4,00 * ((2,63+2,69)/2) * 0,617		6,565		
	Pos.11 - 2x1 Ø 10/10 zincato				
	" 4,00 * ((2,74+2,79)/2) * 0,617		6,824		
	Pos.12 - 2x(1+1) Ø 10/10 zincato				
	" 8,00 * ((1,53+1,69)/2) * 0,617		7,947		
	Pos.13 - 4x1 Ø 10 zincato				
	" 4,00 * 1,78 * 0,617		4,393		
	.				
	Totale	kg	51,458	0,93	47,86
1295 NP.05	Rivestimento protettivo delle superfici esterne esposte a ... iadotti e ponti in calcestruzzo, delle pile e delle spalle				
	.				
	CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)				
	Elevazione pile				
	.				
	Trattamento protettivo elevazione pile				
	Pila 1				
	" 1,00 * 14,396 * 7,00		100,772		
	" 1,00 * 10,218		10,218		
	Pila 2				
	" 1,00 * 14,396 * (7,00-1,16)		84,073		
	" 1,00 * 10,218		10,218		
	Trattamento protettivo baggioli e ritegni				
	Pila 1				
	baggioli				
	" 4,00 * 0,90 * 0,56		2,016		
	" 4,00 * 0,90 * 0,30		1,080		
	ritegni				
	" 4,00 * 0,50 * 0,60		1,200		
	" 4,00 * 0,50 * 0,60		1,200		
	Pila 2				
	baggioli				
	" 4,00 * 0,90 * 0,56		2,016		
	" 4,00 * 0,90 * 0,30		1,080		
	ritegni				
	" 4,00 * 0,50 * 0,60		1,200		
	" 4,00 * 0,50 * 0,60		1,200		
	.				
	Totale	mq	216,273	15,31	3.311,14
1296 NP.08	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento della classe di esposizione				
	.				
	CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)				
	Elevazione pile				
	.				
	Sovrapprezzo per incremento classe esposizione				
	Vedi quantità cls pile				
	" 1 * 143,052		143,052		
	.				
	Totale	mc	143,052	4,37	625,14

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)

035 - Elevazione pile

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1297 NP.08	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento della classe di esposizione . CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE) Elevazione pile . Sovraprezzo per incremento classe esposizione Vedi quantità cls baggioli e ritegni " " 1 * 1,994 . Totale	mc	1,994	4,37	8,71
1298 NP.10	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento del ... della qualità degli inerti e controllo della fessurazione . CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE) Elevazione pile . Sovraprezzo per ottimizzazione qualità inerti Vedi quantità cls pile " " 1 * 143,052 . Totale	mc	143,052	4,37	625,14
1299 NP.10	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento del ... della qualità degli inerti e controllo della fessurazione . CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE) Elevazione pile . Sovraprezzo per ottimizzazione qualità inerti Vedi quantità cls baggioli e ritegni " " 1 * 1,994 . Totale	mc	1,994	4,37	8,71
	Totale 035 - Elevazione pile Euro				32.718,55

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1300 375.b	Fornitura e posa in opera di strutture portanti in acciaio autoprotetto tipo S355J0W (UNI EN 10155) a doppio "T" - luci da 25,00 ÷ 40,00 m, b) varo dal basso . CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE) . TRAVI LONGITUDINALI Calcolo singola trave Concio 1 Piattabanda superiore - lamiera sp.18 mm " " 1,00 * 8,00 * 0,60 * 142,00 Piattabanda inferiore - lamiera sp. 30 mm " " 1,00 * 8,00 * 0,90 * 236,00 Anima - lamiera sp.16 mm " " 1,00 * 8,00 * 2,29 * 125,60 Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 16 mm " " 1 * 0,25 * 2,29 * 125,60 Irrigidimenti verticali in corrispondenza diaframma spalla - piatto sp.30 mm Lato esterno " " 3 * 0,729 * 236,00 Lato interno " " 3 * 0,953 * 236,00 Irrigidimenti verticali in corrispondenza attacco controvento inferiore - piatto sp.30 mm " " 1,00 * 0,143 * 236,00 " " 1,00 * 0,216 * 236,00 Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm " " 1 * 0,972 * 172,70 contropiastra in corrispondenza appoggio 550x550x70 mm " " 1,00 * 0,55 * 0,55 * 549,00 Piolatura Travi Tipo A - 4 Ø 22/200 - h=240 mm " " (40*4) * 0,24 * 2,984 . Concio 2 Piattabanda superiore - lamiera sp. 18 mm " " 1,00 * 10,00 * 0,60 * 142,00 Piattabanda inferiore - lamiera sp. 35 mm " " 1,00 * 10,00 * 0,90 * 275 Anima - lamiera sp. 16 mm " " 1,00 * 10,00 * 2,285 * 125,60 Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 16 mm " " 2 * 0,25 * 2,285 * 125,60 Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm " " 1 * 0,969 * 172,70 Piolatura Travi Tipo B - 4 Ø 22/400 + 2 Ø 22/400 mm - h=240 mm " " (25*4) * 0,24 * 2,984 " " (25*2) * 0,24 * 2,984 . Concio 3 Piattabanda superiore - lamiera sp. 25 mm " " 1,00 * 12,00 * 0,60 * 197,00 Piattabanda inferiore - lamiera sp. 35 mm " " 1,00 * 12,00 * 0,90 * 275,00 Anima - lamiera sp. 20 mm " " 1,00 * 12,00 * 2,277 * 157,00 Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 20 mm				
			681,600		
			1.699,200		
			2.300,992		
			71,906		
			516,132		
			674,724		
			33,748		
			50,976		
			167,864		
			166,073		
			114,586		
			852,000		
			2.475,000		
			2.869,960		
			143,498		
			167,346		
			71,616		
			35,808		
			1.418,400		
			2.970,000		
			4.289,868		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" 2 * 0,25 * 2,277 * 157,00		178,745		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
	" 2 * 0,964 * 172,70		332,966		
	Piolatura Travi Tipo B - 4 Ø 22/400 + 2 Ø 22/400 mm - h=240 mm				
	" (30*4) * 0,24 * 2,984		85,939		
	" (30*2) * 0,24 * 2,984		42,970		
	.				
	Concio 4				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 35 mm				
	" 1,00 * 13,00 * 0,70 * 275,00		2.502,500		
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 30 mm				
	" 1,00 * 8,00 * 0,65 * 236,00		1.227,200		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 35 mm				
	" 1,00 * 13,00 * 0,90 * 275,00		3.217,500		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 30 mm				
	" 1,00 * 8,00 * 0,85 * 236,00		1.604,800		
	Anima - lamiera sp. 24 mm				
	" 1,00 * (2,50+2,50) * 2,266 * 188,40		2.134,572		
	" 1,00 * 8,00 * 2,203 * 188,40		3.320,362		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 24 mm				
	" 2 * 0,25 * 2,203 * 188,40		207,523		
	Irrigidimenti verticali in corrispondenza diaframma pila - piatto sp.30 mm				
	Lato esterno				
	" 3 * 0,703 * 236,00		497,724		
	Lato interno				
	" 3 * 0,840 * 236,00		594,720		
	Irrigidimenti verticali in corrispondenza attacco controvento inferiore - piatto sp.30 mm				
	" 2 * 0,143 * 236,00		67,496		
	" 2 * 0,216 * 236,00		101,952		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
	" 2 * 0,958 * 172,70		330,893		
	contropiastra in corrispondenza appoggio 750x750x80 mm				
	" 1,00 * 0,75 * 0,75 * 628,00		353,250		
	Piolatura Travi Tipo A - 4 Ø 22/200 - h=240 mm				
	" (65*4) * 0,24 * 2,984		186,202		
	.				
	Concio 5				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 18 mm				
	" 1,00 * 12,00 * 0,60 * 142,00		1.022,400		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 30 mm				
	" 1,00 * 12,00 * 0,90 * 236,00		2.548,800		
	Anima - lamiera sp. 20 mm				
	" 1,00 * 12,00 * 2,29 * 157,00		4.314,360		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 20 mm				
	" 2 * 0,25 * 2,29 * 157,00		179,765		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp. 22 mm				
	" 2 * 0,972 * 172,70		335,729		
	Piolatura Travi Tipo B - 4 Ø 22/400 + 2 Ø 22/400 mm - h=240 mm				
	" (30*4) * 0,24 * 2,984		85,939		
	" (30*2) * 0,24 * 2,984		42,970		
	.				
	Concio 6				
	Piattabanda superiore - lamiera sp.18 mm				
	" 1,00 * 11,60 * 0,60 * 142,00		988,320		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 35 mm				



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
"	" 1,00 * 11,60 * 0,90 * 275,00 Anima - lamiera sp.16 mm		2.871,000		
"	" 1,00 * 11,60 * 2,285 * 125,60 Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 16 mm		3.329,154		
"	" 2 * 0,25 * 2,285 * 125,60		143,498		
"	" 1 * 0,969 * 172,70 Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm		167,346		
"	" (29*4) * 0,24 * 2,984 Piolatura Travi Tipo B - 4 Ø 22/400 + 2 Ø 22/400 mm - h=240 mm		83,075		
"	" (29*2) * 0,24 * 2,984		41,537		
.	Concio 7				
"	" 1,00 * 12,00 * 0,60 * 142,00 Piattabanda superiore - lamiera sp. 18 mm		1.022,400		
"	" 1,00 * 12,00 * 0,90 * 236,00 Piattabanda inferiore - lamiera sp. 30 mm		2.548,800		
"	" 1,00 * 12,00 * 2,29 * 157,00 Anima - lamiera sp. 20 mm		4.314,360		
"	" 2 * 0,25 * 2,29 * 157,00 Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 20 mm		179,765		
"	" 2 * 0,972 * 172,70 Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp. 22 mm		335,729		
"	" (30*4) * 0,24 * 2,984 Piolatura Travi Tipo B - 4 Ø 22/400 + 2 Ø 22/400 mm - h=240 mm		85,939		
"	" (30*2) * 0,24 * 2,984		42,970		
.	Concio 8				
"	" 1,00 * 13,00 * 0,70 * 275,00 Piattabanda superiore - lamiera sp. 35 mm		2.502,500		
"	" 1,00 * 8,00 * 0,65 * 236,00 Piattabanda superiore - lamiera sp. 30 mm		1.227,200		
"	" 1,00 * 13,00 * 0,90 * 275,00 Piattabanda inferiore - lamiera sp. 35 mm		3.217,500		
"	" 1,00 * 8,00 * 0,85 * 236,00 Piattabanda inferiore - lamiera sp. 30 mm		1.604,800		
"	" 1,00 * (2,50+2,50) * 2,266 * 188,40 Anima - lamiera sp. 24 mm		2.134,572		
"	" 1,00 * 8,00 * 2,203 * 188,40		3.320,362		
"	" 2 * 0,25 * 2,203 * 188,40 Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 24 mm		207,523		
"	" 3 * 0,703 * 236,00 Irrigidimenti verticali in corrispondenza diaframma pila - piatto sp.30 mm Lato esterno		497,724		
"	" 3 * 0,840 * 236,00 Lato interno		594,720		
"	" 2 * 0,143 * 236,00 Irrigidimenti verticali in corrispondenza attacco controvento inferiore - piatto sp.30 mm		67,496		
"	" 2 * 0,216 * 236,00		101,952		
"	" 2 * 0,958 * 172,70 Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm		330,893		
"	" 1,00 * 0,75 * 0,75 * 628,00 contropiastra in corrispondenza appoggio 750x750x80 mm		353,250		
"	" (65*4) * 0,24 * 2,984 Piolatura Travi Tipo A - 4 Ø 22/200 - h=240 mm		186,202		
.					

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Concio 9				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 25 mm				
	" " 1,00 * 12,00 * 0,60 * 197,00		1.418,400		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 35 mm				
	" " 1,00 * 12,00 * 0,90 * 275,00		2.970,000		
	Anima - lamiera sp. 20 mm				
	" " 1,00 * 12,00 * 2,277 * 157,00		4.289,868		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 20 mm				
	" " 2 * 0,25 * 2,277 * 157,00		178,745		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
	" " 2 * 0,964 * 172,70		332,966		
	Piolatura Travi Tipo B - 4 Ø 22/400 + 2 Ø 22/400 mm - h=240 mm				
	" " (30*4) * 0,24 * 2,984		85,939		
	" " (30*2) * 0,24 * 2,984		42,970		
	.				
	Concio 10				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 18 mm				
	" " 1,00 * 10,00 * 0,60 * 142,00		852,000		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 35 mm				
	" " 1,00 * 10,00 * 0,90 * 275		2.475,000		
	Anima - lamiera sp. 16 mm				
	" " 1,00 * 10,00 * 2,285 * 125,60		2.869,960		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 16 mm				
	" " 2 * 0,25 * 2,285 * 125,60		143,498		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
	" " 1 * 0,969 * 172,70		167,346		
	Piolatura Travi Tipo B - 4 Ø 22/400 + 2 Ø 22/400 mm - h=240 mm				
	" " (25*4) * 0,24 * 2,984		71,616		
	" " (25*2) * 0,24 * 2,984		35,808		
	.				
	Concio 11				
	Piattabanda superiore - lamiera sp.18 mm				
	" " 1,00 * 8,00 * 0,60 * 142,00		681,600		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 30 mm				
	" " 1,00 * 8,00 * 0,90 * 236,00		1.699,200		
	Anima - lamiera sp.16 mm				
	" " 1,00 * 8,00 * 2,29 * 125,60		2.300,992		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 16 mm				
	" " 1 * 0,25 * 2,29 * 125,60		71,906		
	Irrigidimenti verticali in corrispondenza diaframma spalla - piatto sp.30 mm				
	Lato esterno				
	" " 3 * 0,729 * 236,00		516,132		
	Lato interno				
	" " 3 * 0,953 * 236,00		674,724		
	Irrigidimenti verticali in corrispondenza attacco controvento inferiore - piatto sp.30 mm				
	" " 1,00 * 0,143 * 236,00		33,748		
	" " 1,00 * 0,216 * 236,00		50,976		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
	" " 1 * 0,972 * 172,70		167,864		
	contropiastra in corrispondenza appoggio 550x550x70 mm				
	" " 1,00 * 0,55 * 0,55 * 549,00		166,073		
	Piolatura Travi Tipo A - 4 Ø 22/200 - h=240 mm				
	" " (40*4) * 0,24 * 2,984		114,586		
	.				
	Irrigidimento longitudinale - lamiera sp.8 mm				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
"	" 1 * (120,60-(0,03*3*4)) * 0,631 * 62,80		4.764,726		
.					
	Totale parziale	kg	106.965,804		
.					
	ULTERIORI TRAVE LONGITUDINALE				
"	" 1,00 * 106965,804		106.965,804		
.					
	Totale parziale	kg	106.965,804		
.					
	TRAVERSO IN CORRISPONDENZA ASSE APPOGGI SPALLE				
	Calcolo singolo traverso				
	Parte inferiore				
	piattabanda inferiore - lamiera sp.16 mm				
"	" 1,00 * 3,08 * 0,30 * 125,60		116,054		
	anima - lamiera sp.12 mm				
"	" 1,00 * 3,08 * (0,30-0,016-0,016) * 94,20		77,756		
	piattabanda superiore - lamiera sp.16 mm				
"	" 1,00 * 3,08 * 0,30 * 125,60		116,054		
	Collegamento alle travi longitudinali				
	piattabanda inferiore - lamiera sp.16 mm				
"	" 1,00 * 0,130 * 125,60		16,328		
"	" 1,00 * 0,130 * 125,60		16,328		
	anima - lamiera sp.12 mm				
"	" 1,00 * 0,40 * (0,30-0,016-0,016) * 94,20		10,098		
"	" 1,00 * 0,40 * (0,30-0,016-0,016) * 94,20		10,098		
	piattabanda superiore - lamiera sp.16 mm				
"	" 1,00 * 0,464 * 125,60		58,278		
"	" 1,00 * 0,464 * 125,60		58,278		
	coprigiunto piattabanda inferiore 280x610x10 e 120x610x10 mm				
"	" (1+1) * 0,28 * 0,61 * 78,50		26,816		
"	" (2+2) * 0,12 * 0,61 * 78,50		22,985		
	bulloni M20x80				
"	" 64 * 0,255		16,320		
"	" 64 * 0,064		4,096		
	coprigiunto anima 230x330x8 mm				
"	" (2+2) * 0,23 * 0,33 * 62,80		19,066		
	bulloni M20x80				
"	" (12+12) * 0,255		6,120		
"	" (12+12) * 0,064		1,536		
	coprigiunto piattabanda superiore 280x610x10 e 120x610x10 mm				
"	" (1+1) * 0,28 * 0,61 * 78,50		26,816		
"	" (2+2) * 0,12 * 0,61 * 78,50		22,985		
	bulloni M20x80				
"	" 64 * 0,255		16,320		
"	" 64 * 0,064		4,096		
	irrigidimenti tratto centrale - piatto sp.30 mm				
"	" (2+2) * 0,144 * (0,30-0,016-0,016) * 236,00		36,431		
	piatto di compensazione 280x500x20 mm				
"	" 1 * 0,28 * 0,50 * 157,00		21,980		
	piatto superiore 260x340x16 mm				
"	" 1 * 0,26 * 0,34 * 125,60		11,103		
	anima 340x318x12 mm				
"	" 1 * 0,318 * 0,34 * 94,20		10,185		
	piatto inferiore 260x340x16 mm				
"	" 1 * 0,26 * 0,34 * 125,60		11,103		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	piatti laterale 260x360x30 mm				
	" (1+1) * 0,26 * 0,36 * 236		44,179		
	Parte centrale				
	angolare 150x150x12 mm - peso 27.30 kg/m				
	" 2 * 2,63 * 27,30		143,598		
	" 2 * 2,63 * 27,30		143,598		
	calastrelli 181x100x30 mm				
	" 2 * 0,181 * 0,10 * 236,00		8,543		
	" 2 * 0,181 * 0,10 * 236,00		8,543		
	bulloni M24x80				
	" (12+12) * 0,382		9,168		
	" (12+12) * 0,110		2,640		
	Parte SUPERIORE				
	piattabanda inferiore - lamiera sp.18 mm				
	" 1,00 * 4,28 * 0,40 * 142		243,104		
	anima - lamiera sp.14 mm				
	" 1,00 * 4,28 * (0,50-0,018-0,018) * 109,90		218,253		
	piattabanda superiore - lamiera sp.18 mm				
	" 1,00 * 4,28 * 0,40 * 142		243,104		
	Collegamento alle travi longitudinali				
	piattabanda inferiore - lamiera sp.18 mm				
	" 1,00 * 0,43 * 142		61,060		
	" 1,00 * 0,43 * 142		61,060		
	anima - lamiera sp.14 mm				
	" 1,00 * 0,29 * 109,90		31,871		
	" 1,00 * 0,29 * 109,90		31,871		
	piattabanda superiore - lamiera sp.18 mm				
	" 1,00 * 0,31 * 142		44,020		
	" 1,00 * 0,31 * 142		44,020		
	coprigiunto piattabanda inferiore 280x610x10 e 120x610x10 mm				
	" (1+1) * 0,38 * 0,61 * 78,50		36,393		
	" (2+2) * 0,17 * 0,61 * 78,50		32,562		
	bulloni M20x80				
	" 64 * 0,255		16,320		
	" 64 * 0,064		4,096		
	coprigiunto anima 230x330x8 mm				
	" (2+2) * 0,39 * 0,33 * 62,80		32,329		
	bulloni M20x80				
	" 40 * 0,255		10,200		
	" 40 * 0,064		2,560		
	coprigiunto piattabanda superiore 280x610x10 e 120x610x10 mm				
	" (1+1) * 0,38 * 0,61 * 78,50		36,393		
	" (2+2) * 0,17 * 0,61 * 78,50		32,562		
	bulloni M20x80				
	" 64 * 0,255		16,320		
	" 64 * 0,064		4,096		
	Ali laterali sporgenti				
	piattabanda inferiore - lamiera sp.18 mm				
	" 2 * 1,264 * 0,40 * 142		143,590		
	anima - lamiera sp.14 mm				
	" 2 * 1,250 * ((0,214+0,404)/2) * 109,90		84,898		
	piattabanda superiore - lamiera sp.18 mm				
	" 2 * 1,250 * 0,40 * 142		142,000		
	Collegamento alle travi longitudinali				
	piattabanda inferiore - lamiera sp.18 mm				
	" 2 * 0,361 * 142		102,524		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	anima - lamiera sp.14 mm				
	" " 2 * 0,137 * 109,90		30,113		
	piattabanda superiore - lamiera sp.18 mm				
	" " 2 * 0,11 * 142		31,240		
	Piolatura Trasverso 2 Ø 19/200				
	" " 72 * 0,20 * 2,226		32,054		
	.				
	Totale parziale	kg	2.866,112		
	.				
	ULTERIORI TRAVERSI IN CORRISPONDENZA ASSE APPOGGI SPALLE				
	" " 1,00 * 2866,112		2.866,112		
	.				
	Totale parziale	kg	2.866,112		
	.				
	TRAVERSO IN CORRISPONDENZA ASSE APPOGGI PILE				
	Calcolo singolo traverso				
	Parte inferiore				
	piattabanda inferiore - lamiera sp.16 mm				
	" " 1,00 * 3,08 * 0,30 * 125,60		116,054		
	anima - lamiera sp.12 mm				
	" " 1,00 * 3,08 * (0,30-0,016-0,016) * 94,20		77,756		
	piattabanda superiore - lamiera sp.16 mm				
	" " 1,00 * 3,08 * 0,30 * 125,60		116,054		
	Collegamento alle travi longitudinali				
	piattabanda inferiore - lamiera sp.16 mm				
	" " 1,00 * 0,130 * 125,60		16,328		
	" " 1,00 * 0,130 * 125,60		16,328		
	anima - lamiera sp.12 mm				
	" " 1,00 * 0,40 * (0,30-0,016-0,016) * 94,20		10,098		
	" " 1,00 * 0,40 * (0,30-0,016-0,016) * 94,20		10,098		
	piattabanda superiore - lamiera sp.16 mm				
	" " 1,00 * 0,467 * 125,60		58,655		
	" " 1,00 * 0,467 * 125,60		58,655		
	coprigiunto piattabanda inferiore 280x610x10 e 120x610x10 mm				
	" "(1+1) * 0,28 * 0,61 * 78,50		26,816		
	" "(2+2) * 0,12 * 0,61 * 78,50		22,985		
	bulloni M20x80				
	" "(32+32) * 0,255		16,320		
	" "(32+32) * 0,064		4,096		
	coprigiunto anima 230x330x8 mm				
	" "(2+2) * 0,23 * 0,33 * 62,80		19,066		
	bulloni M20x80				
	" "(12+12) * 0,255		6,120		
	" "(12+12) * 0,064		1,536		
	coprigiunto piattabanda superiore 280x610x10 e 120x610x10 mm				
	" "(1+1) * 0,28 * 0,61 * 78,50		26,816		
	" "(2+2) * 0,12 * 0,61 * 78,50		22,985		
	bulloni M20x80				
	" "(32+32) * 0,255		16,320		
	" "(32+32) * 0,064		4,096		
	irrigidimenti tratto centrale - piatto sp.30 mm				
	" "(2+2) * 0,144 * (0,30-0,016-0,016) * 236,00		36,431		
	piatto di compensazione 280x500x20 mm				
	" " 1 * 0,28 * 0,50 * 157,00		21,980		
	piatto superiore 260x340x16 mm				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
"	" 1 * 0,26 * 0,34 * 125,60 anima 340x318x12 mm		11,103		
"	" 1 * 0,318 * 0,34 * 94,20 piatto inferiore 260x340x16 mm		10,185		
"	" 1 * 0,26 * 0,34 * 125,60 piatto laterale 260x360x30 mm		11,103		
"	" (1+1) * 0,26 * 0,36 * 236 .		44,179		
	Parte centrale				
	angolare 150x150x12 mm - peso 27,30 kg/m				
"	" 2 * 2,67 * 27,30		145,782		
"	" 2 * 2,67 * 27,30		145,782		
	calastrelli 181x100x30 mm				
"	" 2 * 0,181 * 0,10 * 236		8,543		
"	" 2 * 0,181 * 0,10 * 236		8,543		
	bulloni M24x80				
"	" (12+12) * 0,382		9,168		
"	" (12+12) * 0,110		2,640		
	Parte superiore				
	angolare 120x120x12 mm - peso 21,60 kg/m				
"	" 2 * 6,20 * 21,60		267,840		
	calastrelli 181x100x30 mm				
"	" 6 * 0,181 * 0,10 * 236		25,630		
	piastra di collegamento sp.30 mm				
"	" 1,00 * 0,346 * 236		81,656		
	bulloni M24x80				
"	" 23 * 0,382		8,786		
"	" 23 * 0,110		2,530		
.					
	Totale parziale	kg	1.489,063		
.					
	ULTERIORI TRAVERSI IN CORRISPONDENZA ASSE APPOGGI PILE				
"	" 1,00 * 1489,063		1.489,063		
.					
	Totale parziale	kg	1.489,063		
.					
	TRAVERSI IN CORRISPONDENZA CAMPATA				
	Calcolo singolo traverso				
	Parte inferiore				
	angolare 150x150x15 mm - peso 33,80 kg/m				
"	" 2 * 4,46 * 33,80		301,496		
	calastrelli 181x100x22 mm				
"	" 4 * 0,181 * 0,10 * 172,70		12,503		
	bulloni M24x80				
"	" 16 * 0,382		6,112		
"	" 16 * 0,110		1,760		
	Parte centrale				
	angolare 120x120x12 mm - peso 21,60 kg/m				
"	" 2 * 2,58 * 21,60		111,456		
"	" 2 * 2,58 * 21,60		111,456		
	calastrelli 181x100x22 mm				
"	" 2 * 0,181 * 0,10 * 172,70		6,252		
"	" 2 * 0,181 * 0,10 * 172,70		6,252		
	bulloni M24x80				
"	" (10+10) * 0,382		7,640		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" (10+10) * 0,110		2,200		
	Parte superiore				
	angolare 120x120x12 mm - peso 21,60 kg/m				
	" 2 * 6,147 * 21,60		265,550		
	calastrelli 181x100x22 mm				
	" 6 * 0,181 * 0,10 * 172,70		18,755		
	piastra di collegamento sp.22 mm				
	" 1,00 * 0,253 * 172,70		43,693		
	bulloni M24x80				
	" 23 * 0,382		8,786		
	" 23 * 0,110		2,530		
	.				
	Totale parziale	kg	906,441		
	.				
	ULTERIORI TRAVERSI IN CORRISPONDENZA CAMPATA				
	" 16 * 906,441		14.503,056		
	.				
	Totale parziale	kg	14.503,056		
	.				
	CONTROVENTI INFERIORI				
	Calcolo controventi campo 1				
	angolare 180x180x18 mm - peso 48.53 kg/m				
	" 2 * 7,188 * 48,53		697,667		
	" 2 * 3,474 * 48,53		337,186		
	" 2 * 3,474 * 48,53		337,186		
	piastre collegamento controventi sp.25 mm				
	" 4 * 0,095 * 197,00		74,860		
	" 1 * 0,276 * 197,00		54,372		
	calastrelli 181x100x20 mm				
	" 12 * 0,181 * 0,10 * 157,00		34,100		
	bulloni M24x75				
	" 44 * 0,365		16,060		
	" 44 * 0,110		4,840		
	bulloni M16x75				
	" (12*2) * 0,145		3,480		
	" (12*2) * 0,033		0,792		
	.				
	Totale parziale	kg	1.560,543		
	.				
	Calcolo controventi campo 2				
	angolare 180x180x15 mm - peso 41.00 kg/m				
	" 2 * 7,692 * 41,00		630,744		
	" 2 * 3,595 * 41,00		294,790		
	" 2 * 3,595 * 41,00		294,790		
	piastre collegamento controventi sp.25 mm				
	" 4 * 0,095 * 197,00		74,860		
	" 1 * 0,276 * 197,00		54,372		
	calastrelli 181x100x20 mm				
	" 12 * 0,181 * 0,10 * 157,00		34,100		
	bulloni M24x75				
	" 44 * 0,365		16,060		
	" 44 * 0,110		4,840		
	bulloni M16x75				
	" 24 * 0,145		3,480		
	" 24 * 0,033		0,792		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
.	Totale parziale	kg	1.408,828		
.	Calcolo controventi campo 3				
	angolare 180x180x15 mm - peso 41.00 kg/m				
"	" 2 * 6,65 * 41,00		545,300		
"	" 2 * 3,205 * 41,00		262,810		
"	" 2 * 3,205 * 41,00		262,810		
	piastre collegamento controventi sp.25 mm				
"	" 4 * 0,095 * 197,00		74,860		
"	" 1 * 0,276 * 197,00		54,372		
	calastrelli 181x100x20 mm				
"	" 12 * 0,181 * 0,10 * 157,00		34,100		
	bulloni M24x75				
"	" 44 * 0,365		16,060		
"	" 44 * 0,110		4,840		
	bulloni M16x75				
"	" (12*2) * 0,145		3,480		
"	" (12*2) * 0,033		0,792		
.	Totale parziale	kg	1.259,424		
.	Calcolo controventi campo 4				
	angolare 180x180x15 mm - peso 41.00 kg/m				
"	" 2 * 7,843 * 41,00		643,126		
"	" 2 * 3,647 * 41,00		299,054		
"	" 2 * 3,647 * 41,00		299,054		
	piastre collegamento controventi sp.25 mm				
"	" 4 * 0,095 * 197,00		74,860		
"	" 1 * 0,276 * 197,00		54,372		
	calastrelli 181x100x20 mm				
"	" 12 * 0,181 * 0,10 * 157,00		34,100		
	bulloni M24x75				
"	" 44 * 0,365		16,060		
"	" 44 * 0,110		4,840		
	bulloni M16x75				
"	" (12*2) * 0,145		3,480		
"	" (12*2) * 0,033		0,792		
.	Totale parziale	kg	1.429,738		
.	Ulteriori controventi campo 1				
"	" 1 * 1560,543		1.560,543		
	Ulteriori controventi campo 2				
"	" 7 * 1408,828		9.861,796		
	Ulteriori controventi campo 3				
"	" 3 * 1259,424		3.778,272		
	Ulteriori controventi campo 4				
"	" 5 * 1429,738		7.148,690		
.	Totale parziale	kg	22.349,301		
.	CONTROVENTI SUPERIORI				
	Calcolo controventi campo 1				
	angolare 100x100x8 mm - peso 12.20 kg/m				



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
"	" 2 * 8,234 * 12,20		200,910		
"	" 2 * 4,052 * 12,20		98,869		
"	" 2 * 4,052 * 12,20		98,869		
	piastre collegamento controventi sp.12 mm				
"	" 4 * 0,072 * 94,20		27,130		
"	" 1 * 0,155 * 94,20		14,601		
	bulloni M24x55				
"	" 22 * 0,314		6,908		
"	" 22 * 0,110		2,420		
.					
	Totale parziale	kg	449,707		
.					
	Calcolo controventi campo 2				
	angolare 100x100x8 mm - peso 12.20 kg/m				
"	" 2 * 8,612 * 12,20		210,133		
"	" 2 * 4,062 * 12,20		99,113		
"	" 2 * 4,062 * 12,20		99,113		
	piastre collegamento controventi sp.12 mm				
"	" 4 * 0,072 * 94,20		27,130		
"	" 1 * 0,155 * 94,20		14,601		
	bulloni M24x55				
"	" 22 * 0,314		6,908		
"	" 22 * 0,110		2,420		
.					
	Totale parziale	kg	459,418		
.					
	Calcolo controventi campo 3				
	angolare 100x100x8 mm - peso 12.20 kg/m				
"	" 2 * 7,838 * 12,20		191,247		
"	" 2 * 3,854 * 12,20		94,038		
"	" 2 * 3,854 * 12,20		94,038		
	piastre collegamento controventi sp.12 mm				
"	" 4 * 0,072 * 94,20		27,130		
"	" 1 * 0,155 * 94,20		14,601		
	bulloni M24x55				
"	" 22 * 0,314		6,908		
"	" 22 * 0,110		2,420		
.					
	Totale parziale	kg	430,382		
.					
	Calcolo controventi campo 4				
	angolare 100x100x8 mm - peso 12.20 kg/m				
"	" 2 * 8,722 * 12,20		212,817		
"	" 2 * 4,121 * 12,20		100,552		
"	" 2 * 4,121 * 12,20		100,552		
	piastre collegamento controventi sp.12 mm				
"	" 4 * 0,072 * 94,20		27,130		
"	" 1 * 0,155 * 94,20		14,601		
	bulloni M24x55				
"	" 22 * 0,314		6,908		
"	" 22 * 0,110		2,420		
.					
	Totale parziale	kg	464,980		
.					
	Ulteriori controventi campo 1				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 1 * 449,707		449,707		
	Ulteriori controventi campo 2				
	" " 7 * 459,418		3.215,926		
	Ulteriori controventi campo 3				
	" " 3 * 430,382		1.291,146		
	Ulteriori controventi campo 4				
	" " 5 * 464,980		2.324,900		
	.				
	Totale generale	kg	275.145,455		
	.				
	Maggiorazione per saldature				
	" " (3,00/100) * 275145,455		8.254,364		
	.				
	Totale generale	kg	283.399,819		
	.				
	Maggiorazione per rinforzi, oneri aggiuntivi per montaggio				
	" " (5,00/100) * 283399,819		14.169,991		
	.				
	Totale generale	kg	297.569,810		
	.				
	A detrarre calcolo totale impalcato				
	" " -1 * 297569,81		-297.569,810		
	.				
	A sommare calcolo per luci da 25.00 ÷ 40.00				
	" " ((36,50+36,50)/121,60) * 297569,81		178.541,886		
	.				
	Totale generale	kg	178.541,886		
	.				
	Quantità da PD				
	" " 1 * (35,5+42,2+35,5) * 11,06 * 250		312.998,000		
	A detrarre PD ricomputato				
	" " -1 * (35,5+35,5) * 11,06 * 250		-196.315,000		
	.				
	Totale	kg	295.224,886	2,30	679.017,24
1301 376.b	Fornitura e posa in opera di strutture portanti in acciaio autoprotetto tipo S355J0W (UNI EN 10155) a doppio "T" - luci da 40,01 ÷ 70,00 m, b) varo dal basso				
	.				
	CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)				
	.				
	A sommare calcolo per luci da 40.00 ÷ 70.00				
	" " (48,60/121,60) * 297569,81		119.027,924		
	.				
	Totale generale	kg	119.027,924		
	.				
	A detrarre PD ricomputato				
	" " -1 * 42,20 * 11,06 * 250		-116.683,000		
	.				
	Totale	kg	2.344,924	2,27	5.322,98
1302 NP.06	Trattamento protettivo delle superfici degli impalcati dei viadotti e ponti in acciaio				
	.				
	CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)				
	.				
	Verniciatura carpenteria metallica impalcato				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	vedi quantità acciaio				
"	" 1 * 295224,886		295.224,886		
"	" 1 * 2344,924		2.344,924		
.					
	Totale	kg	297.569,810	0,18	53.562,57
	Totale 038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto Euro				737.902,79

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)

039 - Appoggi, ritegni sismici e Isolatori sismici

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1303 340.d	Fornitura e posa in opera di isolatori elastomerici del diametro pari a 700 mm e spessore 80 mm (tipo A4) . CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE) Isolatori e ritegni . Pila 1 Isolatori " " 1 " " 1 Pila 2 Isolatori " " 1 " " 1 . Totale	cad	1,000 1,000  1,000 1,000  4,000	3.924,73	15.698,92
1304 343.b	F/p in opera di isolatori elastomerici con guida longitudinale - diametro pari a 450 mm - sp. 78 mm - scorr. long. 300 mm (tipo B2) . CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE) Isolatori e ritegni . Spalla A Isolatori " " 1 " " 1 Spalla B Isolatori " " 1 " " 1 . Totale	cad	1,000 1,000  1,000 1,000  4,000	2.569,11	10.276,44
1305 389	Esecuzione di fori, su opere d'arte e manufatti diversi del diametro fino a 22 mm, per l'ancoraggio di ferri d'ancoraggio . CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE) Isolatori e ritegni . Ancoraggio ritegni Spalla A ritegni " " 2,00 * 5,00 " " 2,00 * 5,00 Spalla B ritegni " " 2,00 * 5,00 " " 2,00 * 5,00 Pila 1 ritegni " " 2,00 * 5,00 " " 2,00 * 5,00 Pila 2 ritegni " " 2,00 * 5,00 " " 2,00 * 5,00	cad	10,000 10,000  10,000 10,000  10,000 10,000  10,000 10,000		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)

039 - Appoggi, ritegni sismici e Isolatori sismici

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1306 390	.				
	Totale	cm	80,000	0,35	28,00
	Fornitura e posa di ancoraggio di tipo chimico, per fissaggio su opere in c.a. o c.a.p. di manufatti in acciaio				
	.				
	CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)				
	Isolatori e ritegni				
	.				
	Ancoraggio ritegni				
	Spalla A				
	ritegni				
	" " 2,00		2,000		
	" " 2,00		2,000		
Spalla B					
ritegni					
" " 2,00		2,000			
" " 2,00		2,000			
Pila 1					
ritegni					
" " 2,00		2,000			
" " 2,00		2,000			
Pila 2					
ritegni					
" " 2,00		2,000			
" " 2,00		2,000			
.					
Totale		cad	16,000	6,11	97,76
1307 391	Fornitura di malta sintetica a base epossidica ed inerti quarziferi per l'allettamento degli apparecchi d'appoggio, con resistenza a compressione superiore a 60 N/mm <sup>2</sup>				
	.				
	CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)				
	Isolatori e ritegni				
	.				
	Malta di allettamento				
	Spalla A				
	Isolatori				
	" " 1 * 5,00 * 5,00 * 0,3		7,500		
	" " 1 * 5,00 * 5,00 * 0,30		7,500		
	ritegni				
	" " 1 * 2,50 * 2 * 0,30		1,500		
	" " 1 * 2,50 * 2,00 * 0,30		1,500		
	Spalla B				
	Isolatori				
	" " 1 * 5,00 * 5,00 * 0,30		7,500		
	" " 1 * 5,00 * 5,00 * 0,30		7,500		
	ritegni				
" " 1 * 2,50 * 2,00 * 0,30		1,500			
" " 1 * 2,50 * 2,00 * 0,30		1,500			
Pila 1					
Isolatori					
" " 1 * 7,50 * 7,50 * 0,30		16,875			
" " 1 * 7,50 * 7,50 * 0,30		16,875			
ritegni					
" " 1 * 2,50 * 2,00 * 0,30		1,500			

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)

039 - Appoggi, ritegni sismici e Isolatori sismici

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1308 392	" " 1 * 2,50 * 2,00 * 0,30		1,500		
	Pila 2				
	Isolatori				
	" " 1 * 7,50 * 7,50 * 0,30		16,875		
	" " 1 * 7,50 * 7,50 * 0,30		16,875		
	ritegni				
	" " 1 * 2,50 * 2,00 * 0,30		1,500		
	" " 1 * 2,50 * 2,00 * 0,30		1,500		
	.				
	Totale	dmc	109,500	8,42	921,99
	Manufatti in acciaio S355JR EN10025-95, zincato a caldo per ritegni sismici longitudinali e trasversali realizzati secondo quanto riportato nel disegno di progetto.				
	.				
	CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)				
	Isolatori e ritegni				
	.				
	Piastra di ancoraggio ritegni				
	Calcolo per n°1 piastra				
	" " 1,00 * 0,25 * 0,25 * 118,00		7,375		
	" " 1,00 * 0,25 * 0,15 * 118,00		4,425		
	.				
	Totale parziale	kg	11,800		
	.				
	A dedurre calcolo per n°1 piastra				
" " -1,00 * 11,80		-11,800			
Spalla A					
ritegni					
" " 1,00 * 11,80		11,800			
" " 1,00 * 11,80		11,800			
Spalla B					
ritegni					
" " 1,00 * 11,80		11,800			
" " 1,00 * 11,80		11,800			
Pila 1					
ritegni					
" " 1,00 * 11,80		11,800			
" " 1,00 * 11,80		11,800			
Pila 2					
ritegni					
" " 1,00 * 11,80		11,800			
" " 1,00 * 11,80		11,800			
.					
Totale	kg	94,400	11,01	1.039,34	
1309 393	Fornitura e posa in opera di appoggi in neoprene per ritegni sismici e per spessoramento laterale sulle pile, sulle spalle e sulle testate delle travi				
	.				
	CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)				
	Isolatori e ritegni				
	.				
Ritegni					
Spalla A					
ritegni					
" " 1 * 2,00 * 1,50 * 0,17		0,510			
" " 1 * 2,00 * 1,50 * 0,17		0,510			

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)

039 - Appoggi, ritegni sismici e Isolatori sismici

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Spalla B				
	ritegni				
	" " 1 * 2,00 * 1,50 * 0,17		0,510		
	" " 1 * 2,00 * 1,50 * 0,17		0,510		
	Pila 1				
	ritegni				
	" " 1 * 2,00 * 1,50 * 0,17		0,510		
	" " 1 * 2,00 * 1,50 * 0,17		0,510		
	Pila 2				
	ritegni				
	" " 1 * 2,00 * 1,50 * 0,17		0,510		
	" " 1 * 2,00 * 1,50 * 0,17		0,510		
	.				
	Totale	dmc	4,080	16,40	66,91
	Totale 039 - Appoggi, ritegni sismici e Isolatori sismici Euro				28.129,36





**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)

040 - Impalcato e Solette

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Pos.10 - 1 Ø 20/20				
	" " 522,00 * 12,00 * 2,470		15.472,080		
	Pos.11 - 1 Ø 20/20				
	" " 58,00 * ((2,45+7,75)/2) * 2,470		730,626		
	Pos.12 - 1 Ø 20/20				
	" " 110,00 * ((7,40+11,00)/2) * 2,470		2.499,640		
	Pos.13 - 1 Ø 20/20				
	" " 385,00 * 12,00 * 2,470		11.411,400		
	Pos.14 - 1 Ø 20/20				
	" " 220,00 * 12,00 * 2,470		6.520,800		
	Pos.15 - 1 Ø 20/20				
	" " 55,00 * ((2,45+7,75)/2) * 2,470		692,835		
	Pos.16 - 1 Ø 20/20				
	" " 110,00 * 2,00 * 2,470		543,400		
	Pos.17 - 1 Ø 12/20				
	" " 8,00 * 10,25 * 0,888		72,816		
	Pos.18 - 1 Ø 12/20				
	" " 8,00 * 6,65 * 0,888		47,242		
	Pos.19 - 1 Ø 12/20				
	" " 72 * 12,00 * 0,888		767,232		
	Pos.20 - 4 Ø 12				
	" " 4,00 * 2,00 * 0,888		7,104		
	Pos.21 - 4 Ø 12				
	" " 4,00 * 1,20 * 0,888		4,262		
	.				
	Totale	kg	80.390,886	0,84	67.528,34
1312	Casseforme piane orizzontali o verticali per conglomerati cementizi				
334	.				
	CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)				
	Soletta in calcestruzzo				
	.				
	Casseri				
	Da Spalla SA a Pila P1				
	longitudinali				
	" " 2,00 * (0,67+36,00) * 0,14		10,268		
	frontali				
	" " 3,00 * 11,60 * 0,31		10,788		
	cordoli				
	lato sx				
	" " 3,00 * 0,63 * 0,14		0,265		
	lato dx				
	" " 3,00 * 0,63 * 0,14		0,265		
	Da Pila P1 a Pila P2				
	longitudinali				
	" " 2,00 * 48,60 * 0,14		13,608		
	frontali				
	" " 3,00 * 11,60 * 0,31		10,788		
	cordoli				
	lato sx				
	" " 3,00 * 0,63 * 0,14		0,265		
	lato dx				
	" " 3,00 * 0,63 * 0,14		0,265		
	Da Pila P2 a Spalla SB				
	longitudinali				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)

040 - Impalcato e Solette

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 2,00 * (36,00+0,67) * 0,14 frontali		10,268		
	" " 3,00 * 11,60 * 0,31 cordoli		10,788		
	lato sx " " 3,00 * 0,63 * 0,14		0,265		
	lato dx " " 3,00 * 0,63 * 0,14		0,265		
	.				
	Totale	mq	68,098	20,77	1.414,40
1313 338.d	Lastre prefabbricate in c.a. vibrato per formazione di velette h=60/70 . CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE) Soletta in calcestruzzo . Velette laterali Da Spalla SA a Pila P1 lato sx " " 1,00 * (0,67+36,00) * 0,65 lato dx " " 1,00 * (0,67+36,00) * 0,65 Da Pila P1 a Pila P2 lato sx " " 1,00 * 48,60 * 0,65 lato dx " " 1,00 * 48,60 * 0,65 Da Pila P2 a Spalla SB lato sx " " 1,00 * (36,00+0,67) * 0,65 lato dx " " 1,00 * (36,00+0,67) * 0,65 .				
	Totale	mq	158,524	51,17	8.111,67
1314 339	Coppella prefabbricata o cassaforma per solette su travi varate, confezionata con conglomerato cementizio vibrato con Rck > 35÷37 MPa ed armata con acciaio Fe b 44 k . CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE) Soletta in calcestruzzo . Coppelle soletta impalcato Da Spalla SA a Pila P1 centrale " " 1,00 * (0,67+36,00) * 5,94 Da Pila P1 a Pila P2 centrale " " 1,00 * 48,60 * 5,94 Da Pila P2 a Spalla SB centrale " " 1,00 * (36,00+0,67) * 5,94 .				
	Totale	mq	724,324	26,62	19.281,50
1315 369.f	Armature per casseri orizzontali o sub. per strutture rettilinee - per luci da m 2 a m 10				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)

040 - Impalcato e Solette

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	. CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE) Soletta in calcestruzzo . Coppelle soletta impalcato Da Spalla SA a Pila P1 lato sx " " 1,00 * (0,67+36,00) * 2,37 lato dx " " 1,00 * (0,67+36,00) * 2,37 Da Pila P1 a Pila P2 lato sx " " 1,00 * 48,60 * 2,37 lato dx " " 1,00 * 48,60 * 2,37 Da Pila P2 a Spalla SB lato sx " " 1,00 * (36,00+0,67) * 2,37 lato dx " " 1,00 * (36,00+0,67) * 2,37 . Totale				
		mq	577,996	6,34	3.664,49
1316 385	COPPELLA PREFABBRICATA O CASSAFORMA X SOLETTE SU TRAVI VARATE . CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE) Soletta in calcestruzzo . Coppelle soletta impalcato Da Spalla SA a Pila P1 lato sx " " 1,00 * (0,67+36,00) * 2,31 lato dx " " 1,00 * (0,67+36,00) * 2,37 Da Pila P1 a Pila P2 lato sx " " 1,00 * 48,60 * 2,37 lato dx " " 1,00 * 48,60 * 2,37 Da Pila P2 a Spalla SB lato sx " " 1,00 * (36,00+0,67) * 2,37 lato dx " " 1,00 * (36,00+0,67) * 2,37 . Totale				
		mq	575,796	41,54	23.918,57
1317 3101	Banda continua gomma neoprene per appoggio predalles . CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE) . Da spalla A a spalla B " " 4 * (0,67+120,60+0,67) . .				
			487,760		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)

040 - Impalcato e Solette

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Totale	m	487,760	11,82	5.765,32
1318 NP.02	Protezione delle armature metalliche mediante il sistema di protezione catodica galvanica . CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE) Soletta in calcestruzzo . Protezione armatura metallica Su cordoli laterali 1 anodo ogni 80 cm Spalla A muro andatore " " 5 muro paraghiaia " " 13 muro andatore " " 5 Spalla B muro andatore " " 5 muro paraghiaia " " 13 muro andatore " " 5 Su cordoli laterali 1 anodo ogni 80 cm " " 148,00 " " 148,00 Su soletta impalcato a ridosso giunti dilatazione - maglia 80x80 cm su fascia estensione di 2.00 m " " 37 " " 37,00 .		5,000 13,000 5,000 5,000 13,000 5,000 148,000 148,000 37,000 37,000		
	Totale	cad	416,000	36,13	15.030,08
1319 NP.08	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento della classe di esposizione . CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE) Soletta in calcestruzzo . Sovraprezzo per incremento classe esposizione Vedi quantità cls soletta " " 1 * 460,006 .		460,006		
	Totale	mc	460,006	4,37	2.010,23
1320 NP.10	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento del ... della qualità degli inerti e controllo della fessurazione . CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE) Soletta in calcestruzzo . Sovraprezzo per ottimizzazione qualità inerti Vedi quantità cls soletta " " 1 * 460,006 .		460,006		
	Totale	mc	460,006	4,37	2.010,23
1321	Sovraprezzo alle coppelle di sp. 5 cm per utilizzo calcestruzzo RCK 45				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)

040 - Impalcato e Solette

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
NP.16	. CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE) Soletta in calcestruzzo . Sovrapprezzo per utilizzo cls RCK 45 Vedi quantità coppelle " " 1,00 * 724,324 .		724,324		
	Totale	mq	724,324	0,49	354,92
	Totale 040 - Impalcato e Solette Euro				204.709,08

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)

042 - Impermeabilizzazione impalcato

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1322 NP.03	Trattamento protettivo ed impermeabilizzazione dei cordoli dei viadotti, dei ponti, dei cavalcavia, dei muri di sostegno . CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE) Impermeabilizzazioni . Impermeabilizzazione cordoli impalcato " " 2,00 * (0,67+120,60+0,67) * 0,63 Risvolti laterali " " 2 * (0,67+120,60+0,67) * 0,14 Muro d'ala spalle " " 4,00 * 4,45 * 0,63 Risvolti laterali " " 4,00 * 4,45 * 0,14 . Totale parziale	mq	153,644 34,143 11,214 2,492 201,493		
	Quantita da PD " " 1 * 260,60 a detrarre PD ricomputato " " -2 * 113,30 * 0,63 " " -2 * 113,30 * 0,14 Muro d'ala spalle " " -4,00 * 4,55 * 0,63 " " -4,00 * 4,55 * 0,14 . Totale	mq	260,600 -142,758 -31,724 -11,466 -2,548 273,597	24,05	6.580,01
1323 NP.41	CAPPA IN ASFALTO SINTETICO DELLO SPESSORE FINITO DI MM 10 . CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE) Impermeabilizzazioni . Impermeabilizzazione soletta impalcato " " 1 * (0,67+120,60+0,67) * 10,35 Risvolti laterali " " 2 * (0,67+120,60+0,67) * 0,14 . Totale parziale	mq	1.262,079 34,143 1.296,222		
	Quantita da PD " " 1 * 2247,3 a detrarre PD ricomputato " " -1 * 113,30 * 9,60 " " -2 * 113,30 * 0,14 . Totale	mq	2.247,300 -1.087,680 -31,724 2.424,118	6,36	15.417,39
	Totale 042 - Impermeabilizzazione impalcato Euro				21.997,40

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)

043 - Giunti

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1324 397	Giunto di cordolo per marciapiedi . CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE) Giunti . Lateral Spalla A " " 2,00 * 0,63 Spalla B " " 2,00 * 0,63 . Totale	m	1,260      2,520	87,46	220,40
1325 3142	Fornitura e posa in opera di coprigiunto in lamiera striata zincata con superficie antiscivolo. . CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE) Giunti . Coprigiunto Spalla A " " 1 * (10,59+0,63+0,63) * 0,48 * 52,00 Spalla B " " 1 * (10,34+0,63+0,63) * 0,48 * 52,00 . Totale	kg	295,776   585,312	5,19	3.037,77
1326 NP.42	GIUNTO DI DILATAZIONE IN BARRE DI GOMMA ARMATA . CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE) Giunti . Su carreggiata stradale Spalla A " " 1 * 10,59 Spalla B " " 1 * 10,34 . Totale	m	10,590   20,930	1.930,30	40.401,18
	Totale 043 - Giunti Euro				43.659,35

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)

044 - Reti di protezione

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1327 641	Fornitura e posa in opera di pannelli di protezione in rete . CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE) Protezione . Rete di protezione lato interno " 1 * 130,80 lato esterno " 1,00 * 130,80 . Totale	m	130,800 130,800 261,600	65,59	17.158,34 17.158,34
	Totale 044 - Reti di protezione Euro				17.158,34



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)

045 - Smaltimento Acque impalcato

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1328 354	Bocchettoni in lastra di piombo  C.VIA SVINCOLO A1 S.C. BIANCONESE > Scarichi (del peso cad = kg 15 4 per spalla) (2*4) * 15,000		120,000		
	Totale	kg	120,000	2,40	288,00
1329 356.c	Grondaie di scarico acque d'impalcato tubazioni in PVC rigido diametro esterno mm 160 spessore > mm 4,2  C.VIA SVINCOLO A1 S.C. BIANCONESE > Scarichi in prossimità della Spalle 2 * 4,50 > Pezzi speciali (curve ecc) (2*7) * 1,00		9,000		
	Totale	m	23,000	8,25	189,75
1330 624	Fornitura e posa di manufatti in ferro lavorato  C.VIA SVINCOLO A1 S.C. BIANCONESE > Canaletta bordo impalcato (20 kg/m) (35,5+42,2+35,5) * 20		2.264,000		
	Totale	kg	2.264,000	2,04	4.618,56
1331 8001	Zincatura eseguita a caldo  C.VIA SVINCOLO A1 S.C. BIANCONESE > Canaletta bordo impalcato (20 kg/m) (35,5+42,2+35,5) * 20		2.264,000		
	Totale	kg	2.264,000	0,93	2.105,52
1332 NP.09	Rivestimento protettivo dei bocchettoni di scarico dei viadotti e ponti in calcestruzzo  CA 03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE)  Rivestimento prtotettivo bocchettoni di scarico " " 16		16,000		
	Totale	cad	16,000	17,49	279,84
	Totale 045 - Smaltimento Acque impalcato Euro				7.481,67
	Totale 07-CA.03 - CAVALCAVIA SVINCOLO A1 SU A1 (S.C. BIANCONESE) Euro				1.888.554,52

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 (STRADA DI ACCESSO SYNTESIS)

023 - Binder

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1333 511.b	Strato di collegamento (binder modificato) in conglomerato bituminoso				
	.				
	CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15				
	.				
	Binder				
	" 1 * (1,70+113,00+1,70) * 6 * 0,05		34,920		
	.				
	Totale	mc	34,920	134,74	4.705,12
	Totale 023 - Binder Euro				4.705,12

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 (STRADA DI ACCESSO SYNTESIS)

024 - Usura

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1334 512.b	Tappeto d'usura con legante modificato - dello spessore finito di cm 4 . CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 . Tappeto usura drenante " 1 * (1,70+113,00+1,70) * 6 .		698,400		
	Totale	mq	698,400	6,50	4.539,60
1335 NP.12	Membrana impermeabile S.A.M.I. . CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 . Membrana sotto tappeto di usura " 1 * (1,70+113,00+1,70) * 6 .		698,400		
	Totale	mq	698,400	1,20	838,08
	Totale 024 - Usura Euro				5.377,68

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 (STRADA DI ACCESSO SYNTESIS)

025 - Scavi e demolizioni

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1336 201	Scavo di sbancamento in materie di qualsiasi natura trasporto fino a km 5 . CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 . Scotico 30 cm Spalla A " " 1 * (0,50+9,60+0,50) * 9,50 * 0,30 " " 2 * 1,10 * 9,50 * 0,30 Pila 1 " " 1 * 204,10 * 0,30 Pila 2 " " 1 * 141 * 0,30 Spalla B " " 1 * (0,50+10,50+0,50) * 14,10 * 0,30 " " 2 * 3,30 * 14,10 * 0,30 . Totale	mc	216,573	1,86	402,83
1337 201	Scavo di sbancamento in materie di qualsiasi natura trasporto fino a km 5 . CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 . Scavo per fondazioni spalle e pile Pila 1 " " 1 * ((204,10+67,90)/2) * 2 Pila 2 " " 1 * ((141,00+67,90)/2) * 1,20 . Totale parziale . Rimozione rilevato di prima fase fino quota intradosso magrone Spalla A " " 1 * (0,50+9,60+0,50) * 6,50 " " 2 * 1,10 * ((0,00+6,50)/2) Spalla B " " 1 * (0,50+10,50+0,50) * 15,40 " " 2 * 2,40 * ((0,00+15,40)/2) . Totale	mc	397,340	1,86	1.278,66
1338 204.a	Fornitura in cantiere di materiali per la formazione di rilevati provenienti da cave di prestito . CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 . Rilevato in prima fase fino a QTP + 1.50 Spalla A " " 1 * (0,50+9,60+0,50) * 6,50 " " 2 * 1,10 * ((0,00+6,50)/2) . Spalla B " " 1 * (0,50+10,50+0,50) * 21,90 " " 2 * 3,30 * ((0,00+21,90)/2) . Rilevato in seconda fase	mc	687,450	1,86	1.278,66

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 (STRADA DI ACCESSO SYNTESIS)

025 - Scavi e demolizioni

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1339 205.a	Tratto conico attorno alla spalla: ai lati e sotto implacato				
	Spalla A				
	" 1 * ((289,00+0,00)/2) * 6		867,000		
	Spalla B				
	" 1 * ((289,00+0,00)/2) * 6		867,000		
	.				
	Totale	mc	2.134,170	9,84	21.000,23
	Sistemazione in rilevato od in riempimento con materiali appartenenti ai gruppi A1, A2-4, A2-5, A3, ovvero di frantumati di roccia o smarino di galleria.				
	.				
	CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15				
.					
Rilevato in prima fase fino a QTP + 1.50					
Spalla A					
" 1 * (0,50+9,60+0,50) * 6,50		68,900			
" 2 * 1,10 * ((0,00+6,50)/2)		7,150			
.					
Spalla B					
" 1 * (0,50+10,50+0,50) * 21,90		251,850			
" 2 * 3,30 * ((0,00+21,90)/2)		72,270			
.					
Rilevato in seconda fase					
Tratto conico attorno alla spalla: ai lati e sotto implacato					
Spalla A					
" 1 * 289 * ((0,00+6,00)/2)		867,000			
Spalla B					
" 1 * 289 * ((0,00+6,00)/2)		867,000			
.					
Totale	mc	2.134,170	1,04	2.219,54	
1340 205.a	Sistemazione in rilevato od in riempimento con materiali appartenenti ai gruppi A1, A2-4, A2-5, A3, ovvero di frantumati di roccia o smarino di galleria.				
	.				
	CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15				
	.				
	Rinterro pile				
	vedi quantità scavo				
	" 1,00 * (272,00+125,34)		397,340		
	" 2 * 149,38		298,760		
	A dedurre fondazione				
	magrone di sottofondazione Pila 1 e Pila 2				
" -1,00 * 20,88		-20,880			
calcestruzzo fondazione Pila 1 e Pila 2					
" -1,00 * 185,92		-185,920			
calcestruzzo elevazione sino piano campagna Pila 1 e Pila 2					
" -1,00 * 6,62 * 2		-13,240			
" -1,00 * 6,62 * 1,20		-7,944			
.					
Totale	mc	468,116	1,04	486,84	
1341 301	Scavo a sezione obbligata in materie di qualsiasi natura fino a 2,00 m				
	.				
CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15					
.					

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 (STRADA DI ACCESSO SYNTESIS)

025 - Scavi e demolizioni

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO	
1342 302	Scavo per fondazioni spalle e pile					
	Spalla A					
	" " 1 * 74,20 * 0,90		66,780			
	Pila 1					
	" " 1 * 67,90 * 2,20		149,380			
	Pila 2					
	" " 1 * 67,90 * 2,20		149,380			
	.					
	Totale	mc	365,540	4,37	1.597,41	
	Sovrapprezzo agli scavi di fondazione per profondità superiori a m 2,00					
	.					
	CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15					
.						
Scavo per fondazioni spalle e pile						
Pila 1						
" " 1 * 67,90 * 0,20		13,580				
Pila 2						
" " 1 * 67,90 * 0,20		13,580				
.						
Totale	mc	27,160	1,44	39,11		
	Totale 025 - Scavi e demolizioni Euro				27.024,62	

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 (STRADA DI ACCESSO SYNTESIS)

027 - Pali

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1343 308.c	Pali trivellati di grande diametro Ø = mm 1 200 . CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 . Pali Ø 1200 Spalla A " " 6 * 13 Pila 1 " " 5 * 15 Pila 2 " " 5 * 15 Spalla B " " 6 * 13 . Totale	m	78,000 75,000 75,000 78,000 306,000	147,07	45.003,42
1344 329.d	Acciaio in barre ad aderenza migliorata per c.a. tipo Fe B 44 k controllato. . CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 . Armatura pali spalle Calcolo singolo palo Pos 1 - 24 Ø 26 " " 24 * 12 * 4,168 Pos 2 - 24 Ø 26 " " 24 * 6 * 4,168 Pos 3 - 24 Ø 20 " " 24 * 3 * 2,466 Pos 5 - Ø 10/25 " " 1 * 27,22 * 0,617 Pos 6 - Ø 10/25 " " 1 * 242,26 * 0,617 Pos 7 - 8 Ø 20 " " 8 * 3,43 * 2,466 . Totale parziale A detrarre calcolo singolo palo " -1 * 2212,064 Totale pali spalla A e spalla B " (6*2) * 2212,064 . Totale parziale . Armatura pali pile Calcolo singolo palo Pos 1 - 15 Ø 20 " " 15 * 12 * 2,466 Pos 2 - 15 Ø 20 " " 15 * 5 * 2,466 Pos 3 - Ø 10/25 " " 1 * 201,41 * 0,617 Pos 4 - 8 Ø 20 " " 8 * 3,43 * 2,466 .	kg	1.200,384 600,192 177,552 16,795 149,474 67,667 2.212,064 -2.212,064 26.544,768 24.332,704 443,880 184,950 124,270 67,667		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 (STRADA DI ACCESSO SYNTESIS)

027 - Pali

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Totale parziale	kg	820,767		
	A detrarre calcolo singolo palo				
"	" -1 * 820,767		-820,767		
	Totale pali pila 1 e pila 2				
"	" (5*2) * 820,767		8.207,670		
	.				
	Totale	kg	34.752,438	0,84	29.192,05
	Totale 027 - Pali Euro				74.195,47





**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 (STRADA DI ACCESSO SYNTESIS)

032 - Fondazioni spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" (4+4) * 7,10 * 1,578		89,630		
	Pos 13 - 1 Ø 20/20				
	" 104 * 2,85 * 2,466		730,922		
	Pos 14 - 1 Ø 16/20				
	" 50 * 2,40 * 1,578		189,360		
	Pos 15 - 1 Ø 16/40				
	" 13 * 2,40 * 1,578		49,234		
	Pos 16 - 1 Ø 20/120x120				
	" 31 * 3,70 * 2,466		282,850		
	Totale parziale	kg	7.275,002		
	Spalla B				
	Pos 1 - 1 Ø 26/20				
	" 50 * 8,05 * 4,168		1.677,620		
	Pos 2 - 1 Ø 26/20				
	" (18+12) * 4 * 4,168		500,160		
	Pos 3 - 1 Ø 16/60				
	" 16 * 5,90 * 1,578		148,963		
	Pos 4 - 1 Ø 26/20				
	" 50 * 8,05 * 4,168		1.677,620		
	Pos 5 - 1 Ø 26/20				
	" 28 * 6 * 4,168		700,224		
	Pos 6 - 1 Ø 26/20				
	" 28 * 7,90 * 4,168		921,962		
	Pos 7 - 1 Ø 26/20				
	" 14 * 4,75 * 4,168		277,172		
	Pos 8 - 1 Ø 26/20				
	" 14 * 3,55 * 4,168		207,150		
	Pos 9 - 1 Ø 16/60				
	" 9 * 10,40 * 1,578		147,701		
	Pos 10 - 1 Ø 20/20				
	" 28 * 7,60 * 2,466		524,765		
	Pos 11 - 1 Ø 20/20				
	" 28 * 6 * 2,466		414,288		
	Pos 12 - 4+4 Ø 16				
	" (4+4) * 10 * 1,578		126,240		
	Pos 13 - 4+4 Ø 16				
	" (4+4) * 7,10 * 1,578		89,630		
	Pos 14 - 1 Ø 20/20				
	" 110 * 2,85 * 2,466		773,091		
	Pos 15 - 1 Ø 16/20				
	" 56 * 2,40 * 1,578		212,083		
	Pos 16 - 1 Ø 16/40				
	" 13 * 2,40 * 1,578		49,234		
	Pos 17 - 1 Ø 20/120x120				
	" 31 * 3,70 * 2,466		282,850		
	Totale parziale	kg	8.730,753		
	Totale	kg	16.005,755	0,84	13.444,83
1348 334	Casseforme piane orizzontali o verticali per conglomerati cementizi				
	.				
	CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15				
	.				
	Casseri fondazioni spalle				
	Spalla A				
	" 2 * 9,20 * 1,40		25,760		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 (STRADA DI ACCESSO SYNTESIS)

032 - Fondazioni spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 2 * 5,60 * 1,40		15,680		
	.				
	Spalla B				
	" " 2 * 10,10 * 1,40		28,280		
	" " 2 * 5,60 * 1,40		15,680		
	.				
	Totale	mq	85,400	20,77	1.773,76
1349 NP.10	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento del ... della qualità degli inerti e controllo della fessurazione				
	.				
	CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15				
	.				
	Sovraprezzo per ottimizzazione qualità inerti				
	Vedi quantità cls				
	" " 1 * 151,312		151,312		
	.				
	Totale	mc	151,312	4,37	661,23
	Totale 032 - Fondazioni spalle Euro				31.347,31

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 (STRADA DI ACCESSO SYNTESIS)

033 - Fondazioni pile

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1350 325.b	Calcestruzzo per opere di fondazione, classe 15 MPa, escluso casseforme . CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 . Magrone Pila 1 " " 1 * (0,20+8,30+0,20) * (0,20+5,60+0,20) * 0,20 Pila 2 " " 1 * (0,20+8,30+0,20) * (0,20+5,60+0,20) * 0,20 . Totale	mc	10,440 10,440 20,880	77,24	1.612,77
1351 326.d	Calcestruzzo per opere in fondazione ed elevazione, classe 30 MPa, escluse casseforme . CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 . Calcestruzzo fondazioni pile Pila 1 " " 1 * 8,30 * 5,60 * 2 Pila 2 " " 1 * 8,30 * 5,60 * 2 . Totale	mc	92,960 92,960 185,920	89,91	16.716,07
1352 329.d	Acciaio in barre ad aderenza migliorata per c.a. tipo Fe B 44 k controllato. . CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 . Armatura fondazioni pile Pila 1 Pos 1 - 1 Ø 24/10 " " 81 * 7,84 * 3,551 Pos 2 - 2 Ø 16/60 " " 13 * 6,04 * 1,578 Pos 3 - 1 Ø 20/20 " " 41 * 9,24 * 2,466 Pos 4 - 1 Ø 24/10 " " 55 * 10,55 * 3,551 Pos 5 - 1 Ø 16/60 " " 8 * 8,74 * 1,578 Pos 6 - 1 Ø 20/20 " " 28 * 11,85 * 2,466 Pos 7 - 5+5 Ø 16 " " (5+5) * 8,20 * 1,578 Pos 8 - 5+5 Ø 16 " " (5+5) * 7,10 * 1,578 Pos 9 - 74 Ø 24 " " 74 * 3,65 * 3,551 Pos 10 - 1 Ø 16/60 " " 6 * 3,05 * 1,578 Pos 11 - 1 Ø 20/120x120 " " 26 * 4,90 * 2,466 . Totale parziale	kg	2.255,027 123,905 934,219 2.060,468 110,334 818,219 129,396 112,038 959,125 28,877 314,168 7.845,776		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 (STRADA DI ACCESSO SYNTESIS)

033 - Fondazioni pile

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1353 334	Pila 2				
	" " 1 * 7845,776		7.845,776		
	.				
	Totale	kg	15.691,552	0,84	13.180,90
	Casseforme piane orizzontali o verticali per conglomerati cementizi				
	.				
	CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15				
	.				
	Casseri fondazioni pile				
	Pila 1				
" " 2 * 8,30 * 2		33,200			
" " 2 * 5,60 * 2		22,400			
Pila 2					
" " 2 * 8,30 * 2		33,200			
" " 2 * 5,60 * 2		22,400			
.					
Totale	mq	111,200	20,77	2.309,62	
1354 NP.10	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento del ... della qualità degli inerti e controllo della fessurazione				
	.				
	CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15				
	.				
	Sovraprezzo per ottimizzazione qualità inerti Vedi quantità cls				
" " 1 * 185,92		185,920			
.					
Totale	mc	185,920	4,37	812,47	
	Totale 033 - Fondazioni pile Euro				34.631,83

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 (STRADA DI ACCESSO SYNTESIS)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1355 327.E	Calcestruzzo per opere in fondazione ed elevazione, classe 35 MPa, escluse casseforme . CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 . Calcestruzzo fondazioni spalle Spalla A Soletta flottante " " 1 * 4 * ((6,53+6,70)/2) * 0,25 . Spalla B Soletta flottante " " 1 * 4 * ((7,65+7,99)/2) * 0,25 . Totale	mc	6,615  7,820  14,435	96,01	1.385,90
1356 327.f	Calcestruzzo per opere in elevazione, classe 40 MPa, , escluse casseforme . CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 . Cls elevazione spalle Spalla A Muro spalla " " 1 * ((6,50+6,53)/2) * 0,60 * 4,65 Dente anteriore " " 1 * 6,50 * 0,25 * 0,35 Dente posteriore " " 1 * 6,53 * 0,20 * 0,25 Blocco frontale " " 1 * 5,70 * 1,70 * 1,50 Muretti laterali su blocco frontale lato in sx " " 1 * 0,30 * 1,70 * 1 lato in dx " " 1 * 0,30 * 1,70 * 1 Muro andatore in sx " " 1 * 3,50 * 0,63 * ((4,70+4,49)/2) " " 1 * 0,25 * 0,63 * 0,49 Muro andatore in dx " " 1 * 3,51 * 0,63 * ((4,70+4,49)/2) " " 1 * 0,25 * 0,63 * 0,49 Totale parziale  Spalla B Muro spalla " " 1 * ((7,59+7,65)/2) * 0,60 * 4,63 Dente anteriore " " 1 * 7,59 * 0,25 * 0,35 Dente posteriore " " 1 * 7,65 * 0,20 * 0,25 Blocco frontale " " 1 * 5,70 * 1,70 * 1,50 Muretti laterali su blocco frontale lato in sx " " 1 * 0,30 * 1,70 * 1 lato in dx	mc	18,177 0,569 0,327 14,535 0,510 0,510 10,132 0,077 10,161 0,077 55,075  21,168 0,664 0,383 14,535 0,510		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 (STRADA DI ACCESSO SYNTESIS)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 1 * 0,30 * 1,70 * 1		0,510		
	Muro andatore in sx				
	" " 1 * 3,79 * 0,63 * ((4,66+4,44)/2)		10,864		
	" " 1 * 0,25 * 0,63 * 0,49		0,077		
	Muro andatore in dx				
	" " 1 * 3,75 * 0,63 * ((4,71+4,56)/2)		10,950		
	" " 1 * 0,25 * 0,63 * 0,52		0,082		
	Totale parziale	mc	59,743		
	Totale	mc	114,818	101,85	11.694,21
1357 327.f	Calcestruzzo per opere in elevazione, classe 40 MPa , escluse casseforme				
	.				
	CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15				
	.				
	Quantità da PD				
	" " 1 * 3,612		3,612		
	.				
	Totale	mc	3,612	101,85	367,88
1358 327.g	Calcestruzzo per opere in elevazione, classe 45 MPa, escluse casseforme				
	.				
	CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15				
	.				
	Calcestruzzo baggioli e ritegni				
	Spalla A				
	Baggioli				
	" " 1 * 0,65 * 0,65 * 0,20		0,085		
	" " 1 * 0,65 * 0,65 * 0,20		0,085		
	Ritegni				
	" " 1 * 0,50 * 0,50 * 0,40		0,100		
	" " 1 * 0,50 * 0,50 * 0,40		0,100		
	.				
	Spalla B				
	Baggioli				
	" " 1 * 0,65 * 0,65 * 0,20		0,085		
	" " 1 * 0,65 * 0,65 * 0,20		0,085		
	Ritegni				
	" " 1 * 0,50 * 0,50 * 0,40		0,100		
	" " 1 * 0,50 * 0,50 * 0,40		0,100		
	.				
	Totale	mc	0,740	120,91	89,47
1359 327.g	Calcestruzzo per opere in elevazione, classe 45 MPa, escluse casseforme				
	.				
	CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15				
	.				
	A detrarre PD ricomputato				
	" " -1 * 3,612		-3,612		
	.				
	Totale	mc	-3,612	120,91	-436,73
1360 329.d	Acciaio in barre ad aderenza migliorata per c.a. tipo Fe B 44 k controllato.				
	.				
	CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 (STRADA DI ACCESSO SYNTESIS)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
.	Armatura elevazione spalle				
	Spalla A				
	Pos 1 - 1 Ø 20/20				
"	" 28 * 4,15 * 2,466		286,549		
	Pos 2 - 1 Ø 16/40				
"	" 13 * 1,65 * 1,578		33,848		
	Pos 3 - 2x1 Ø 10/10				
"	" 8 * 1,35 * 0,617		6,664		
	Pos 4 - 1+1 Ø 14/40x40				
"	" (13+13) * 2,48 * 1,208		77,892		
	Pos 5 - 1 Ø 16/20				
"	" 28 * 1,60 * 1,578		70,694		
	Pos 6 - 1 Ø 16/20				
"	" 28 * 3,05 * 1,578		134,761		
	Pos 7 - 1 Ø 20/20				
"	" 28 * 4,55 * 2,466		314,168		
	Pos 8 - 1 Ø 16/20				
"	" 28 * 2,25 * 1,578		99,414		
	Pos 9 - 1 Ø 12/20				
"	" (32+32) * 0,80 * 0,888		45,466		
	Pos 10 - 1 Ø 10/40x40				
"	" 96 * 0,78 * 0,617		46,201		
	Pos 11 - 1 Ø 14/20				
"	" 32 * 1,20 * 1,208		46,387		
	Pos 12 - 1 Ø 14/20				
"	" 32 * 1,20 * 1,208		46,387		
	Pos 13 - 2x1 Ø 16/20				
"	" (2+2) * 4,50 * 1,578		28,404		
	Pos 14 - 2x1 Ø 20/20				
"	" (2+2) * 4,50 * 2,466		44,388		
	Pos 15 - 2x1 Ø 16/20				
"	" (2+2) * 2,15 * 1,578		13,571		
	Pos 16 - 1 Ø 16/40				
"	" 2 * 5,95 * 1,578		18,778		
	Pos 17 - 1 Ø 20/20				
"	" 8 * 8,40 * 2,466		165,715		
	Pos 18 - 2x1 Ø 10/10				
"	" (3+3) * 1,20 * 0,617		4,442		
	Pos 19 - 2x1 Ø 12/20				
"	" (16+16) * 1,70 * 0,888		48,307		
	Pos 20 - 2x1 Ø 8/40x40				
"	" (6+6) * 0,50 * 0,395		2,370		
	Pos 21 - 2x1+1 Ø 14				
"	" (2+2) * 1,18 * 1,208		5,702		
	Pos 22 - 2x1 Ø 10				
"	" 2 * 4,50 * 0,617		5,553		
	Pos 23 - 1 Ø 10				
"	" 1 * 8 * 0,617		4,936		
	Pos 24 - 2x3 Ø 16				
"	" (2*3) * 5,30 * 1,578		50,180		
	Pos 25 - 3 Ø 16				
"	" 3 * 7,60 * 1,578		35,978		
	Pos 26 - 1+1 Ø 16/20				
"	" (7+7) * 5,80 * 1,578		128,134		
	Pos 27 - 1 Ø 16/20				



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 (STRADA DI ACCESSO SYNTESIS)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" 7 * 2,35 * 1,578 Pos 28 - 1 Ø 16/20		25,958		
	" 7 * 2,35 * 1,578 Pos 29 - 1 Ø 20/20		25,958		
	" 7 * 8,65 * 2,466 Pos 30 - 1 Ø 20/20		149,316		
	" 22 * 4,40 * 2,466 Pos 31 - 1 Ø 16/20		238,709		
	" 22 * 4,40 * 1,578 Pos 32 - 1 Ø 20/20		152,750		
	" 22 * 4,40 * 2,466 Pos 33 - 1 Ø 16/20		238,709		
	" 22 * 4,40 * 1,578 Pos 34 - 2x1+1 Ø 10/20		152,750		
	" (10+10) * 2,35 * 0,617 Pos 35 - 1 Ø 16/20		28,999		
	" 14 * 8,65 * 1,578 Pos 36 - 1 Ø 20/20		191,096		
	" 14 * 8,68 * 2,466 Pos 37 - 1 Ø 14		299,668		
	" 1 * 6,45 * 1,208 Pos 38 - 2x(2+2) Ø 14		7,792		
	" (4+4) * 1,40 * 1,208 Pos 39 - 2x3 Ø 14		13,530		
	" (3+3) * 1,26 * 1,208 Pos 40 - 2x3 Ø 14		9,132		
	" (3+3) * 1,26 * 1,208 Pos 41 - 2x3 Ø 16		9,132		
	" (3+3) * 4,60 * 1,578 Pos 42 - 2x3 Ø 16		43,553		
	" (3+3) * 5 * 1,578 Pos 43 - 2x3 Ø 16		47,340		
	" (3+3) * 4,40 * 1,578 Pos 44 - 2x1 Ø 16/20		41,659		
	" (14+14) * 4,40 * 1,578 Pos 45 - 2x1 Ø 20/20		194,410		
	" (14+14) * 4,40 * 2,466 Pos 46 - 2x1 Ø 16/20		303,811		
	" (17+17) * 2,50 * 1,578 Pos 47 - 2x1 Ø 12/40x40		134,130		
	" (70+70) * 0,85 * 0,888 Pos 48 - 2x(5+5) Ø 16		105,672		
	" (2*(5+5)) * 2,45 * 1,578 Pos 49 - 2x2 Ø 10		77,322		
	" (2*2) * 2,70 * 0,617 Pos 50 - 2x6 Ø 20		6,664		
	" (2*6) * 3,10 * 2,466 Pos 51 - 2x3 Ø 16		91,735		
	" (2*3) * 2,70 * 1,578 Pos 52 - 2x4 Ø 10		25,564		
	" (2*4) * 2 * 0,617 Totale parziale	kg	9,872		
	Spalla B Pos 1 - 1 Ø 20/20		4.390,120		
	" 28 * 4,15 * 2,466		286,549		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 (STRADA DI ACCESSO SYNTESIS)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Pos 2 - 1 Ø 16/40				
	" " 13 * 1,65 * 1,578		33,848		
	Pos 3 - 2x1 Ø 10/10				
	" " 8 * 1,35 * 0,617		6,664		
	Pos 4 - 1+1 Ø 14/40x40				
	" " (13+13) * 2,48 * 1,208		77,892		
	Pos 5 - 1 Ø 16/20				
	" " 28 * 1,60 * 1,578		70,694		
	Pos 6 - 1 Ø 16/20				
	" " 28 * 3,05 * 1,578		134,761		
	Pos 7 - 1 Ø 20/20				
	" " 28 * 4,55 * 2,466		314,168		
	Pos 8 - 1 Ø 16/20				
	" " 28 * 2,25 * 1,578		99,414		
	Pos 9 - 1 Ø 12/20				
	" " (38+38) * 0,80 * 0,888		53,990		
	Pos 10 - 1 Ø 10/40x40				
	" " 135 * 0,80 * 0,617		66,636		
	Pos 11 - 1 Ø 14/20				
	" " 38 * 1,20 * 1,208		55,085		
	Pos 12 - 1 Ø 14/20				
	" " 38 * 1,20 * 1,208		55,085		
	Pos 13 - 1 Ø 16/20				
	" " (8+2) * 4,45 * 1,578		70,221		
	Pos 14 - 1 Ø 20/20				
	" " (8+2) * 4,45 * 2,466		109,737		
	Pos 15 - 1 Ø 16/20				
	" " (8+2) * 2,15 * 1,578		33,927		
	Pos 16 - 1 Ø 16/40				
	" " 2 * 5,95 * 1,578		18,778		
	Pos 17 - 1 Ø 20/20				
	" " 8 * 8,40 * 2,466		165,715		
	Pos 18 - 2x1 Ø 10/10				
	" " (3+3) * 1,20 * 0,617		4,442		
	Pos 19 - 2x1 Ø 12/20				
	" " (16+16) * 1,70 * 0,888		48,307		
	Pos 20 - 2x1 Ø 8/40x40				
	" " (6+6) * 0,50 * 0,395		2,370		
	Pos 21 - 1+1 Ø 14				
	" " 2 * 1,18 * 1,208		2,851		
	Pos 22 - 2x1 Ø 10				
	" " 1 * 5,60 * 0,617		3,455		
	Pos 23 - 2x1 Ø 10				
	" " 1 * 4,51 * 0,617		2,783		
	Pos 24 - 1 Ø 10				
	" " 1 * 9,10 * 0,617		5,615		
	Pos 25 - 1+1 Ø 14				
	" " 2 * 1,25 * 1,208		3,020		
	Pos 26 - 3 Ø 16				
	" " 3 * 5,25 * 1,578		24,854		
	Pos 27 - 3 Ø 16				
	" " 3 * 5,30 * 1,578		25,090		
	Pos 28 - 3 Ø 16				
	" " 3 * 8,70 * 1,578		41,186		
	Pos 29 - 1+1 Ø 16/20				
	" " (7+7) * 5,80 * 1,578		128,134		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 (STRADA DI ACCESSO SYNTESIS)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Pos 30 - 1 Ø 16/20				
	" " 7 * 2,35 * 1,578		25,958		
	Pos 31 - 1 Ø 16/20				
	" " 7 * 3,45 * 1,578		38,109		
	Pos 32 - 1 Ø 20/20				
	" " 7 * 9,80 * 2,466		169,168		
	Pos 33 - 1 Ø 20/20				
	" " 22 * 4,45 * 2,466		241,421		
	Pos 34 - 1 Ø 16/20				
	" " 22 * 4,45 * 1,578		154,486		
	Pos 35 - 1 Ø 20/20				
	" " 22 * 4,40 * 2,466		238,709		
	Pos 36 - 1 Ø 16/20				
	" " 22 * 4,40 * 1,578		152,750		
	Pos 37 - 2x1+1 Ø 10/20				
	" " (10+10) * 2,35 * 0,617		28,999		
	Pos 38 - 1 Ø 16/20				
	" " 14 * 9,75 * 1,578		215,397		
	Pos 39 - 1 Ø 20/20				
	" " 14 * 9,80 * 2,466		338,335		
	Pos 40 - 1 Ø 14				
	" " 1 * 7,55 * 1,208		9,120		
	Pos 41 - 2+2 Ø 14				
	" " (2+2) * 1,40 * 1,208		6,765		
	Pos 42 - 3 Ø 14				
	" " 3 * 1,26 * 1,208		4,566		
	Pos 43 - 3 Ø 14				
	" " 3 * 1,26 * 1,208		4,566		
	Pos 44 - 3 Ø 16				
	" " 3 * 4,55 * 1,578		21,540		
	Pos 45 - 3 Ø 16				
	" " 3 * 5 * 1,578		23,670		
	Pos 46 - 3 Ø 16				
	" " 3 * 4,35 * 1,578		20,593		
	Pos 47 - 1 Ø 16/20				
	" " 14 * 4,35 * 1,578		96,100		
	Pos 48 - 1 Ø 20/20				
	" " 14 * 4,35 * 2,466		150,179		
	Pos 49 - 1 Ø 16/20				
	" " 17 * 2,50 * 1,578		67,065		
	Pos 50 - 1 Ø 12/40x40				
	" " 70 * 0,85 * 0,888		52,836		
	Pos 51 - 2+2 Ø 14				
	" " (2+2) * 1,40 * 1,208		6,765		
	Pos 52 - 3 Ø 14				
	" " 3 * 1,26 * 1,208		4,566		
	Pos 53 - 3 Ø 14				
	" " 3 * 1,26 * 1,208		4,566		
	Pos 54 - 3 Ø 16				
	" " 3 * 4,60 * 1,578		21,776		
	Pos 55 - 3 Ø 16				
	" " 3 * 4,95 * 1,578		23,433		
	Pos 56 - 3 Ø 16				
	" " 3 * 4,45 * 1,578		21,066		
	Pos 57 - 1 Ø 20/20				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 (STRADA DI ACCESSO SYNTESIS)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 14 * 4,45 * 2,466		153,632		
	Pos 58 - 1 Ø 16/20				
	" " 14 * 4,45 * 1,578		98,309		
	Pos 59 - 1 Ø 16/20				
	" " 17 * 2,50 * 1,578		67,065		
	Pos 60 - 1 Ø 12/40x40				
	" " 70 * 0,85 * 0,888		52,836		
	Pos 61 - 2x(5+5) Ø 16				
	" " (2*(5+5)) * 2,45 * 1,578		77,322		
	Pos 62 - 2x2 Ø 10				
	" " (2*2) * 2,70 * 0,617		6,664		
	Pos 63 - 2x6 Ø 20				
	" " (2*6) * 3,10 * 2,466		91,735		
	Pos 64 - 2x3 Ø 16				
	" " (2*3) * 2,70 * 1,578		25,564		
	Pos 65 - 2x4 Ø 10				
	" " (2*4) * 2 * 0,617		9,872		
	Totale parziale	kg	4.670,774		
	Totale	kg	9.060,894	0,84	7.611,15
1361 329,d	Acciaio in barre ad aderenza migliorata per c.a. tipo Fe B 44 k controllato.				
	.				
	CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15				
	.				
	Armatura fondazioni spalle				
	Soletta flottante Spalla A				
	Pos 53 - 1 Ø 16/20				
	" " 32 * 1,10 * 1,578		55,546		
	Pos 54 - 1+1 Ø 16/20				
	" " (32+32) * 4,20 * 1,578		424,166		
	Pos 55 - 1+1 Ø 12/20				
	" " (20+20) * 6,65 * 0,888		236,208		
	Pos 56 - 3 Ø 12/100				
	" " (3*6) * 1,30 * 0,888		20,779		
	.				
	Soletta flottante Spalla B				
	Pos 66 - 1 Ø 16/20				
	" " 38 * 1,10 * 1,578		65,960		
	Pos 67 - 1+1 Ø 16/20				
	" " (38+38) * 4,20 * 1,578		503,698		
	Pos 68 - 1+1 Ø 12/20				
	" " (20+20) * ((7,81+8,25)/2) * 0,888		285,226		
	Pos 69 - 3 Ø 12/100				
	" " (3*7) * 1,30 * 0,888		24,242		
	.				
	Totale	kg	1.615,825	0,84	1.357,29
1362 334	Casseforme piane orizzontali o verticali per conglomerati cementizi				
	.				
	CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15				
	.				
	Casseri elevazione spalle				
	Spalla A				
	Muro spalla				
	" " 1 * 6,50 * 4,65		30,225		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 (STRADA DI ACCESSO SYNTESIS)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 1 * 6,53 * 4,65		30,365		
	Dente anteriore				
	" " 1 * 6,50 * 0,25		1,625		
	Dente posteriore				
	" " 1 * 6,53 * 0,20		1,306		
	Blocco frontale				
	" " 1 * 5,70 * 1,50		8,550		
	" " 2 * 1,70 * 1,50		5,100		
	Muretti laterali su blocco frontale				
	lato in sx				
	" " 2 * 1,70 * 1		3,400		
	" " 1 * 0,30 * 1		0,300		
	lato in dx				
	" " 2 * 1,70 * 1		3,400		
	" " 1 * 0,30 * 1		0,300		
	Muro andatore in sx				
	" " 2 * 3,50 * ((4,69+4,49)/2)		32,130		
	" " 2 * 0,25 * 0,48		0,240		
	" " 1 * 0,63 * 4,69		2,955		
	" " 1 * 0,63 * 4,49		2,829		
	" " 1 * 0,25 * 0,63		0,158		
	Muro andatore in dx				
	" " 2 * 3,51 * ((4,69+4,49)/2)		32,222		
	" " 2 * 0,25 * 0,48		0,240		
	" " 1 * 0,63 * 4,69		2,955		
	" " 1 * 0,63 * 4,49		2,829		
	" " 1 * 0,25 * 0,63		0,158		
	Baggioli				
	" " 4 * 0,65 * 0,20		0,520		
	" " 4 * 0,65 * 0,20		0,520		
	Ritegni				
	" " 4 * 0,50 * 0,40		0,800		
	" " 4 * 0,50 * 0,40		0,800		
	.				
	Spalla B				
	Muro spalla				
	" " 1 * 7,59 * 4,63		35,142		
	" " 1 * 7,65 * 4,63		35,420		
	Dente anteriore				
	" " 1 * 7,59 * 0,25		1,898		
	Dente posteriore				
	" " 1 * 7,65 * 0,20		1,530		
	Blocco frontale				
	" " 1 * 5,70 * 1,50		8,550		
	" " 2 * 1,70 * 1,50		5,100		
	Muretti laterali su blocco frontale				
	lato in sx				
	" " 2 * 1,70 * 1		3,400		
	" " 1 * 0,30 * 1		0,300		
	lato in dx				
	" " 2 * 1,70 * 1		3,400		
	" " 1 * 0,30 * 1		0,300		
	Muro andatore in sx				
	" " 2 * 3,79 * ((4,65+4,44)/2)		34,451		
	" " 2 * 0,25 * 0,48		0,240		
	" " 1 * 0,64 * 4,65		2,976		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 (STRADA DI ACCESSO SYNTESIS)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" 1 * 0,64 * 4,44		2,842		
	" 1 * 0,25 * 0,64		0,160		
	Muro andatore in dx				
	" 2 * 3,75 * ((4,70+4,55)/2)		34,688		
	" 2 * 0,25 * 0,52		0,260		
	" 1 * 0,63 * 4,70		2,961		
	" 1 * 0,63 * 4,55		2,867		
	" 1 * 0,25 * 0,63		0,158		
	Baggioli				
	" 4 * 0,65 * 0,20		0,520		
	" 4 * 0,65 * 0,20		0,520		
	Ritegni				
	" 4 * 0,50 * 0,40		0,800		
	" 4 * 0,50 * 0,40		0,800		
	.				
	Totale	mq	343,210	20,77	7.128,47
1363 334	Casseforme piane orizzontali o verticali per conglomerati cementizi				
	.				
	CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15				
	.				
	Casseri fondazioni spalle				
	Spalla A				
	Soletta flottante				
	" 2 * 4 * 0,25		2,000		
	" 2 * ((6,53+6,70)/2) * 0,25		3,308		
	.				
	Spalla B				
	Soletta flottante				
	" 2 * 4 * 0,25		2,000		
	" 2 * ((7,65+7,99)/2) * 0,25		3,910		
	.				
	Totale	mq	11,218	20,77	233,00
1364 338.d	Lastre prefabbricate in c.a. vibrato per formazione di velette h=60/70				
	.				
	CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15				
	.				
	Velette spalla A				
	" 2 * 3,75 * 0,65		4,875		
	Velette spalla B				
	" 1 * 3,79 * 0,65		2,464		
	" 1 * 3,75 * 0,65		2,438		
	.				
	Totale	mq	9,777	51,17	500,29
1365 8001	Zincatura eseguita a caldo				
	.				
	CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15				
	.				
	Armatura elevazione spalle				
	Zincatura per armatura di frettaggio				
	Spalla A				
	Pos 3 - 2x1 Ø 10/10				
	" 8 * 1,35 * 0,617		6,664		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 (STRADA DI ACCESSO SYNTESIS)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1366 NP.05	Pos 18 - 2x1 Ø 10/10				
	" (3+3) * 1,20 * 0,617		4,442		
	.				
	Spalla B				
	Pos 3 - 2x1 Ø 10/10				
	" 8 * 1,35 * 0,617		6,664		
	Pos 18 - 2x1 Ø 10/10				
	" (3+3) * 1,20 * 0,617		4,442		
	.				
	Totale	kg	22,212	0,93	20,66
	Rivestimento protettivo delle superfici esterne esposte a ... iadotti e ponti in calcestruzzo, delle pile e delle spalle				
	.				
	CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15				
	.				
	Trattamento protettivo superfici esposte agenti atmosferici				
	Elevazione spalle				
	Spalla A				
	Muro spalla				
	" 1 * 6,50 * 4,65		30,225		
	" 1 * 6,53 * 4,65		30,365		
	" 1 * 6,53 * 0,60		3,918		
	Dente anteriore				
	" 2 * 6,50 * 0,25		3,250		
	" 1 * 6,50 * 0,48		3,120		
	Blocco frontale				
	" 1 * 5,70 * 1,50		8,550		
	" 2 * 1,70 * 1,50		5,100		
	" 1 * 5,70 * 1,70		9,690		
	Muretti laterali su blocco frontale				
	lato in sx				
	" 2 * 1,70 * 1		3,400		
	" 1 * 0,30 * 1		0,300		
	" 1 * 0,30 * 1,70		0,510		
lato in dx					
" 2 * 1,70 * 1		3,400			
" 1 * 0,30 * 1		0,300			
" 1 * 0,30 * 1,70		0,510			
Muro andatore in sx					
" 1 * 3,50 * ((4,69+4,49)/2)		16,065			
" 1 * 0,25 * 0,48		0,120			
" 1 * 0,63 * 4,69		2,955			
" 1 * 0,63 * 4,49		2,829			
" 1 * 0,25 * 0,63		0,158			
" 1 * 3,75 * 0,63		2,363			
Muro andatore in dx					
" 1 * 3,51 * ((4,69+4,49)/2)		16,111			
" 1 * 0,25 * 0,48		0,120			
" 1 * 0,63 * 4,69		2,955			
" 1 * 0,63 * 4,49		2,829			
" 1 * 0,25 * 0,63		0,158			
" 1 * 3,75 * 0,63		2,363			
Baggioli					
" 4 * 0,65 * 0,20		0,520			
" 4 * 0,65 * 0,20		0,520			

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 (STRADA DI ACCESSO SYNTESIS)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" (1+1) * 0,65 * 0,65		0,845		
	Ritegni				
	" 4 * 0,50 * 0,40		0,800		
	" 4 * 0,50 * 0,40		0,800		
	" (1+1) * 0,50 * 0,50		0,500		
	Totale parziale	mq	155,649		
	Spalla B				
	Muro spalla				
	" 1 * 7,59 * 4,63		35,142		
	" 1 * 7,65 * 4,63		35,420		
	" 1 * 7,65 * 0,60		4,590		
	Dente anteriore				
	" 2 * 7,59 * 0,25		3,795		
	" 1 * 7,59 * 0,35		2,657		
	Blocco frontale				
	" 1 * 5,70 * 1,50		8,550		
	" 2 * 1,70 * 1,50		5,100		
	" 1 * 5,70 * 1,70		9,690		
	Muretti laterali su blocco frontale				
	lato in sx				
	" 2 * 1,70 * 1		3,400		
	" 1 * 0,30 * 1		0,300		
	" 1 * 0,30 * 1,70		0,510		
	lato in dx				
	" 2 * 1,70 * 1		3,400		
	" 1 * 0,30 * 1		0,300		
	" 1 * 0,30 * 1,70		0,510		
	Muro andatore in sx				
	" 1 * 3,79 * ((4,65+4,44)/2)		17,226		
	" 1 * 0,25 * 0,48		0,120		
	" 1 * 0,64 * 4,65		2,976		
	" 1 * 0,64 * 4,44		2,842		
	" 1 * 0,25 * 0,64		0,160		
	" 1 * 3,79 * 0,64		2,426		
	Muro andatore in dx				
	" 1 * 3,75 * ((4,70+4,55)/2)		17,344		
	" 1 * 0,25 * 0,52		0,130		
	" 1 * 0,63 * 4,70		2,961		
	" 1 * 0,63 * 4,55		2,867		
	" 1 * 0,25 * 0,63		0,158		
	" 1 * 3,75 * 0,63		2,363		
	Baggioli				
	" 4 * 0,65 * 0,20		0,520		
	" 4 * 0,65 * 0,20		0,520		
	" (1+1) * 0,65 * 0,65		0,845		
	Ritegni				
	" 4 * 0,50 * 0,40		0,800		
	" 4 * 0,50 * 0,40		0,800		
	" (1+1) * 0,50 * 0,50		0,500		
	Totale parziale	mq	168,922		
	Totale	mq	324,571	15,31	4.969,18
1367 NP.08	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento della classe di esposizione				
	CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15				



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 (STRADA DI ACCESSO SYNTESIS)

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1368 NP.08	. Sovrapprezzo per incremento classe esposizione Vedi quantità cls elevazione spalle " " 1 * 114,758		114,758		
	Totale	mc	114,758	4,37	501,49
1369 NP.10	. Sovrapprezzo per conglomerati cementizi per incremento della classe di esposizione CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 . Sovrapprezzo per incremento classe esposizione Vedi quantità cls baggioli " " 1 * 0,74		0,740		
	Totale	mc	0,740	4,37	3,23
1370 NP.10	. Sovrapprezzo per conglomerati cementizi per incremento del ... della qualità degli inerti e controllo della fessurazione CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 . Sovrapprezzo per ottimizzazione qualità inerti Vedi quantità cls elevazione spalle " " 1 * 114,758		114,758		
	Totale	mc	114,758	4,37	501,49
1371 NP.10	. Sovrapprezzo per conglomerati cementizi per incremento del ... della qualità degli inerti e controllo della fessurazione CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 . Sovrapprezzo per ottimizzazione qualità inerti Vedi quantità cls baggioli " " 1 * 0,74		0,740		
	Totale	mc	0,740	4,37	3,23
	. Sovrapprezzo per conglomerati cementizi per incremento del ... della qualità degli inerti e controllo della fessurazione CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 . Sovrapprezzo per ottimizzazione qualità inerti Vedi quantità cls " " 1 * 14,435		14,435		
	Totale	mc	14,435	4,37	63,08
Totale 034 - Elevazione spalle Euro					35.993,29



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 (STRADA DI ACCESSO SYNTESIS)

035 - Elevazione pile

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1376 329.d	Acciaio in barre ad aderenza migliorata per c.a. tipo Fe B 44 k controllato.				
	.				
	CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15				
	.				
	Armatura elevazione pile				
	Pila 1				
	Pos 1 - 74 Ø 24				
	" " 74 * 5,90 * 3,551		1.550,367		
	Pos 2 - 1 Ø 16/60				
	" " 6 * 5,90 * 1,578		55,861		
	Pos 3 - 1 Ø 20/20				
	" " 4 * 3,70 * 2,466		36,497		
	Pos 4 - 2x1 Ø 20/20				
	" " (2+2) * ((3,60+3,65)/2) * 2,466		35,757		
	Pos 5 - 2x1 Ø 20/20				
	" " (2+2) * ((3,50+3,55)/2) * 2,466		34,771		
	Pos 6 - 2x1 Ø 20/20				
	" " (2+2) * ((3,35+3,45)/2) * 2,466		33,538		
	Pos 7 - 2x1 Ø 20/20				
	" " (2+2) * ((3,00+3,25)/2) * 2,466		30,825		
	Pos 8 - 2x1 Ø 20/20				
	" " (2+2) * ((4,90+5,80)/2) * 2,466		52,772		
	Pos 9 - 2x1 Ø 20/20				
	" " (2+2) * ((6,00+6,05)/2) * 2,466		59,431		
	Pos 10 - 2x1 Ø 10/10				
	" " (2+2) * ((2,63+2,69)) * 0,617		13,130		
	Pos 11 - 2x1 Ø 10/10				
	" " (2+2) * ((2,74+2,79)/2) * 0,617		6,824		
	Pos 12 - 2x(1+1) Ø 10/10				
	" " (2*4) * ((1,53+1,69)/2) * 0,617		7,947		
	Pos 13 - 4x1 Ø 10				
	" " 4 * 1,78 * 0,617		4,393		
	Pos 14 - 1+1 Ø 14/20				
	" " (30+30) * 3,65 * 1,208		264,552		
	Pos 15 - 1+1 Ø 14/20				
	" " (30+30) * 3,55 * 1,208		257,304		
	Pos 16 - 1 Ø 14/60				
	" " 14 * 4,40 * 1,208		74,413		
	Pos 17 - 2x(1+1) Ø 14/60x40				
	" " (28+28) * ((1,69+1,87)/2) * 1,208		120,413		
	Pos 18 - (1+1) Ø 14/60x40				
	" " 28 * ((1,99+2,00)/2) * 1,208		67,479		
	Baggioli n. 2				
	Pos 19 - 2x4x5 Ø 16				
	" " (20*2) * 2,70 * 1,578		170,424		
	Pos 20 - 2x(3+3) Ø 10				
	" " (2*6) * 3,30 * 0,617		24,433		
	Ritegni n. 2				
	Pos 21 - 2x6 Ø 20				
	" " (2*6) * 3,30 * 2,466		97,654		
	Pos 22 - 2x3 Ø 16				
	" " (2*3) * 2,90 * 1,578		27,457		
	Pos 23 - 2x5 Ø 10				
	" " (2*5) * 2 * 0,617		12,340		
	.				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 (STRADA DI ACCESSO SYNTESIS)

035 - Elevazione pile

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Totale generale	kg	3.038,582		
	Pila 2				
	" " 1 * 3038,582		3.038,582		
	.				
	Totale	kg	6.077,164	0,84	5.104,82
1377 334	Casseforme piane orizzontali o verticali per conglomerati cementizi				
	.				
	CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15				
	.				
	Casseri elevazione pile				
	Pila 1				
	Baggioli				
	" " 4 * 0,90 * 0,30		1,080		
	" " 4 * 0,90 * 0,30		1,080		
	Ritegni				
	" " 4 * 0,50 * 0,50		1,000		
	" " 4 * 0,50 * 0,50		1,000		
	.				
	Pila 2				
	Baggioli				
	" " 4 * 0,90 * 0,30		1,080		
	" " 4 * 0,90 * 0,30		1,080		
	Ritegni				
	" " 4 * 0,50 * 0,50		1,000		
	" " 4 * 0,50 * 0,50		1,000		
	.				
	Totale	mq	8,320	20,77	172,81
1378 382	Casseforme per getti di cemento armato o precompresso avente curvatura tridimensionale con raggio di curvatura non superiore a ml 10.				
	.				
	CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15				
	.				
	Casseri elevazione pile				
	Pila 1				
	" " 1 * 10,40 * 6		62,400		
	.				
	Pila 2				
	" " 1 * 10,40 * 6		62,400		
	.				
	Totale	mq	124,800	25,52	3.184,90
1379 8001	Zincatura eseguita a caldo				
	.				
	CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15				
	.				
	Armatura elevazione pile				
	Zincatura per armatura di frettaggio				
	Pila 1				
	Pos 10 - 2x1 Ø 10/10				
	" " (2+2) * ((2,63+2,69)) * 0,617		13,130		
	Pos 11 - 2x1 Ø 10/10				
	" " (2+2) * ((2,74+2,79)/2) * 0,617		6,824		
	Pos 12 - 2x(1+1) Ø 10/10				
	" " (2*4) * ((1,53+1,69)/2) * 0,617		7,947		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 (STRADA DI ACCESSO SYNTESIS)

035 - Elevazione pile

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO	
1380 NP.05	Pos 13 - 4x1 Ø 10					
	" " 4 * 1,78 * 0,617		4,393			
	.					
	Totale generale	kg	32,294			
	Pila 2					
	" " 1 * 32,294		32,294			
	.					
	Totale	kg	64,588	0,93	60,07	
	Rivestimento protettivo delle superfici esterne esposte a ... iadotti e ponti in calcestruzzo, delle pile e delle spalle					
	.					
	CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15					
	.					
	Trattamento protettivo superfici esposte agenti atmosferici					
	Elevazione pile					
	Pila 1					
	" " 1 * 10,40 * 6		62,400			
	" " 1 * 6,62		6,620			
	Baggioli					
	" " 4 * 0,90 * 0,30		1,080			
	" " 4 * 0,90 * 0,30		1,080			
Ritegni						
" " 4 * 0,50 * 0,50		1,000				
" " 4 * 0,50 * 0,50		1,000				
.						
Pila 2						
" " 1 * 10,40 * 6		62,400				
" " 1 * 6,62		6,620				
Baggioli						
" " 4 * 0,90 * 0,30		1,080				
" " 4 * 0,90 * 0,30		1,080				
Ritegni						
" " 4 * 0,50 * 0,50		1,000				
" " 4 * 0,50 * 0,50		1,000				
.						
Totale		mq	146,360	15,31	2.240,77	
1381 NP.08	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento della classe di esposizione					
	.					
	CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15					
	.					
Sovraprezzo per incremento classe esposizione						
Vedi quantità cls pile						
" " 1 * 79,44		79,440				
.						
Totale		mc	79,440	4,37	347,15	
1382 NP.08	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento della classe di esposizione					
	.					
	CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15					
	.					
Sovraprezzo per incremento classe esposizione						
Vedi quantità cls baggioli e ritegni						
" " 1 * 1,472		1,472				
.						

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 (STRADA DI ACCESSO SYNTESIS)

035 - Elevazione pile

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Totale	mc	1,472	4,37	6,43
1383 NP.10	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento del ... della qualità degli inerti e controllo della fessurazione . CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 . Sovraprezzo per ottimizzazione qualità inerti Vedi quantità cls pile " " 1 * 79,44 .		79,440		
	Totale	mc	79,440	4,37	347,15
1384 NP.10	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento del ... della qualità degli inerti e controllo della fessurazione . CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 . Sovraprezzo per ottimizzazione qualità inerti Vedi quantità cls baggioli e ritegni " " 1 * 1,472 .		1,472		
	Totale	mc	1,472	4,37	6,43
	Totale 035 - Elevazione pile Euro				19.730,21

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 (STRADA DI ACCESSO SYNTESIS)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1385 375.b	Fornitura e posa in opera di strutture portanti in acciaio autoprotetto tipo S355J0W (UNI EN 10155) a doppio "T" - luci da 25,00 ÷ 40,00 m, b) varo dal basso . CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 . TRAVI LONGITUDINALI Calcolo singola trave Concio 1 Piattabanda superiore - lamiera sp.18 mm " " 1,00 * 13 * 0,60 * 142 Piattabanda inferiore - lamiera sp. 30 mm " " 1,00 * 13 * 0,60 * 236 Anima - lamiera sp.16 mm " " 1,00 * 13 * 2,29 * 125,60 Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 16 mm " " 2 * 0,25 * 2,29 * 125,60 Irrigidimenti verticali in corrispondenza diaframma spalla - piatto sp.30 mm Lato esterno " " 3 * 0,567 * 236 Lato interno " " 3 * 0,754 * 236 Irrigidimenti verticali in corrispondenza attacco controvento inferiore - piatto sp.30 mm " " 1,00 * 0,106 * 236 " " 1,00 * 0,183 * 236 Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm " " 2 * 0,793 * 172,70 contropiastra in corrispondenza appoggio 550x550x70 mm " " 1,00 * 0,55 * 0,55 * 549 Piolatrura Travi Tipo B - 4 Ø 22/400 + 2 Ø 22/400 mm - h=240 mm " " (33*4) * 0,24 * 2,984 " " (33*2) * 0,24 * 2,984 . Concio 2 Piattabanda superiore - lamiera sp. 25 mm " " 1,00 * 12 * 0,60 * 197 Piattabanda inferiore - lamiera sp. 35 mm " " 1,00 * 12 * 0,60 * 275 Anima - lamiera sp. 18 mm " " 1,00 * 12 * 2,277 * 142 Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 18 mm " " 3 * 0,25 * 2,277 * 142 Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm " " 2 * 0,789 * 172,70 Piolatrura Travi Tipo B - 4 Ø 22/400 + 2 Ø 22/400 mm - h=240 mm " " (30*4) * 0,24 * 2,984 " " (30*2) * 0,24 * 2,984 . Concio 3 Piattabanda superiore - lamiera sp. 30 mm " " 1,00 * 13 * 0,70 * 236 Piattabanda superiore - lamiera sp. 20 mm " " 1,00 * 8 * 0,65 * 157 Piattabanda inferiore - lamiera sp. 35 mm " " 1,00 * 13 * 0,90 * 275				
			1.107,600		
			1.840,800		
			3.739,112		
			143,812		
			401,436		
			533,832		
			25,016		
			43,188		
			273,902		
			166,073		
			94,533		
			47,267		
			1.418,400		
			1.980,000		
			3.880,008		
			242,501		
			272,521		
			85,939		
			42,970		
			2.147,600		
			816,400		
			3.217,500		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 (STRADA DI ACCESSO SYNTESIS)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 20 mm				
"	" 1,00 * 8 * 0,85 * 157		1.067,600		
	Anima - lamiera sp. 20 mm				
"	" 1,00 * (2,5+2,5) * 2,272 * 157		1.783,520		
"	" 1,00 * 8 * 2,229 * 157		2.799,624		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 20 mm				
"	" 2 * 0,25 * 2,229 * 157		174,977		
	Irrigidimenti verticali in corrispondenza diaframma pila - piatto sp.30 mm				
	Lato esterno				
"	" 3 * 0,713 * 236		504,804		
	Lato interno				
"	" 3 * 0,854 * 236		604,632		
	Irrigidimenti verticali in corrispondenza attacco controvento inferiore - piatto sp.30 mm				
"	" 2 * 0,158 * 236		74,576		
"	" 2 * 0,216 * 236		101,952		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
"	" 2 * 0,786 * 172,70		271,484		
	contropiastra in corrispondenza appoggio 750x750x80 mm				
"	" 1,00 * 0,75 * 0,75 * 628		353,250		
	Piolatrura Travi Tipo A - 4 Ø 22/200 - h=240 mm				
"	" (65*4) * 0,24 * 2,984		186,202		
	.				
	Concio 4				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 18 mm				
"	" 1,00 * 12,50 * 0,60 * 142		1.065,000		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 25 mm				
"	" 1,00 * 12,50 * 0,60 * 197		1.477,500		
	Anima - lamiera sp. 18 mm				
"	" 1,00 * 12,50 * 2,295 * 142		4.073,625		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 18 mm				
"	" 3 * 0,25 * 2,295 * 142		244,418		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp. 22 mm				
"	" 2 * 0,796 * 172,70		274,938		
	Piolatrura Travi Tipo B - 4 Ø 22/400 + 2 Ø 22/400 mm - h=240 mm				
"	" (31*4) * 0,24 * 2,984		88,804		
"	" (31*2) * 0,24 * 2,984		44,402		
	.				
	Concio 5				
	Piattabanda superiore - lamiera sp.18 mm				
"	" 1,00 * 13 * 0,60 * 142		1.107,600		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 30 mm				
"	" 1,00 * 13 * 0,60 * 236		1.840,800		
	Anima - lamiera sp.16 mm				
"	" 1,00 * 13 * 2,29 * 125,60		3.739,112		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 16 mm				
"	" 2 * 0,25 * 2,29 * 125,60		143,812		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
"	" 3 * 0,793 * 172,70		410,853		
	Piolatrura Travi Tipo B - 4 Ø 22/400 + 2 Ø 22/400 mm - h=240 mm				
"	" (33*4) * 0,24 * 2,984		94,533		
"	" (33*2) * 0,24 * 2,984		47,267		
	.				
	Concio 6				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 18 mm				
"	" 1,00 * 12,50 * 0,60 * 142		1.065,000		



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 (STRADA DI ACCESSO SYNTESIS)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 25 mm				
"	" 1,00 * 12,50 * 0,60 * 197		1.477,500		
	Anima - lamiera sp. 18 mm				
"	" 1,00 * 12,50 * 2,295 * 142		4.073,625		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 18 mm				
"	" 3 * 0,25 * 2,295 * 142		244,418		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp. 22 mm				
"	" 2 * 0,796 * 172,70		274,938		
	Piolatrura Travi Tipo B - 4 Ø 22/400 + 2 Ø 22/400 mm - h=240 mm				
"	" (31*4) * 0,24 * 2,984		88,804		
"	" (31*2) * 0,24 * 2,984		44,402		
.					
	Concio 7				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 30 mm				
"	" 1,00 * 13 * 0,70 * 236		2.147,600		
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 20 mm				
"	" 1,00 * 8 * 0,65 * 157		816,400		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 35 mm				
"	" 1,00 * 13 * 0,90 * 275		3.217,500		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 20 mm				
"	" 1,00 * 8 * 0,85 * 157		1.067,600		
	Anima - lamiera sp. 20 mm				
"	" 1,00 * (2,5+2,5) * 2,272 * 157		1.783,520		
"	" 1,00 * 8 * 2,229 * 157		2.799,624		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 20 mm				
"	" 2 * 0,25 * 2,229 * 157		174,977		
	Irrigidimenti verticali in corrispondenza diaframma pila - piatto sp.30 mm				
	Lato esterno				
"	" 3 * 0,713 * 236		504,804		
	Lato interno				
"	" 3 * 0,854 * 236		604,632		
	Irrigidimenti verticali in corrispondenza attacco controvento inferiore - piatto sp.30 mm				
"	" 2 * 0,158 * 236		74,576		
"	" 2 * 0,216 * 236		101,952		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
"	" 2 * 0,786 * 172,70		271,484		
	contropiastra in corrispondenza appoggio 750x750x80 mm				
"	" 1,00 * 0,75 * 0,75 * 628		353,250		
	Piolatrura Travi Tipo A - 4 Ø 22/200 - h=240 mm				
"	" (65*4) * 0,24 * 2,984		186,202		
.					
	Concio 8				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 25 mm				
"	" 1,00 * 12 * 0,60 * 197		1.418,400		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 35 mm				
"	" 1,00 * 12 * 0,60 * 275		1.980,000		
	Anima - lamiera sp. 18 mm				
"	" 1,00 * 12 * 2,277 * 142		3.880,008		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 18 mm				
"	" 3 * 0,25 * 2,277 * 142		242,501		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
"	" 2 * 0,789 * 172,70		272,521		
	Piolatrura Travi Tipo B - 4 Ø 22/400 + 2 Ø 22/400 mm - h=240 mm				
"	" (30*4) * 0,24 * 2,984		85,939		
"	" (30*2) * 0,24 * 2,984		42,970		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 (STRADA DI ACCESSO SYNTESIS)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
.	Concio 9				
	Piattabanda superiore - lamiera sp.18 mm				
"	" 1,00 * 13 * 0,60 * 142		1.107,600		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 30 mm				
"	" 1,00 * 13 * 0,60 * 236		1.840,800		
	Anima - lamiera sp.16 mm				
"	" 1,00 * 13 * 2,29 * 125,60		3.739,112		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 16 mm				
"	" 2 * 0,25 * 2,29 * 125,60		143,812		
	Irrigidimenti verticali in corrispondenza diaframma spalla - piatto sp.30 mm				
	Lato esterno				
"	" 3 * 0,567 * 236		401,436		
	Lato interno				
"	" 3 * 0,754 * 236		533,832		
	Irrigidimenti verticali in corrispondenza attacco controvento inferiore - piatto sp.30 mm				
"	" 1,00 * 0,106 * 236		25,016		
"	" 1,00 * 0,183 * 236		43,188		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
"	" 2 * 0,793 * 172,70		273,902		
	contropiastra in corrispondenza appoggio 550x550x70 mm				
"	" 1,00 * 0,55 * 0,55 * 549		166,073		
	Piolatrura Travi Tipo B - 4 Ø 22/400 + 2 Ø 22/400 mm - h=240 mm				
"	" (33*4) * 0,24 * 2,984		94,533		
"	" (33*2) * 0,24 * 2,984		47,267		
.					
	Totale parziale	kg	82.807,413		
.					
	ULTERIORI TRAVE LONGITUDINALE				
"	" 1,00 * 82807,413		82.807,413		
.					
	Totale parziale	kg	82.807,413		
.					
	TRAVERSO IN CORRISPONDENZA ASSE APPOGGI SPALLE				
	Calcolo singolo traverso				
	Parte inferiore				
	piattabanda inferiore - lamiera sp.16 mm				
"	" 1,00 * 1,38 * 0,30 * 125,60		51,998		
	anima - lamiera sp.12 mm				
"	" 1,00 * 1,38 * (0,30-0,016-0,016) * 94,20		34,839		
	piattabanda superiore - lamiera sp.16 mm				
"	" 1,00 * 1,38 * 0,30 * 125,60		51,998		
	Collegamento alle travi longitudinali				
	piattabanda inferiore - lamiera sp.16 mm				
"	" 1,00 * 0,130 * 125,60		16,328		
"	" 1,00 * 0,130 * 125,60		16,328		
	anima - lamiera sp.12 mm				
"	" 1,00 * 0,4 * (0,30-0,016-0,016) * 94,20		10,098		
"	" 1,00 * 0,4 * (0,30-0,016-0,016) * 94,20		10,098		
	piattabanda superiore - lamiera sp.16 mm				
"	" 1,00 * 0,382 * 125,60		47,979		
"	" 1,00 * 0,382 * 125,60		47,979		
	coprigiunto piattabanda inferiore 280x610x10 e 120x610x10 mm				
"	" (1+1) * 0,28 * 0,61 * 78,50		26,816		
"	" (2+2) * 0,12 * 0,61 * 78,50		22,985		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 (STRADA DI ACCESSO SYNTESIS)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	bulloni M20x80				
"	" 64 * 0,255		16,320		
"	" 64 * 0,064		4,096		
	coprigiunto anima 230x330x8 mm				
"	" (2+2) * 0,23 * 0,33 * 62,80		19,066		
	bulloni M20x80				
"	" (12+12) * 0,255		6,120		
"	" (12+12) * 0,064		1,536		
	coprigiunto piattabanda superiore 280x610x10 e 120x610x10 mm				
"	" (1+1) * 0,28 * 0,61 * 78,50		26,816		
"	" (2+2) * 0,12 * 0,61 * 78,50		22,985		
	bulloni M20x80				
"	" 64 * 0,255		16,320		
"	" 64 * 0,064		4,096		
	irrigidimenti tratto centrale - piatto sp.30 mm				
"	" (2+2) * 0,144 * (0,30-0,016-0,016) * 235,50		36,354		
	piatto di compensazione 280x500x20 mm				
"	" 1 * 0,28 * 0,50 * 157,00		21,980		
	piatto superiore 260x340x16 mm				
"	" 1 * 0,26 * 0,34 * 125,60		11,103		
	anima 340x318x12 mm				
"	" 1 * 0,318 * 0,34 * 94,20		10,185		
	piatto inferiore 260x340x16 mm				
"	" 1 * 0,26 * 0,34 * 125,60		11,103		
	piatti laterale 260x360x30 mm				
"	" (1+1) * 0,26 * 0,36 * 236		44,179		
	Parte centrale				
	angolare 120x120x12 mm - peso 21,60 kg/m				
"	" 2 * 1,975 * 21,60		85,320		
"	" 2 * 1,975 * 21,60		85,320		
	calastrelli 181x100x30 mm				
"	" 2 * 0,181 * 0,10 * 236		8,543		
"	" 2 * 0,181 * 0,10 * 236		8,543		
	bulloni M24x80				
"	" (10+10) * 0,382		7,640		
"	" (10+10) * 0,110		2,200		
	Parte superiore				
	angolare 120x120x10 mm - peso 18,20 kg/m				
"	" 2 * 4,155 * 18,20		151,242		
	calastrelli 181x100x30 mm				
"	" 4 * 0,181 * 0,10 * 236		17,086		
	piastra di collegamento sp.30 mm				
"	" 1,00 * 0,234 * 236		55,224		
	bulloni M24x80				
"	" 19 * 0,382		7,258		
"	" 19 * 0,110		2,090		
.					
	Totale parziale	kg	1.020,171		
.					
	ULTERIORI TRAVERSI IN CORRISPONDENZA ASSE APPOGGI SPALLE				
"	" 1,00 * 1020,171		1.020,171		
.					
	Totale parziale	kg	1.020,171		
.					
	TRAVERSO IN CORRISPONDENZA ASSE APPOGGI PILE				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 (STRADA DI ACCESSO SYNTESIS)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Calcolo singolo traverso				
	Parte inferiore				
	piattabanda inferiore - lamiera sp.16 mm				
	" " 1,00 * 1,08 * 0,30 * 125,60		40,694		
	anima - lamiera sp.12 mm				
	" " 1,00 * 1,08 * (0,30-0,016-0,016) * 94,20		27,265		
	piattabanda superiore - lamiera sp.16 mm				
	" " 1,00 * 1,08 * 0,30 * 125,60		40,694		
	Collegamento alle travi longitudinali				
	piattabanda inferiore - lamiera sp.16 mm				
	" " 1,00 * 0,130 * 125,60		16,328		
	" " 1,00 * 0,130 * 125,60		16,328		
	piattabanda superiore - lamiera sp.16 mm				
	" " 1,00 * 0,467 * 125,60		58,655		
	" " 1,00 * 0,467 * 125,60		58,655		
	coprigiunto piattabanda inferiore 280x610x10 e 120x610x10 mm				
	" " (1+1) * 0,28 * 0,61 * 78,50		26,816		
	" " (2+2) * 0,12 * 0,61 * 78,50		22,985		
	bulloni M20x80				
	" " (32+32) * 0,255		16,320		
	" " (32+32) * 0,064		4,096		
	coprigiunto anima 230x330x8 mm				
	" " (2+2) * 0,23 * 0,33 * 62,80		19,066		
	bulloni M20x80				
	" " (12+12) * 0,255		6,120		
	" " (12+12) * 0,064		1,536		
	coprigiunto piattabanda superiore 280x610x10 e 120x610x10 mm				
	" " (1+1) * 0,28 * 0,61 * 78,50		26,816		
	" " (2+2) * 0,12 * 0,61 * 78,50		22,985		
	bulloni M20x80				
	" " (32+32) * 0,255		16,320		
	" " (32+32) * 0,064		4,096		
	irrigidimenti tratto centrale - piatto sp.30 mm				
	" " (2+2) * 0,144 * (0,30-0,016-0,016) * 235,50		36,354		
	piatto di compensazione 280x500x20 mm				
	" " 1 * 0,28 * 0,50 * 157,00		21,980		
	piatto superiore 260x340x16 mm				
	" " 1 * 0,26 * 0,34 * 125,60		11,103		
	anima 340x318x12 mm				
	" " 1 * 0,318 * 0,34 * 94,20		10,185		
	piatto inferiore 260x340x16 mm				
	" " 1 * 0,26 * 0,34 * 125,60		11,103		
	piatto laterale 260x360x30 mm				
	" " (1+1) * 0,26 * 0,36 * 236		44,179		
	.				
	Parte centrale				
	angolare 120x120x12 mm - peso 21,60 kg/m				
	" " 2 * 1,90 * 21,60		82,080		
	" " 2 * 1,90 * 21,60		82,080		
	calastrelli 181x100x30 mm				
	" " 2 * 0,181 * 0,10 * 236		8,543		
	" " 2 * 0,181 * 0,10 * 236		8,543		
	bulloni M24x80				
	" " (10+10) * 0,382		7,640		
	" " (10+10) * 0,110		2,200		
	Parte superiore				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 (STRADA DI ACCESSO SYNTESIS)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	angolare 120x120x12 mm - peso 21,60 kg/m				
"	" 2 * 4,2 * 21,60		181,440		
	calastrelli 181x100x30 mm				
"	" 4 * 0,181 * 0,10 * 236		17,086		
	piastra di collegamento sp.30 mm				
"	" 1,00 * 0,22 * 236		51,920		
	bulloni M24x80				
"	" 19 * 0,382		7,258		
"	" 19 * 0,110		2,090		
.					
	Totale parziale	kg	1.011,559		
.					
	ULTERIORI TRAVERSI IN CORRISPONDENZA ASSE APPOGGI PILE				
"	" 1,00 * 1011,559		1.011,559		
.					
	Totale parziale	kg	1.011,559		
.					
	TRAVERSI IN CORRISPONDENZA CAMPATA				
	Calcolo singolo traverso				
	Parte inferiore				
	angolare 120x120x10 mm - peso 18,20 kg/m				
"	" 2 * 2,61 * 18,20		95,004		
	calastrelli 181x100x22 mm				
"	" 3 * 0,181 * 0,10 * 172,70		9,378		
	bulloni M24x80				
"	" 12 * 0,382		4,584		
"	" 12 * 0,110		1,320		
	Parte centrale				
	angolare 120x120x10 mm - peso 18,20 kg/m				
"	" 2 * 1,970 * 18,20		71,708		
"	" 2 * 1,97 * 18,20		71,708		
	calastrelli 181x100x22 mm				
"	" 2 * 0,181 * 0,10 * 172,70		6,252		
"	" 2 * 0,181 * 0,10 * 172,70		6,252		
	bulloni M24x80				
"	" (10+10) * 0,382		7,640		
"	" (10+10) * 0,110		2,200		
	Parte superiore				
	angolare 120x120x10 mm - peso 18,20 kg/m				
"	" 2 * 4,164 * 18,20		151,570		
	calastrelli 181x100x22 mm				
"	" 4 * 0,181 * 0,10 * 172,70		12,503		
	piastra di collegamento sp.22 mm				
"	" 1,00 * 0,221 * 172,70		38,167		
	bulloni M24x80				
"	" 19 * 0,382		7,258		
"	" 19 * 0,110		2,090		
.					
	Totale parziale	kg	487,634		
.					
	ULTERIORI TRAVERSI IN CORRISPONDENZA CAMPATA				
"	" 19 * 487,634		9.265,046		
.					
	Totale parziale	kg	9.265,046		
.					

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 (STRADA DI ACCESSO SYNTESIS)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	CONTROVENTI INFERIORI				
	Calcolo controventi campo 1				
	angolare 120x120x10 mm - peso 18.20 kg/m				
	" 2 * 5,077 * 18,20		184,803		
	" 2 * 2,42 * 18,20		88,088		
	" 2 * 2,42 * 18,20		88,088		
	piastre collegamento controventi sp.20 mm				
	" 4 * 0,115 * 157,00		72,220		
	" 1 * 0,210 * 157,00		32,970		
	calastrelli 181x100x20 mm				
	" 8 * 0,181 * 0,10 * 157,00		22,734		
	bulloni M24x75				
	" 23 * 0,365		8,395		
	" 23 * 0,110		2,530		
	bulloni M16x75				
	" (8*2) * 0,145		2,320		
	" (8*2) * 0,033		0,528		
	.				
	Totale parziale	kg	502,676		
	.				
	Calcolo controventi campo 2				
	angolare 120x120x10 mm - peso 18.20 kg/m				
	" 2 * 5,49 * 18,20		199,836		
	" 2 * 2,62 * 18,20		95,368		
	" 2 * 2,62 * 18,20		95,368		
	piastre collegamento controventi sp.20 mm				
	" 4 * 0,117 * 157,00		73,476		
	" 1 * 0,210 * 157,00		32,970		
	calastrelli 181x100x20 mm				
	" 12 * 0,181 * 0,10 * 157,00		34,100		
	bulloni M24x75				
	" 23 * 0,365		8,395		
	" 23 * 0,110		2,530		
	bulloni M16x75				
	" (12*2) * 0,145		3,480		
	" (12*2) * 0,033		0,792		
	.				
	Totale parziale	kg	546,315		
	.				
	Calcolo controventi campo 3				
	angolare 120x120x12 mm - peso 21,60 kg/m				
	" 2 * 5,266 * 21,60		227,491		
	" 2 * 2,52 * 21,60		108,864		
	" 2 * 2,52 * 21,60		108,864		
	piastre collegamento controventi sp.20 mm				
	" 4 * 0,118 * 157,00		74,104		
	" 1 * 0,210 * 157,00		32,970		
	calastrelli 181x100x20 mm				
	" 10 * 0,181 * 0,10 * 157,00		28,417		
	bulloni M24x75				
	" 23 * 0,365		8,395		
	" 23 * 0,110		2,530		
	bulloni M16x75				
	" (10*2) * 0,145		2,900		
	" (10*2) * 0,033		0,660		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 (STRADA DI ACCESSO SYNTESIS)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
.	Totale parziale	kg	595,195		
.	Calcolo controventi campo 4				
	angolare 120x120x10 mm - peso 18.20 kg/m				
"	" 2 * 5,4 * 18,20		196,560		
"	" 2 * 2,58 * 18,20		93,912		
"	" 2 * 2,58 * 18,20		93,912		
	piastre collegamento controventi sp.20 mm				
"	" 4 * 0,118 * 157,00		74,104		
"	" 1 * 0,210 * 157,00		32,970		
	calastrelli 181x100x20 mm				
"	" 10 * 0,181 * 0,10 * 157,00		28,417		
	bulloni M24x75				
"	" 23 * 0,365		8,395		
"	" 23 * 0,110		2,530		
	bulloni M16x75				
"	" (10*2) * 0,145		2,900		
"	" (10*2) * 0,033		0,660		
.	Totale parziale	kg	534,360		
.	Ulteriori controventi campo 1				
"	" 1 * 502,676		502,676		
	Ulteriori controventi campo 2				
"	" 7 * 546,315		3.824,205		
	Ulteriori controventi campo 3				
"	" 3 * 595,195		1.785,585		
	Ulteriori controventi campo 4				
"	" 7 * 534,36		3.740,520		
.	Totale parziale	kg	9.852,986		
.	CONTROVENTI SUPERIORI				
	Calcolo controventi campo 1				
	angolare 90x90x6 mm - peso 8,28 kg/m				
"	" 2 * 6,102 * 8,28		101,049		
"	" 2 * 2,98 * 8,28		49,349		
"	" 2 * 2,98 * 8,28		49,349		
	piastre collegamento controventi sp.12 mm				
"	" 4 * 0,057 * 94,20		21,478		
"	" 1 * 0,120 * 94,20		11,304		
	bulloni M24x55				
"	" 16 * 0,314		5,024		
"	" 16 * 0,110		1,760		
.	Totale parziale	kg	239,313		
.	Calcolo controventi campo 2				
	angolare 90x90x6 mm - peso 8,28 kg/m				
"	" 2 * 6,331 * 8,28		104,841		
"	" 2 * 3,09 * 8,28		51,170		
"	" 2 * 3,09 * 8,28		51,170		
	piastre collegamento controventi sp.12 mm				
"	" 4 * 0,057 * 94,20		21,478		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 (STRADA DI ACCESSO SYNTESIS)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
"	" 1 * 0,122 * 94,20		11,492		
	bulloni M24x55				
"	" 16 * 0,314		5,024		
"	" 16 * 0,110		1,760		
.					
	Totale parziale	kg	246,935		
.					
	Calcolo controventi campo 3				
	angolare 90x90x6 mm - peso 8,28 kg/m				
"	" 2 * 6,413 * 8,28		106,199		
"	" 2 * 3,13 * 8,28		51,833		
"	" 2 * 3,13 * 8,28		51,833		
	piastre collegamento controventi sp.12 mm				
"	" 4 * 0,057 * 94,20		21,478		
"	" 1 * 0,122 * 94,20		11,492		
	bulloni M24x55				
"	" 16 * 0,314		5,024		
"	" 16 * 0,110		1,760		
.					
	Totale parziale	kg	249,619		
.					
	Calcolo controventi campo 4				
	angolare 90x90x6 mm - peso 8,28 kg/m				
"	" 2 * 6,250 * 8,28		103,500		
"	" 2 * 3,05 * 8,28		50,508		
"	" 2 * 3,05 * 8,28		50,508		
	piastre collegamento controventi sp.12 mm				
"	" 4 * 0,057 * 94,20		21,478		
"	" 1 * 0,122 * 94,20		11,492		
	bulloni M24x55				
"	" 16 * 0,314		5,024		
"	" 16 * 0,110		1,760		
.					
	Totale parziale	kg	244,270		
.					
	Ulteriori controventi campo 1				
"	" 1 * 239,313		239,313		
	Ulteriori controventi campo 2				
"	" 7 * 246,935		1.728,545		
	Ulteriori controventi campo 3				
"	" 3 * 249,619		748,857		
	Ulteriori controventi campo 4				
"	" 7 * 244,27		1.709,890		
.					
	Totale generale	kg	196.869,240		
.					
	Maggiorazione per saldature				
"	" (3,00/100) * 196869,24		5.906,077		
.					
	Totale generale	kg	202.775,317		
.					
	Maggiorazione per rinforzi, oneri aggiuntivi per montaggio				
"	" (5,00/100) * 202775,317		10.138,766		
.					
	Totale generale	kg	212.914,083		



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 (STRADA DI ACCESSO SYNTESIS)

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	.				
	A detrarre calcolo totale impalcato				
	" -1 * 212914,083		-212.914,083		
	.				
	A sommare calcolo per luci da 25.00 ÷ 40.00				
	" ((31,50+31,50)/114,00) * 212914,083		117.741,488		
	.				
	Totale	kg	117.741,488	2,30	270.805,42
1386 376.b	Fornitura e posa in opera di strutture portanti in acciaio autoprotetto tipo S355J0W (UNI EN 10155) a doppio "T" - luci da 40,01 ÷ 70,00 m, b) varo dal basso				
	.				
	CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15				
	.				
	A sommare calcolo per luci da 40.00 ÷ 70.00				
	" (51,00/114,00) * 212914,083		95.172,595		
	.				
	Totale	kg	95.172,595	2,27	216.041,79
1387 NP.06	Trattamento protettivo delle superfici degli impalcato dei viadotti e ponti in acciaio				
	.				
	CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15				
	.				
	Verniciatura carpenteria metallica impalcato vedi quantità acciaio				
	" 1 * 117741,488		117.741,488		
	" 1 * 95172,595		95.172,595		
	Totale	kg	212.914,083	0,18	38.324,53
	Totale 038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto Euro				525.171,74

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 (STRADA DI ACCESSO SYNTESIS)

039 - Appoggi, ritegni sismici e Isolatori sismici

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1388 340.c	Fornitura e posa in opera di isolatori elastomerici del diametro pari a 650 mm e spessore 81 mm (tipo A3) . CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 . Isolatori elastomerici Pila 1 " " 2 Pila 2 " " 2 . Totale	cad	2,000 2,000 4,000	3.432,77	13.731,08
1389 343.b	F/p in opera di isolatori elastomerici con guida longitudinale - diametro pari a 450 mm - sp. 78 mm - scorr. long. 300 mm (tipo B2) . CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 . Isolatori elastomerici Spalla A " " 2 Spalla B " " 2 . Totale	cad	2,000 2,000 4,000	2.569,11	10.276,44
1390 389	Esecuzione di fori, su opere d'arte e manufatti diversi del diametro fino a 22 mm, per l'ancoraggio di ferri d'ancoraggio . CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 . Fori per fissaggio piastra in acciaio su ritegni sismici Spalla A " " 2,00 * 8,00 " " 2,00 * 8,00 Pila 1 " " 2,00 * 8,00 " " 2,00 * 8,00 Pila 2 " " 2,00 * 8,00 " " 2,00 * 8,00 Spalla B " " 2,00 * 8,00 " " 2,00 * 8,00 . Totale	cm	16,000 16,000 16,000 16,000 16,000 16,000 16,000 16,000 16,000 128,000	0,35	44,80
1391 390	Fornitura e posa di ancoraggio di tipo chimico, per fissaggio su opere in c.a. o c.a.p. di manufatti in acciaio . CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 . Fissaggio piastra in acciaio su ritegni sismici Spalla A " " 2,00 " " 2,00 Pila 1 " " 2,00		2,000 2,000 2,000		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 (STRADA DI ACCESSO SYNTESIS)

039 - Appoggi, ritegni sismici e Isolatori sismici

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 2,00		2,000		
	Pila 2				
	" " 2,00		2,000		
	" " 2,00		2,000		
	Spalla B				
	" " 2,00		2,000		
	" " 2,00		2,000		
	.				
	Totale	cad	16,000	6,11	97,76
1392 391	Fornitura di malta sintetica a base epossidica ed inerti quarziferi per l'allettamento degli apparecchi d'appoggio, con resistenza a compressione superiore a 60 N/mm <sup>2</sup>				
	.				
	CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15				
	.				
	Malta di allettamento				
	Spalla A				
	Isolatori				
	" " 1 * 5,00 * 5,00 * 0,3		7,500		
	" " 1 * 5,00 * 5,00 * 0,30		7,500		
	ritegni				
	" " 1 * 2,50 * 2 * 0,2		1,000		
	" " 1 * 2,50 * 2,00 * 0,2		1,000		
	Spalla B				
	Isolatori				
	" " 1 * 5,00 * 5,00 * 0,3		7,500		
	" " 1 * 5,00 * 5,00 * 0,3		7,500		
	ritegni				
	" " 1 * 2,50 * 2,00 * 0,2		1,000		
	" " 1 * 2,50 * 2,00 * 0,2		1,000		
	Pila 1				
	Isolatori				
	" " 1 * 7 * 7 * 0,30		14,700		
	" " 1 * 7 * 7 * 0,30		14,700		
	ritegni				
	" " 1 * 2,50 * 2,00 * 0,2		1,000		
	" " 1 * 2,50 * 2,00 * 0,2		1,000		
	Pila 2				
	Isolatori				
	" " 1 * 7 * 7 * 0,30		14,700		
	" " 1 * 7 * 7 * 0,3		14,700		
	ritegni				
	" " 1 * 2,50 * 2,00 * 0,2		1,000		
	" " 1 * 2,50 * 2,00 * 0,2		1,000		
	.				
	Totale	dmc	96,800	8,42	815,06
1393 392	Manufatti in acciaio S355JR EN10025-95, zincato a caldo per ritegni sismici longitudinali e trasversali realizzati secondo quanto riportato nel disegno di progetto.				
	.				
	CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15				
	.				
	Piastra in acciaio sp.15 mm, peso 117.75 kg/m <sup>2</sup>				
	Spalla A				
	" " 1 * 0,43 * 0,25 * 117,75		12,658		
	" " 1 * 0,43 * 0,25 * 117,75		12,658		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 (STRADA DI ACCESSO SYNTESIS)

039 - Appoggi, ritegni sismici e Isolatori sismici

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Pila 1				
	" " 1 * 0,43 * 0,25 * 117,75		12,658		
	" " 1 * 0,43 * 0,25 * 117,75		12,658		
	Pila 2				
	" " 1 * 0,43 * 0,25 * 117,75		12,658		
	" " 1 * 0,43 * 0,25 * 117,75		12,658		
	Spalla B				
	" " 1 * 0,43 * 0,25 * 117,75		12,658		
	" " 1 * 0,43 * 0,25 * 117,75		12,658		
	.				
	Totale	kg	101,264	11,01	1.114,92
1394	Fornitura e posa in opera di appoggi in neoprene per ritegni sismici e per				
393	spessoramento laterale sulle pile, sulle spalle e sulle testate delle travi				
	.				
	CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15				
	.				
	Elemento smorzante in neoprene su piastra in acciaio				
	Spalla A				
	" " 1 * 2,00 * 0,17 * 1,50		0,510		
	" " 1 * 2,00 * 0,17 * 1,50		0,510		
	Pila 1				
	" " 1 * 2,00 * 0,17 * 1,50		0,510		
	" " 1 * 2,00 * 0,17 * 1,50		0,510		
	Pila 2				
	" " 1 * 2,00 * 0,17 * 1,50		0,510		
	" " 1 * 2,00 * 0,17 * 1,50		0,510		
	Spalla B				
	" " 1 * 2,00 * 0,17 * 1,50		0,510		
	" " 1 * 2,00 * 0,17 * 1,50		0,510		
	.				
	Totale	dmc	4,080	16,40	66,91
	Totale 039 - Appoggi, ritegni sismici e Isolatori sismici Euro				26.146,97

## COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE

## 07-CA - CAVALCAVIA

07-CA.04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 (STRADA DI ACCESSO SYNTESIS)

040 - Impalcato e Solette

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1395 327.g	Calcestruzzo per opere in elevazione, classe 45 MPa, escluse casseforme . CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 . Calcestruzzo soletta " " 1,00 * (0,70+113,00+0,70) * 2,84 " " 1,00 * (8,70+0,70) * ((0,00+0,36)/2) a dedurre coppelle " " -1 * (0,70+113,00+0,70) * 1,45 * 0,07 " " -1 * (0,70+113,00+0,70) * 3,90 * 0,07 " " -1 * (0,70+113,00+0,70) * 1,45 * 0,07 " " -1 * (8,70+0,70) * ((0,00+1,02)/2) * 0,07 . Totale	mc	324,896 1,692  -11,612 -31,231 -11,612 -0,336  271,797	120,91	32.862,98
1396 327.h	Calcestruzzo per opere in c.a. o c.a.p. di classe 50 MPa, comprese casseforme . CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 . Quantità da PD " " 1 * 666,84 Totale parziale A detrarre PD ricomputato concio spalla " " -2 * 1 * 6,90 concio raccordo spalle " " -2 * 4 * ((5,24+4,20)/2) concio tipico " " -21 * 3 * 4,20 concio pila " " -2 * 1 * 6,90 concio raccordo " " -4 * 4 * ((5,24+4,20)/2) concio testata tiro 1 " " -4 * 3 * ((4,20+5,84)/2) concio testata tiro 2 " " -2 * 3 * ((4,20+5,27)/2) . Totale parziale Totale	mc	666,840  666,840  -13,800 -37,760 -264,600 -13,800 -75,520 -60,240 -28,410  -494,130 172,710	130,53	22.543,84
1397 329.d	Acciaio in barre ad aderenza migliorata per c.a. tipo Fe B 44 k controllato. . CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 . Armatura soletta pos.1 - 1 Ø 16/20 " " 32 * ((7,95+8,63)/2) * 1,578 pos.2 - 1 Ø 16/20 " " 509 * 7,96 * 1,578 pos.3 - 1 Ø 16/20 " " 541 * 6,60 * 1,578 pos.4 - 2x1 Ø 14/20 " " (571+571) * 1,63 * 1,208	mc	418,612 6.393,488 5.634,407 2.248,644		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 (STRADA DI ACCESSO SYNTESIS)

040 - Impalcato e Solette

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	pos.5 - 1 Ø 20/20				
	" " 15 * 7,96 * 2,466		294,440		
	pos.6 - 1 Ø 24/20				
	" " 15 * 8,77 * 3,551		467,134		
	pos.7 - 2x1 Ø 24/20				
	" " (15+15) * 6,60 * 3,551		703,098		
	pos.8 - 1 Ø 24/20				
	" " 15 * 2,80 * 3,551		149,142		
	pos.9 - 2x1 Ø 20/20				
	" " (15+15) * 6 * 2,466		443,880		
	pos.10 - 2x1 Ø 16/20				
	" " (39+39) * 4,15 * 1,578		510,799		
	pos.11 - 2x1 Ø 16/20				
	" " (39+39) * 12 * 1,578		1.477,008		
	pos.12 - 4x1 Ø 16/20				
	" " (39*4) * 12,00 * 1,578		2.954,016		
	pos.13 - 2x1 Ø 20/20				
	" " (39+39) * 12,00 * 2,466		2.308,176		
	pos.14 - 2x1 Ø 16/20				
	" " (39+39) * 9,70 * 1,578		1.193,915		
	pos.15 - 2x1 Ø 16/20				
	" " (37+37) * 4,15 * 1,578		484,604		
	pos.16 - 2x1 Ø 16/20				
	" " (37+37) * 12 * 1,578		1.401,264		
	pos.17 - 4x1 Ø 16/20				
	" " (37*4) * 12 * 1,578		2.802,528		
	pos.18 - 2x1 Ø 16/10				
	" " (74+74) * 12 * 1,578		2.802,528		
	pos.19 - 2x1 Ø 16/20				
	" " (37+37) * 9,70 * 1,578		1.132,688		
	pos.20 - 2x1 Ø 16/20				
	" " (39+39) * 2 * 1,578		246,168		
	pos.21 - 2x(4+4) Ø 12				
	" " (8+8) * 3,60 * 0,888		51,149		
	pos.22 - 8x(4+4) Ø 12				
	" " (8*8) * 12 * 0,888		681,984		
	pos.23 - 2x(4+4) Ø 12				
	" " (8+8) * 9 * 0,888		127,872		
	armatura integrativa - 11 Ø 16				
	" " 525 * 7,66 * 1,578		6.345,927		
	" " 47 * ((7,66+9,11)/2) * 1,578		621,882		
	.				
	Totale	kg	41.895,353	0,84	35.192,10
1398 329.d	Acciaio in barre ad aderenza migliorata per c.a. tipo Fe B 44 k controllato.				
	.				
	CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15				
	.				
	Quantità da PD				
	" " 1 * 93357,60		93.357,600		
	A detrarre PD ricomputato				
	" " -140 * 494,13		-69.178,200		
	.				
	Totale	kg	24.179,400	0,84	20.310,70
1399	Casseforme piane orizzontali o verticali per conglomerati cementizi				

## COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE

## 07-CA - CAVALCAVIA

07-CA.04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 (STRADA DI ACCESSO SYNTESIS)

040 - Impalcato e Solette

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
334	. CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 . Casseri soletta Chiusure frontali Spalla A " " 1,00 * 2,84 a detrarre predalles " " -1 * 1,45 * 0,07 " " -1 * 3,90 * 0,07 " " -1 * 1,45 * 0,07 Chiusure frontali Spalla B " " 1,00 * 3,20 " " -1 * 1,45 * 0,07 " " -1 * 3,90 * 0,07 " " -1 * (1,45+1,02) * 0,07 Longitudinali cordolo " " 1,00 * (0,70+113,00+0,70) * 0,13 " " 1,00 * (0,70+113,00+0,70) * 0,13 . Totale	mq	2,840 -0,102 -0,273 -0,102 3,200 -0,102 -0,273 -0,173 14,872 14,872 34,759	20,77	721,94
1400 338.d	Lastre prefabbricate in c.a. vibrato per formazione di velette h=60/70 . CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 . Velette laterali lato sx " " 1,00 * (0,70+113,00+0,70) * 0,65 lato dx " " 1,00 * (0,70+113,00+0,70) * 0,65 . Totale generale . Quantità da PD " " 1 * 153,254 a detrarre PD ricomputato " " -2 * 5 * 0,65 . Totale	mq	74,360 74,360 148,720 153,254 -6,500 295,474	51,17	15.119,40
1401 339	Coppella prefabbricata o cassaforma per solette su travi varate, confezionata con conglomerato cementizio vibrato con Rck > 35÷37 MPa ed armata con acciaio Fe b 44 k . CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 . Coppelle soletta impalcato lato sx " " 1,00 * (0,70+113,00+0,70) * 1,45 centrale " " 1,00 * (0,70+113,00+0,70) * 3,90 lato dx " " 1,00 * (0,70+113,00+0,70) * 1,45 " " 1,00 * (8,70+0,70) * ((0,00+1,02)/2) . Totale	mq	165,880 446,160 165,880 4,794		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 (STRADA DI ACCESSO SYNTESIS)

040 - Impalcato e Solette

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Totale	mq	782,714	26,62	20.835,85
1402 369.f	Armature per casseri orizzontali o sub. per strutture rettilinee - per luci da m 2 a m 10 . CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 . Coppelle soletta impalcato lato sx " " 1,00 * (0,70+113,00+0,70) * 1,45 lato dx " " 1,00 * (0,70+113,00+0,70) * 1,45 " " 1,00 * (8,70+0,70) * ((0,00+1,02)/2) .		165,880 165,880 4,794		
	Totale	mq	336,554	6,34	2.133,75
1403 369.f	Armature per casseri orizzontali o sub. per strutture rettilinee - per luci da m 2 a m 10 . CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 . Quantità da PD " " 1 * 891,62 A detrarre PD ricomputato - nessuna quantità .		891,620		
	Totale	mq	891,620	6,34	5.652,87
1404 3101	Banda continua gomma neoprene per appoggio predalles  APPOGGIO PREDALLES SU PROFILATI IN CORTEN 4 * (113,00+2*0,70) Totale	m	457,600 457,600	11,82	5.408,83
1405 NP.02	Protezione delle armature metalliche mediante il sistema di protezione catodica galvanica . CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 . Protezione armatura metallica Su cordoli laterali 1 anodo ogni 80 cm Spalla A muro andatore " " 5 muro paraghiaia " " 8 muro andatore " " 5 Spalla B muro andatore " " 5 muro paraghiaia " " 9 muro andatore " " 5 Su cordoli laterali 1 anodo ogni 80 cm " " 143 " " 143 Su soletta impalcato a ridosso giunti dilatazione - maglia 80x80 cm su fascia estensione di 2.00 m " " 20		5,000 8,000 5,000 5,000 9,000 5,000 143,000 143,000 20,000		



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 (STRADA DI ACCESSO SYNTESIS)

040 - Impalcato e Solette

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 24		24,000		
	.				
	Totale	cad	367,000	36,13	13.259,71
1406 NP.05	Rivestimento protettivo delle superfici esterne esposte a ... iadotti e ponti in calcestruzzo, delle pile e delle spalle				
	.				
	CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15				
	.				
	Quantità da PD				
	" " 1 * 2430		2.430,000		
	A detrarre PD ricomputato				
	" " -1 * (0,50+108,00+0,50) * 10,95		-1.193,550		
	.				
	Totale	mq	1.236,450	15,31	18.930,05
1407 NP.08	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento della classe di esposizione				
	.				
	CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15				
	.				
	Sovraprezzo per incremento classe esposizione				
	Vedi quantità cls soletta				
	" " 1 * 271,797		271,797		
	.				
	Totale	mc	271,797	4,37	1.187,75
1408 NP.10	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento del ... della qualità degli inerti e controllo della fessurazione				
	.				
	CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15				
	.				
	Sovraprezzo per ottimizzazione qualità inerti				
	Vedi quantità cls soletta				
	" " 1 * 271,797		271,797		
	.				
	Totale	mc	271,797	4,37	1.187,75
1409 NP.16	Sovraprezzo alle coppelle di sp. 5 cm per utilizzo calcestruzzo RCK 45				
	.				
	CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15				
	.				
	Coppelle soletta impalcato				
	lato sx				
	" " 1,00 * (0,70+113,00+0,70) * 1,45		165,880		
	centrale				
	" " 1,00 * (0,70+113,00+0,70) * 3,90		446,160		
	lato dx				
	" " 1,00 * (0,70+113,00+0,70) * 1,45		165,880		
	" " 1,00 * (8,70+0,70) * ((0,00+1,02)/2)		4,794		
	.				
	Totale	mq	782,714	0,49	383,53
	Totale 040 - Impalcato e Solette Euro				195.731,05

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 (STRADA DI ACCESSO SYNTESIS)

042 - Impermeabilizzazione impalcato

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1410 615	Fornitura e posa in opera di canalette tipo embrici . CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 . Canalette " (2*2) * 15 . Totale	m	60,000 <hr/> 60,000	21,43	1.285,80
1411 624	Fornitura e posa di manufatti in ferro lavorato . CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 . Manufatto in ferro " 2 * (0,67+113,00+0,67) * 20 . Totale	kg	4.573,600 <hr/> 4.573,600	2,04	9.330,14
1412 8001	Zincatura eseguita a caldo . CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 . Manufatto in ferro " 2 * (0,67+113,00+0,67) * 20 . Totale	kg	4.573,600 <hr/> 4.573,600	0,93	4.253,45
1413 NP.03	Trattamento protettivo ed impermeabilizzazione dei cordoli dei viadotti, dei ponti, dei cavalcavia, dei muri di sostegno . CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 . Impermeabilizzazione cordoli impalcato Lato in sx " 1 * (0,67+113,00+0,67) * 0,63 Risolto laterale " 1 * (0,67+113,00+0,67) * 0,15 Muro andatore spalla A " 1 * 3,75 * 0,63 Risolto laterale " 1 * 3,75 * 0,15 Muro andatore spalla B " 1 * 3,79 * 0,63 Risolto laterale " 1 * 3,75 * 0,15 . Lato in dx " 1 * (0,67+113,00+0,67) * 0,63 Risolto laterale " 1 * (0,67+113,00+0,67) * 0,15 Muro andatore spalla A " 1 * 3,75 * 0,63 Risolto laterale " 1 * 3,75 * 0,15 Muro andatore spalla B		72,034 17,151 2,363 0,563 2,388 0,563 72,034 17,151 2,363 0,563		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 (STRADA DI ACCESSO SYNTESIS)

042 - Impermeabilizzazione impalcato

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" 1 * 3,75 * 0,63		2,363		
	Risolto laterale				
	" 1 * 3,75 * 0,15		0,563		
	.				
	Totale parziale	mq	190,099		
	.				
	Quantità da PD				
	" 1 * 276,48		276,480		
	a detrarre PD ricomputato				
	" -2 * (0,60+108,00+0,60) * 0,63		-137,592		
	" -2 * (0,60+108,00+0,60) * 0,14		-30,576		
	Muro d'ala spalle				
	" -4 * 5 * 0,63		-12,600		
	" -4 * 5 * 0,14		-2,800		
	.				
	Totale	mq	283,011	24,05	6.806,41
1414 NP.41	CAPPA IN ASFALTO SINTETICO DELLO SPESSORE FINITO DI MM 10				
	.				
	CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15				
	.				
	Impermeabilizzazione soletta impalcato				
	" 1 * (0,67+113,00+0,67) * 6,50		743,210		
	Risvolti laterali				
	" 2 * (0,67+113,00+0,67) * 0,15		34,302		
	.				
	Totale generale	mq	777,512		
	.				
	Quantità da PD				
	" 1 * 1468,80		1.468,800		
	a detrarre PD ricomputato				
	" -1 * (0,60+108,00+0,60) * 6,50		-709,800		
	" -2 * (0,60+108,00+0,60) * 0,15		-32,760		
	.				
	Totale	mq	1.503,752	6,36	9.563,86
	Totale 042 - Impermeabilizzazione impalcato Euro				31.239,66

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 (STRADA DI ACCESSO SYNTESIS)

043 - Giunti

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1415 397	Giunto di cordolo per marciapiedi . CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 . Giunti per marciapiedi Spalla A " " 2 * 0,63 Spalla B " " 2 * 0,63 . Totale	m	1,260 1,260 2,520	87,46	220,40
1416 NP.42	GIUNTO DI DILATAZIONE IN BARRE DI GOMMA ARMATA . CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 . Giunti su spalle Spalla A " " 1 * 6,50 Spalla B " " 1 * 6,50 . Totale	m	6,500 6,500 13,000	1.930,30	25.093,90
	Totale 043 - Giunti Euro				25.314,30

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 (STRADA DI ACCESSO SYNTESIS)

044 - Reti di protezione

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVviste	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1417 641	Fornitura e posa in opera di pannelli di protezione in rete				
	.				
	CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15				
	.				
	Rete di protezione laterale				
	" " 2 * 122,20		244,400		
	.				
	Totale	m	244,400	65,59	16.030,20
	Totale 044 - Reti di protezione Euro				16.030,20

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 (STRADA DI ACCESSO SYNTESIS)

045 - Smaltimento Acque impalcato

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1418 354	Bocchettoni in lastra di piombo  2*2*2*15		120,000		
	Totale	kg	120,000	2,40	288,00
1419 356.c	Grondaie di scarico acque d'impalcato tubazioni in PVC rigido diametro esterno mm 160 spessore > mm 4,2 tratti lineari 1.2+0.8+0.8+0.8 3,6 pezzi speciali 6*1		3,600		
	Totale	m	6,000	8,25	79,20
1420 NP.09	Rivestimento protettivo dei bocchettoni di scarico dei viadotti e ponti in calcestruzzo . CA 04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 . Rivestimento prtotettivo bocchettoni di scarico " " 14 .		14,000		
	Totale	cad	14,000	17,49	244,86
	Totale 045 - Smaltimento Acque impalcato Euro				612,06
	Totale 07-CA.04 - CAVALCAVIA P1 SVINCOLO A1 SU A15 (STRADA DI ACCESSO SYNTESIS) Euro				1.053.251,51

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.05 - CAVALCAVIA P2 SULLA S.P. 10 DI CREMONA

023 - Binder

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1421 511.b	Strato di collegamento (binder modificato) in conglomerato bituminoso . CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona . Binder " $1 * (1,70+171,00+1,70) * (10,00-0,25-0,25) * 0,05$ . <div style="text-align: right;">Totale</div> <div style="text-align: right;">Totale 023 - Binder Euro</div>	mc	82,840	134,74	11.161,86
			82,840		11.161,86

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.05 - CAVALCAVIA P2 SULLA S.P. 10 DI CREMONA

024 - Usura

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1422 512.b	Tappeto d'usura con legante modificato - dello spessore finito di cm 4 . CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona . Tappeto usura drenante " 1 * (1,70+171,00+1,70) * 9,50 . Totale	mq	1.656,800	6,50	10.769,20
1423 NP.12	Membrana impermeabile S.A.M.I. . CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona . membrana di protezione " 1 * (1,70+171,00+1,70) * 9,50 . Totale	mq	1.656,800	1,20	1.988,16
	Totale 024 - Usura Euro				12.757,36



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.05 - CAVALCAVIA P2 SULLA S.P. 10 DI CREMONA

025 - Scavi e demolizioni

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1424 201	Scavo di sbancamento in materie di qualsiasi natura trasporto fino a km 5 . CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona . Scotico 30 cm Spalla A " 1 * (0,50+14,60+0,50) * 29,50 * 0,30 " 2 * 8,40 * 29,50 * 0,30 Pila 1 " 1 * 205,20 * 0,30 Pila 2 " 1 * 192,35 * 0,30 Spalla B " 1 * (0,50+14,60+0,50) * 30,40 * 0,30 " 2 * 9 * 30,40 * 0,30 . Totale	mc	138,060 148,680 61,560 57,705 142,272 164,160 712,437	1,86	1.325,13
1425 201	Scavo di sbancamento in materie di qualsiasi natura trasporto fino a km 5 . CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona . Scavo per fondazioni spalle e pile Pila 1 " 1 * ((205,20+137,75)/2) * 0,85 Pila 2 " 1 * ((192,35+137,75)/2) * 0,70 . Totale parziale . Rimozione rilevato prima fase fino quota intradosso magrone Spalla A " 1 * (0,50+14,60+0,50) * 21,20 " 2 * 3 * ((21,20+0,00)/2) Spalla B " 1 * (,50+14,60+0,50) * 21,20 " 2 * 3 * ((21,20+0,00)/2) . Totale	mc	145,754 115,535 261,289 330,720 63,600 330,720 63,600 1.049,929	1,86	1.952,87
1426 204.a	Fornitura in cantiere di materiali per la formazione di rilevati provenienti da cave di prestito . CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona . Rilevato in prima fase fino a QTP + 1.50 Spalla A " 1 * (0,50+14,60+0,50) * 108,60 " 2 * 8,40 * ((108,60+0,00)/2) . Spalla B " 1 * (0,50+14,60+0,50) * 118,30 " 2 * 9 * ((118,30+0,00)/2) . Rilevato in seconda fase		1.694,160 912,240 1.845,480 1.064,700		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.05 - CAVALCAVIA P2 SULLA S.P. 10 DI CREMONA

025 - Scavi e demolizioni

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1427 205.a	Tratto troncoconico attorno alla spalla: ai lati e sotto implacato				
	Spalla A				
	" " 1 * ((408,80+0,00)/2) * 7,80		1.594,320		
	Spalla B				
	" " 1 * ((408,80+0,00)/2) * 7,80		1.594,320		
	.				
	Totale	mc	8.705,220	9,84	85.659,36
	Sistemazione in rilevato od in riempimento con materiali appartenenti ai gruppi A1, A2-4, A2-5, A3, ovvero di frantumati di roccia o smarino di galleria.				
	.				
	CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona				
.					
Rilevato in prima fase fino a QTP + 1.50					
Spalla A					
" " 1 * (0,50+14,60+0,50) * 108,60		1.694,160			
" " 2 * 8,40 * ((108,60+0,00)/2)		912,240			
.					
Spalla B					
" " 1 * (0,50+14,60+0,50) * 118,30		1.845,480			
" " 2 * 9 * ((118,30+0,00)/2)		1.064,700			
.					
Rilevato in seconda fase					
Tratto troncoconico attorno alla spalla: ai lati e sotto implacato					
Spalla A					
" " 1 * ((408,80+0,00)/2) * 7,80		1.594,320			
Spalla B					
" " 1 * ((408,80+0,00)/2) * 7,80		1.594,320			
.					
Totale	mc	8.705,220	1,04	9.053,43	
1428 205.a	Sistemazione in rilevato od in riempimento con materiali appartenenti ai gruppi A1, A2-4, A2-5, A3, ovvero di frantumati di roccia o smarino di galleria.				
	.				
	CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona				
	.				
	Rinterro pile				
	vedi quantità scavo				
	" " 1,00 * 261,289		261,289		
	" " 1 * 661,152		661,152		
	A dedurre fondazione				
	magrone di sottofondazione Pila 1 e Pila 2				
" " -1,00 * 45,936		-45,936			
calcestruzzo fondazione Pila 1 e Pila 2					
" " -1,00 * 467,456		-467,456			
calcestruzzo elevazione fino piano campagna Pila 1 e Pila 2					
" " -1,00 * 12,08 * 0,85		-10,268			
" " -1,00 * 12,08 * 0,70		-8,456			
.					
Totale	mc	390,325	1,04	405,94	
1429 301	Scavo a sezione obbligata in materie di qualsiasi natura fino a 2,00 m				
	CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.05 - CAVALCAVIA P2 SULLA S.P. 10 DI CREMONA

025 - Scavi e demolizioni

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1430 302	Scavo per fondazioni spalle e pile				
	Pila 1				
	" 1 * (0,50+13,20+0,50) * (0,50+8,70+0,50) * 2,40		330,576		
	Pila 2				
	" 1 * (0,50+13,20+0,50) * (0,50+8,70+0,50) * 2,40		330,576		
	.				
	Totale	mc	661,152	4,37	2.889,23
	Sovrapprezzo agli scavi di fondazione per profondità superiori a m 2,00				
	.				
	CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona				
	.				
	Scavo per fondazioni spalle e pile				
	Pila 1				
" 1 * (0,50+13,20+0,50) * (0,50+8,70+0,50) * 0,40		55,096			
Pila 2					
" 1 * (0,50+13,20+0,50) * (0,50+8,70+0,50) * 0,40		55,096			
.					
Totale	mc	110,192	1,44	158,68	
Totale 025 - Scavi e demolizioni Euro					101.444,64

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.05 - CAVALCAVIA P2 SULLA S.P. 10 DI CREMONA

027 - Pali

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1431 308.c	Pali trivellati di grande diametro Ø = mm 1 200 . CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona . Pali Ø 1200 Pila 1 " " 10 * 22 Pila 2 " " 10 * 22 . Totale				
			220,000		
			220,000		
		m	440,000	147,07	64.710,80
1432 308.d	Pali trivellati di grande diametro Ø = mm 1 500 . CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona . Pali Ø 1500 Spalla A " " 8 * 27 Spalla B " " 8 * 27 . Totale				
			216,000		
			216,000		
		m	432,000	228,61	98.759,52
1433 312	Lamierino in ferro Fe 22 k per protezione pali trivellati . CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona . Lamierino metallico di protezione L=10.00 m, sp.6 mm, peso lamiera 47.10 kg/mq Su pali Spalla A " " 8 * 10,00 * (2*3,1416*0,75) * 47,10 Su pali Spalla B " " 8 * 10,00 * (2*3,1416*0,75) * 47,10 . Totale generale . Quantità da PD " " 1 * 71007,96 a detarre PD ricomputato " " (-2*8) * 10,00 * (2*3,1416*0,75) * 47,10 . Totale				
			17.754,816		
			17.754,816		
		kg	35.509,632		
			71.007,960		
			-35.509,632		
		kg	71.007,960	0,83	58.936,61
1434 329.d	Acciaio in barre ad aderenza migliorata per c.a. tipo Fe B 44 k controllato. . CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona . Armatura pali spalle Calcolo singolo palo Pos 1 - 28 Ø 26 " " 28 * 12 * 4,168 Pos 2 - 28 Ø 26 " " 28 * 9 * 4,168				
			1.400,448		
			1.050,336		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.05 - CAVALCAVIA P2 SULLA S.P. 10 DI CREMONA

027 - Pali

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Pos 3 - 28 Ø 26				
	" " 28 * 6 * 4,168		700,224		
	Pos 4 - 28 Ø 20				
	" " 28 * 12 * 2,466		828,576		
	Pos 5 - 28 Ø 20				
	" " 28 * 6,50 * 2,466		448,812		
	Pos 6 - Ø 12/25				
	" " 1 * 298,45 * 0,888		265,024		
	Pos 7 - 6 Ø 26				
	" " 6 * 4,40 * 4,168		110,035		
	Pos 8 - Ø 12/25				
	" " 1 * 284,92 * 0,888		253,009		
	Pos 9 - 8 Ø 26				
	" " 8 * 4,50 * 4,168		150,048		
	.				
	Totale parziale	kg	5.206,512		
	A detrarre calcolo singolo palo				
	" " -1 * 5206,512		-5.206,512		
	Totale pali spalla A e spalla B				
	" " (8+8) * 5206,512		83.304,192		
	.				
	Totale parziale	kg	78.097,680		
	.				
	Armatura pali pile				
	Calcolo singolo palo				
	Pos 1 - 15 Ø 20				
	" " 15 * 12 * 2,466		443,880		
	Pos 2 - 15 Ø 20				
	" " 15 * 12 * 2,466		443,880		
	Pos 3 - Ø 10/25				
	" " 1 * 296,66 * 0,617		183,039		
	Pos 4 - 12 Ø 20				
	" " 12 * 3,43 * 2,466		101,501		
	.				
	Totale parziale	kg	1.172,300		
	A detrarre calcolo singolo palo				
	" " -1 * 1172,30		-1.172,300		
	Totale pali pila 1 e pila 2				
	" " (10+10) * 1172,30		23.446,000		
	.				
	Totale	kg	106.750,192	0,84	89.670,16
1435 NP.21	MATERIALE BITUMINOSO SP. 2 mm PER RIVESTIMENTO LAMIERINO DEI PALI				
	.				
	CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona				
	.				
	Rivestimento esterno lamierino metallico con materiale bituminoso				
	Su pali Spalla A				
	" " 8 * 10,00 * (2*3,1416*0,75)		376,960		
	Su pali Spalla B				
	" " 8 * 10,00 * (2*3,1416*0,75)		376,960		
	.				
	Qunatità da PD = 0				
	a detrarre PD ricompuatato				
	Su pali Spalla A				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.05 - CAVALCAVIA P2 SULLA S.P. 10 DI CREMONA

027 - Pali

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" -8 * 10,00 * (2*3,1416*0,75)		-376,960		
	Su pali Spalla B				
	" -8 * 10,00 * (2*3,1416*0,75)		-376,960		
	.				
	Totale	mq	0,000	1,00	0,00
	Totale 027 - Pali Euro				312.077,09

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.05 - CAVALCAVIA P2 SULLA S.P. 10 DI CREMONA

032 - Fondazioni spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1436 325.b	Calcestruzzo per opere di fondazione, classe 15 MPa, escluso casseforme . CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona . Magrone Spalla A " " 1 * (0,20+14,20+0,20) * (0,20+6,20+0,20) * 0,20 Spalla B " " 1 * (0,20+14,20+0,20) * (0,20+6,20+0,20) * 0,20 . Totale	mc	19,272 19,272 38,544	77,24	2.977,14
1437 326.d	Calcestruzzo per opere in fondazione ed elevazione, classe 30 MPa, escluse casseforme . CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona . Calcestruzzo fondazioni spalle Spalla A " " 1 * 14,20 * 6,20 * 1,80 . Spalla B " " 1 * 14,20 * 6,20 * 1,80 . Totale	mc	158,472 158,472 316,944	89,91	28.496,44
1438 329.d	Acciaio in barre ad aderenza migliorata per c.a. tipo Fe B 44 k controllato. . CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona . Armatura fondazioni spalle Spalla A Pos 1 - 1 Ø 26/20 " " 71 * 9,45 * 4,168 Pos 2 - 2x1 Ø 26/20 " " (22+22) * 4,20 * 4,168 Pos 3 - 1 Ø 16/60 " " 22 * 6,50 * 1,578 Pos 4 - 1 Ø 20/20 " " 71 * 9,45 * 2,466 Pos 5 - 1 Ø 26/20 " " 31 * 6,80 * 4,168 Pos 6 - 1 Ø 26/20 " " 31 * 12 * 4,168 Pos 7 - 2x1 Ø 26/20 " " (14+14) * 5,70 * 4,168 Pos 8 - 1 Ø 16/60 " " 10 * 3,30 * 1,578 Pos 9 - 1 Ø 16/20 " " 10 * 12 * 1,578 Pos 10 - 1 Ø 20/20 " " 31 * 6,50 * 2,466 Pos 11 - 1 Ø 20/20 " " 31 * 12 * 2,466 Pos 12 - 2x5 Ø 16		2.796,520 770,246 225,654 1.654,563 878,614 1.550,496 665,213 52,074 189,360 496,899 917,352		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.05 - CAVALCAVIA P2 SULLA S.P. 10 DI CREMONA

032 - Fondazioni spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 10 * 6 * 1,578		94,680		
	Pos 13 - 2x5 Ø 16				
	" " (2*5) * 8,90 * 1,578		140,442		
	Pos 14 - 5+5 Ø 16				
	" " (5+5) * 7,70 * 1,578		121,506		
	Pos 15 - 1 Ø 20/10				
	" " 96 * 3,25 * 2,466		769,392		
	Pos 16 - 1 Ø 20/20				
	" " 83 * 3,25 * 2,466		665,204		
	Pos 17 - 1 Ø 20/20				
	" " 32 * 5 * 2,466		394,560		
	Pos 18 - 1 Ø 16/20				
	" " 68 * 2,8 * 1,578		300,451		
	Pos 19 - 1 Ø 16/40				
	" " 16 * 2,8 * 1,578		70,694		
	Pos 20 - 1 Ø 20/120x120				
	" " (11*5) * 4,50 * 2,466		610,335		
	.				
	Totale parziale	kg	13.364,255		
	.				
	Spalla B				
	" " 1 * 13364,255		13.364,255		
	.				
	Totale	kg	26.728,510	0,84	22.451,95
1439 334	Casseforme piane orizzontali o verticali per conglomerati cementizi				
	.				
	CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona				
	.				
	Casseri fondazioni spalle				
	Spalla A				
	" " 2 * 14,20 * 1,80		51,120		
	" " 2 * 6,20 * 1,80		22,320		
	.				
	Spalla B				
	" " 2 * 14,20 * 1,80		51,120		
	" " 2 * 6,2 * 1,80		22,320		
	.				
	Totale	mq	146,880	20,77	3.050,70
1440 NP.10	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento del ... della qualità degli inerti e controllo della fessurazione				
	.				
	CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona				
	.				
	Sovraprezzo per ottimizzazione qualità inerti				
	Vedi quantità cls				
	" " 1 * 316,944		316,944		
	.				
	Totale	mc	316,944	4,37	1.385,05
	Totale 032 - Fondazioni spalle Euro				58.361,28



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.05 - CAVALCAVIA P2 SULLA S.P. 10 DI CREMONA

033 - Fondazioni pile

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1441 325.b	Calcestruzzo per opere di fondazione, classe 15 MPa, escluso casseforme . CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona . Magrone Pila 1 " " 1 * (0,20+12,80+0,20) * (0,20+8,30+0,20) * 0,20 Pila 2 " " 1 * (0,20+12,80+0,20) * (0,20+8,30+0,20) * 0,20 . Totale	mc	45,936	77,24	3.548,10
1442 326.d	Calcestruzzo per opere in fondazione ed elevazione, classe 30 MPa, escluse casseforme . CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona . Calcestruzzo fondazioni pile Pila 1 " " 1 * 12,80 * 8,30 * 2,20 Pila 2 " " 1 * 12,80 * 8,30 * 2,20 . Totale	mc	467,456	89,91	42.028,97
1443 329.d	Acciaio in barre ad aderenza migliorata per c.a. tipo Fe B 44 k controllato. . CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona . Armatura fondazioni pile Pila 1 Pos 1 - 1 Ø 26/10 " " 127 * 10,80 * 4,168 Pos 2 - 2 Ø 26/20 " " 64 * 9,40 * 4,168 Pos 3 - 1 Ø 16/60 " " 21 * 8,80 * 1,578 Pos 4 - 1 Ø 26/20 " " 64 * 6 * 4,168 Pos 5 - 1 Ø 20/20 " " 64 * 7,40 * 2,466 Pos 6 - 1 Ø 26/10 " " 81 * 12 * 4,168 Pos 7 - 1 Ø 26/10 " " 81 * 4,55 * 4,168 Pos 8 - 1 Ø 26/20 " " 41 * 12 * 4,168 Pos 9 - 1 Ø 26/20 " " 41 * 3,20 * 4,168 Pos 10 - 1 Ø 16/60 " " 12 * 2,05 * 1,578 Pos 11 - 1 Ø 16/60 " " 12 * 12 * 1,578 Pos 12 - 1 Ø 20/20 " " 41 * 12 * 2,466				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.05 - CAVALCAVIA P2 SULLA S.P. 10 DI CREMONA

033 - Fondazioni pile

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Pos 13 - 1 Ø 20/20				
	" " 41 * 5,80 * 2,466		586,415		
	Pos 14 - 5+5 Ø 16				
	" " (5+5) * 6 * 1,578		94,680		
	Pos 15 - 5+5 Ø 16				
	" " (5+5) * 7,50 * 1,578		118,350		
	Pos 16 - 5+5 Ø 16				
	" " (5+5) * 9,80 * 1,578		154,644		
	Pos 17 - 110 Ø 26				
	" " 110 * 3,95 * 4,168		1.810,996		
	Pos 18 - 1 Ø 1/60				
	" " 8 * 3,25 * 1,578		41,028		
	Pos 19 - 1 Ø 20/120x120				
	" " (6*10) * 5,30 * 2,466		784,188		
	.				
	Totale parziale	kg	24.538,856		
	.				
	Pila 2				
	" " 1 * 24538,856		24.538,856		
	.				
	Totale	kg	49.077,712	0,84	41.225,28
1444 334	Casseforme piane orizzontali o verticali per conglomerati cementizi				
	.				
	CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona				
	.				
	Casseri fondazioni pile				
	Pila 1				
	" " 2 * 12,80 * 2,20		56,320		
	" " 2 * 8,30 * 2,20		36,520		
	Pila 2				
	" " 2 * 12,80 * 2,2		56,320		
	" " 2 * 8,30 * 2,20		36,520		
	.				
	Totale	mq	185,680	20,77	3.856,57
1445 NP.10	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento del ... della qualità degli inerti e controllo della fessurazione				
	.				
	CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona				
	.				
	Sovraprezzo per ottimizzazione qualità inerti				
	Vedi quantità cls				
	" " 1 * 467,456		467,456		
	.				
	Totale	mc	467,456	4,37	2.042,78
	Totale 033 - Fondazioni pile Euro				92.701,70



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.05 - CAVALCAVIA P2 SULLA S.P. 10 DI CREMONA

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1448 327.g	" 1 * 0,30 * 1,70 * 1		0,510		
	lato in dx				
	" 1 * 0,30 * 1,70 * 1		0,510		
	Muro andatore in sx				
	" 1 * 4 * 0,63 * 6,02		15,170		
	" 1 * 1,80 * 0,63 * ((2,20+1,00)/2)		1,814		
	" 1 * 0,25 * 0,63 * 0,49		0,077		
	Muro andatore in dx				
	" 1 * 4 * 0,63 * 6,02		15,170		
	" 1 * 1,80 * 0,63 * ((2,20+1,00)/2)		1,814		
	" 1 * 0,25 * 0,63 * 0,49		0,077		
	.				
	Totale	mc	178,544	101,85	18.184,71
	Calcestruzzo per opere in elevazione, classe 45 MPa, escluse casseforme				
.					
CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona					
.					
Calcestruzzo baggioli e ritegni					
Spalla A					
Baggioli					
" 1 * 0,65 * 0,65 * 0,20		0,085			
" 1 * 0,65 * 0,65 * 0,20		0,085			
Ritegni					
" 1 * 0,50 * 0,50 * 0,40		0,100			
" 1 * 0,50 * 0,50 * 0,40		0,100			
.					
Spalla B					
Baggioli					
" 1 * 0,65 * 0,65 * 0,20		0,085			
" 1 * 0,65 * 0,65 * 0,20		0,085			
Ritegni					
" 1 * 0,50 * 0,50 * 0,40		0,100			
" 1 * 0,50 * 0,50 * 0,40		0,100			
.					
Totale	mc	0,740	120,91	89,47	
1449 329.d	Acciaio in barre ad aderenza migliorata per c.a. tipo Fe B 44 k controllato.				
.					
CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona					
.					
Armatura elevazione spalle					
Spalla A					
Pos 1 - 1 Ø 20/20					
" 33 * 4,15 * 2,466		337,719			
Pos 2 - 1 Ø 16/40					
" 16 * 1,65 * 1,578		41,659			
Pos 3 - 2x1 Ø 10/10					
" (4+4) * 1,35 * 0,617		6,664			
Pos 4 - 1+1 Ø 14/40x40					
" (16+16) * 2,50 * 1,208		96,640			
Pos 5 - 1 Ø 16/20					
" 33 * 1,60 * 1,578		83,318			
Pos 6 - 1 Ø 16/20					
" 33 * 4,35 * 1,578		226,522			

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.05 - CAVALCAVIA P2 SULLA S.P. 10 DI CREMONA

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Pos 7 - 1 Ø 20/10				
	" " 66 * 5,85 * 2,466		952,123		
	Pos 8 - 1 Ø 16/20				
	" " 33 * 2,25 * 1,578		117,167		
	Pos 9 - 1 Ø 12/20				
	" " (54+54) * 0,80 * 0,888		76,723		
	Pos 10 - 1 Ø 10/40x40				
	" " (10*25) * 0,80 * 0,617		123,400		
	Pos 11 - 1 Ø 14/20				
	" " 50 * 1,20 * 1,208		72,480		
	Pos 12 - 1 Ø 14/20				
	" " 50 * 1,20 * 1,208		72,480		
	Pos 13 - 2x1 Ø 16/20				
	" " (8+8) * 5,80 * 1,578		146,438		
	Pos 14 - 2x1 Ø 20/10				
	" " (15+15) * 5,80 * 2,466		429,084		
	Pos 15 - 2x1 Ø 16/20				
	" " (8+8) * 2,15 * 1,578		54,283		
	Pos 16 - 1 Ø 16/40				
	" " 2 * 6,95 * 1,578		21,934		
	Pos 17 - 1 Ø 20/20				
	" " 8 * 9,40 * 2,466		185,443		
	Pos 18 - 2x1 Ø 10/10				
	" " (3+3) * 1,20 * 0,617		4,442		
	Pos 19 - 2x(1+1) Ø 12/20				
	" " (16+16) * 1,70 * 0,888		48,307		
	Pos 20 - 2x1 Ø 8/40x40				
	" " (6+6) * 0,50 * 0,395		2,370		
	Pos 21 - 2x1 Ø 10				
	" " (1+1) * 6,25 * 0,617		7,713		
	Pos 22 - 2x1 Ø 10				
	" " (1+1) * 3,25 * 0,617		4,011		
	Pos 23 - 1 Ø 10				
	" " 1 * 6 * 0,617		3,702		
	Pos 24 - 2x(1+1) Ø 14				
	" " (2+2) * 1,20 * 1,208		5,798		
	Pos 25 - 2x3 Ø 16				
	" " (2*3) * 6,65 * 1,578		62,962		
	Pos 26 - 3 Ø 16				
	" " 3 * 11,10 * 1,578		52,547		
	Pos 27 - 1+1 Ø 16/20				
	" " (7+7) * 6,30 * 1,578		139,180		
	Pos 28 - 2x1 Ø 16/20				
	" " (7+7) * 3,60 * 1,578		79,531		
	Pos 29 - 1 Ø 20/20				
	" " 7 * 6 * 2,466		103,572		
	Pos 30 - 1 Ø 20/20				
	" " 7 * 7,15 * 2,466		123,423		
	Pos 31 - 2x1 Ø 20/20				
	" " (18+18) * 4,90 * 2,466		435,002		
	Pos 32 - 2x1 Ø 16/20				
	" " (18+18) * 4,9 * 1,578		278,359		
	Pos 33 - 2x(1+1) Ø 10/20				
	" " (10+10) * 2,35 * 0,617		28,999		
	Pos 34 - 1 Ø 16/20				
	" " 21 * 6 * 1,578		198,828		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.05 - CAVALCAVIA P2 SULLA S.P. 10 DI CREMONA

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Pos 35 - 1 Ø 16/20				
"	" 21 * 6,95 * 1,578		230,309		
	Pos 36 - 1 Ø 20/20				
"	" 21 * 6 * 2,466		310,716		
	Pos 37 - 1 Ø 20/20				
"	" 21 * 7,15 * 2,466		370,270		
	Pos 38 - 1 Ø 14				
"	" 1 * 9,90 * 1,208		11,959		
	Pos 39 - 2x1 Ø 20/20				
"	" (6+6) * ((5,01+6,51)/2) * 2,466		170,450		
	Pos 40 - 2x1 Ø 16/20				
"	" (6+6) * ((5,01+6,51)/2) * 1,578		109,071		
	Pos 41 - 2x1 Ø 20/20				
"	" (5+5) * 6,7 * 2,466		165,222		
	Pos 42 - 2x1 Ø 16/20				
"	" (5+5) * 6,7 * 1,578		105,726		
	Pos 43 - 2x3 Ø 14				
"	" (3+3) * 1,26 * 1,208		9,132		
	Pos 44 - 2x3 Ø 14				
"	" (3+3) * 1,26 * 1,208		9,132		
	Pos 45 - 2x(2+2) Ø 14				
"	" (4+4) * 1,40 * 1,208		13,530		
	Pos 46 - 2x3 Ø 16				
"	" (3+3) * 5,90 * 1,578		55,861		
	Pos 47 - 2x3 Ø 16				
"	" (3+3) * 7,25 * 1,578		68,643		
	Pos 48 - 2x3 Ø 16				
"	" (3+3) * 4 * 1,578		37,872		
	Pos 49 - 2x3 Ø 16				
"	" (3+3) * 4,65 * 1,578		44,026		
	Pos 50 - 2x1 Ø 20/20				
"	" (17+17) * 5,90 * 2,466		494,680		
	Pos 51 - 2x1 Ø 16/20				
"	" (17+17) * 5,90 * 1,578		316,547		
	Pos 52 - 2x1 Ø 16/20				
"	" (20+20) * 2,40 * 1,578		151,488		
	Pos 53 - 2x1 Ø 12/40x40				
"	" (127+127) * 0,85 * 0,888		191,719		
	Pos 54 - 2x(1+1) Ø 16/20				
"	" (2*(9+9)) * ((1,90+3,02)/2) * 1,578		139,748		
	Pos 55 - 2x(5+5) Ø 16				
"	" (10+10) * 2,45 * 1,578		77,322		
	Pos 56 - 2x2 Ø 10				
"	" (2+2) * 2,70 * 0,617		6,664		
	Pos 57 - 2x6 Ø 20				
"	" (2*6) * 3,10 * 2,466		91,735		
	Pos 58 - 2x3 Ø 16				
"	" (2*3) * 2,70 * 1,578		25,564		
	Pos 59 - 2x4 Ø 10				
"	" (2*4) * 2 * 0,617		9,872		
.					
	Totale parziale	kg	7.840,081		
	Spalla B				
"	" 1 * 7840,081		7.840,081		
.					

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.05 - CAVALCAVIA P2 SULLA S.P. 10 DI CREMONA

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Totale	kg	15.680,162	0,84	13.171,34
1450 329.d	Acciaio in barre ad aderenza migliorata per c.a. tipo Fe B 44 k controllato.				
	.				
	CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona				
	.				
	Armatura fondazioni spalle				
	Soletta flottante Spalla A				
	Pos 60 - 1 Ø 16/20				
	" " 50 * 1,10 * 1,578		86,790		
	Pos 61 - 1+1 Ø 16/20				
	" " (50+50) * 4,20 * 1,578		662,760		
	Pos 62 - 1+1 Ø 12/20				
	" " (20+20) * 10,20 * 0,888		362,304		
	Pos 63 - 3 Ø 12/100				
	" " (3*10) * 1,30 * 0,888		34,632		
	.				
	Totale generale	kg	1.146,486		
	.				
	Soletta flottante Spalla B				
	" " 1 * 1146,486		1.146,486		
	.				
	Totale	kg	2.292,972	0,84	1.926,10
1451 334	Casseforme piane orizzontali o verticali per conglomerati cementizi				
	.				
	CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona				
	.				
	Casseri elevazione spalle				
	Spalla A				
	Muro spalla				
	" " 2 * 10 * ((5,88+6,01)/2)		118,900		
	Dente anteriore				
	" " 1 * 10 * 0,25		2,500		
	Dente posteriore				
	" " 1 * 10 * 0,20		2,000		
	Blocco frontale				
	" " 1 * 6,70 * 1,50		10,050		
	" " 2 * 1,70 * 1,50		5,100		
	Muretti laterali su blocco frontale				
	lato in sx				
	" " 2 * 1,70 * 1		3,400		
	" " 1 * 0,30 * 1		0,300		
	lato in dx				
	" " 2 * 1,70 * 1		3,400		
	" " 1 * 0,30 * 1		0,300		
	Muro andatore in sx				
	" " 1 * 3,40 * 6,02		20,468		
	" " 1 * 4 * 6,02		24,080		
	" " 2 * 1,80 * ((2,20+1,00)/2)		5,760		
	" " 2 * 0,25 * 0,49		0,245		
	" " 1 * 0,63 * (3,61+2,16+1,00)		4,265		
	" " 1 * 0,63 * 6,02		3,793		
	" " 1 * 0,25 * 0,63		0,158		
	Muro andatore in dx				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.05 - CAVALCAVIA P2 SULLA S.P. 10 DI CREMONA

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
"	" 1 * 3,40 * 6,02		20,468		
"	" 1 * 4 * 6,02		24,080		
"	" 2 * 1,80 * ((2,20+1,00)/2)		5,760		
"	" 2 * 0,25 * 0,49		0,245		
"	" 1 * 0,63 * (3,61+2,16+1,00)		4,265		
"	" 1 * 0,63 * 6,02		3,793		
"	" 1 * 0,25 * 0,63		0,158		
	Baggioli				
"	" 4 * 0,65 * 0,20		0,520		
"	" 4 * 0,65 * 0,20		0,520		
	Ritegni				
"	" 4 * 0,50 * 0,40		0,800		
"	" 4 * 0,50 * 0,40		0,800		
	.				
	Spalla B				
	Muro spalla				
"	" 2 * 10 * ((5,88+6,01)/2)		118,900		
	Dente anteriore				
"	" 1 * 10 * 0,25		2,500		
	Dente posteriore				
"	" 1 * 10 * 0,20		2,000		
	Blocco frontale				
"	" 1 * 6,70 * 1,50		10,050		
"	" 2 * 1,70 * 1,50		5,100		
	Muretti laterali su blocco frontale				
	lato in sx				
"	" 2 * 1,70 * 1		3,400		
"	" 1 * 0,30 * 1		0,300		
	lato in dx				
"	" 2 * 1,70 * 1		3,400		
"	" 1 * 0,30 * 1		0,300		
	Muro andatore in sx				
"	" 1 * 3,40 * 6,02		20,468		
"	" 1 * 4 * 6,02		24,080		
"	" 2 * 1,80 * ((2,20+1,00)/2)		5,760		
"	" 2 * 0,25 * 0,35		0,175		
"	" 1 * 0,63 * (3,61+2,16+1,00)		4,265		
"	" 1 * 0,63 * 6,02		3,793		
"	" 1 * 0,25 * 0,63		0,158		
	Muro andatore in dx				
"	" 1 * 3,40 * 6,02		20,468		
"	" 1 * 4 * 6,02		24,080		
"	" 2 * 1,80 * ((2,20+1,00)/2)		5,760		
"	" 2 * 0,25 * 0,35		0,175		
"	" 1 * 0,63 * (3,61+2,16+1,00)		4,265		
"	" 1 * 0,63 * 6,02		3,793		
"	" 1 * 0,25 * 0,63		0,158		
	Baggioli				
"	" 4 * 0,65 * 0,20		0,520		
"	" 4 * 0,65 * 0,20		0,520		
	Ritegni				
"	" 4 * 0,50 * 0,40		0,800		
"	" 4 * 0,50 * 0,40		0,800		
	.				
	Totale	mq	532,116	20,77	11.052,05



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.05 - CAVALCAVIA P2 SULLA S.P. 10 DI CREMONA

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1452 334	Casseforme piane orizzontali o verticali per conglomerati cementizi . CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona . Casseri fondazioni spalle Spalla A Soletta flottante " " 2 * 4 * 0,25 " " 2 * 10 * 0,25 . Spalla B Soletta flottante " " 2 * 4 * 0,25 " " 2 * 10 * 0,25 . Totale	mq	2,000 5,000  2,000 5,000  14,000	20,77	290,78
1453 338.d	Lastre prefabbricate in c.a. vibrato per formazione di velette h=60/70 . CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona . Velette spalla A " " 2 * 6,05 * 0,65 Velette spalla B " " 2 * 6,05 * 0,65 . Totale	mq	7,865 7,865  15,730	51,17	804,90
1454 8001	Zincatura eseguita a caldo . CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona . Armatura elevazione spalle Zincatura per armatura di frettaggio Spalla A Pos 3 - 2x1 Ø 10/10 " " (4+4) * 1,35 * 0,617 Pos 18 - 2x1 Ø 10/10 " " (3+3) * 1,20 * 0,617 . Totale parziale Spalla B " " 1 * 11,106 . Totale	kg	6,664 4,442  11,106 11,106  22,212	0,93	20,66
1455 NP.05	Rivestimento protettivo delle superfici esterne esposte a ... iadotti e ponti in calcestruzzo, delle pile e delle spalle . CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona . Trattamento protettivo superfici esposte agenti atmosferici Spalla A Muro spalla " " 1 * 10 * ((5,88+6,01)/2)		59,450		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.05 - CAVALCAVIA P2 SULLA S.P. 10 DI CREMONA

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 1 * 10 * 0,60		6,000		
	Dente anteriore				
	" " 1 * 10 * 0,25		2,500		
	" " 1 * 10 * 0,35		3,500		
	Blocco frontale				
	" " 1 * 6,70 * 1,50		10,050		
	" " 2 * 1,70 * 1,50		5,100		
	" " 1 * 6,70 * 1,70		11,390		
	Muretti laterali su blocco frontale				
	lato in sx				
	" " 2 * 1,70 * 1		3,400		
	" " 1 * 0,30 * 1		0,300		
	" " 1 * 0,30 * 1,70		0,510		
	lato in dx				
	" " 2 * 1,70 * 1		3,400		
	" " 1 * 0,30 * 1		0,300		
	" " 1 * 0,30 * 1,70		0,510		
	Muro andatore in sx				
	" " 1 * 3,40 * 6,01		20,434		
	" " 1 * 1,80 * ((2,20+1,00)/2)		2,880		
	" " 1 * 0,25 * 0,35		0,088		
	" " 1 * 0,63 * (3,60+2,16+1,00)		4,259		
	" " 1 * 0,63 * 6,01		3,786		
	" " 1 * 0,25 * 0,63		0,158		
	" " 1 * 6,05 * 0,63		3,812		
	Muro andatore in dx				
	" " 1 * 3,40 * 6,01		20,434		
	" " 1 * 1,80 * ((2,20+1,00)/2)		2,880		
	" " 1 * 0,25 * 0,35		0,088		
	" " 1 * 0,63 * (3,60+2,16+1,00)		4,259		
	" " 1 * 0,63 * 6,01		3,786		
	" " 1 * 0,25 * 0,63		0,158		
	" " 1 * 6,05 * 0,63		3,812		
	Baggioli				
	" " 4 * 0,65 * 0,20		0,520		
	" " 4 * 0,65 * 0,20		0,520		
	" " 2 * 0,65 * 0,65		0,845		
	Ritegni				
	" " 4 * 0,50 * 0,40		0,800		
	" " 4 * 0,50 * 0,40		0,800		
	" " 2 * 0,50 * 0,5		0,500		
	.				
	Spalla B				
	Muro spalla				
	" " 1 * 10 * ((5,88+6,01)/2)		59,450		
	" " 1 * 10 * 0,60		6,000		
	Dente anteriore				
	" " 1 * 10 * 0,25		2,500		
	" " 1 * 10 * 0,35		3,500		
	Blocco frontale				
	" " 1 * 6,70 * 1,50		10,050		
	" " 2 * 1,70 * 1,50		5,100		
	" " 1 * 6,70 * 1,70		11,390		
	Muretti laterali su blocco frontale				
	lato in sx				
	" " 2 * 1,70 * 1		3,400		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.05 - CAVALCAVIA P2 SULLA S.P. 10 DI CREMONA

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" 1 * 0,30 * 1		0,300		
	" 1 * 0,30 * 1,70		0,510		
	lato in dx				
	" 2 * 1,70 * 1		3,400		
	" 1 * 0,30 * 1		0,300		
	" 1 * 0,30 * 1,70		0,510		
	Muro andatore in sx				
	" 1 * 3,40 * 6,01		20,434		
	" 1 * 1,80 * ((2,20+1,00)/2)		2,880		
	" 1 * 0,25 * 0,35		0,088		
	" 1 * 0,63 * (3,60+2,16+1,00)		4,259		
	" 1 * 0,63 * 6,01		3,786		
	" 1 * 0,25 * 0,63		0,158		
	" 1 * 6,05 * 0,63		3,812		
	Muro andatore in dx				
	" 1 * 3,40 * 6,01		20,434		
	" 1 * 1,80 * ((2,20+1,00)/2)		2,880		
	" 1 * 0,25 * 0,35		0,088		
	" 1 * 0,63 * (3,60+2,16+1,00)		4,259		
	" 1 * 0,63 * 6,01		3,786		
	" 1 * 0,25 * 0,63		0,158		
	" 1 * 6,05 * 0,63		3,812		
	Baggioli				
	" 4 * 0,65 * 0,20		0,520		
	" 4 * 0,65 * 0,20		0,520		
	" 2 * 0,65 * 0,65		0,845		
	Ritegni				
	" 4 * 0,50 * 0,40		0,800		
	" 4 * 0,50 * 0,40		0,800		
	" 2 * 0,50 * 0,5		0,500		
	.				
	Totale	mq	362,458	15,31	5.549,23
1456 NP.08	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento della classe di esposizione				
	.				
	CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona				
	.				
	Sovraprezzo per incremento classe esposizione				
	Vedi quantità cls elevazione spalle				
	" 1 * 169,268		169,268		
	.				
	Totale	mc	169,268	4,37	739,70
1457 NP.08	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento della classe di esposizione				
	.				
	CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona				
	.				
	Sovraprezzo per incremento classe esposizione				
	Vedi quantità cls baggioli				
	" 1 * 0,74		0,740		
	.				
	Totale	mc	0,740	4,37	3,23
1458 NP.08	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento della classe di esposizione				
	.				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.05 - CAVALCAVIA P2 SULLA S.P. 10 DI CREMONA

034 - Elevazione spalle

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1459 NP.10	CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona . Sovrapprezzo per incremento classe esposizione Vedi quantità cls " " 1 * 20 . Totale	mc	20,000	4,37	87,40
	Totale		20,000		
1460 NP.10	Sovrapprezzo per conglomerati cementizi per incremento del ... della qualità degli inerti e controllo della fessurazione . CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona . Sovrapprezzo per ottimizzazione qualità inerti Vedi quantità cls elevazione spalle " " 1 * 169,268 . Totale	mc	169,268	4,37	739,70
	Totale		169,268		
1461 NP.10	Sovrapprezzo per conglomerati cementizi per incremento del ... della qualità degli inerti e controllo della fessurazione . CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona . Sovrapprezzo per ottimizzazione qualità inerti Vedi quantità cls baggioli " " 1 * 0,74 . Totale	mc	0,740	4,37	3,23
	Totale		0,740		
	Sovrapprezzo per conglomerati cementizi per incremento del ... della qualità degli inerti e controllo della fessurazione . CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona . Sovrapprezzo per ottimizzazione qualità inerti Vedi quantità cls " " 1 * 20 . Totale	mc	20,000	4,37	87,40
	Totale		20,000		
	Totale 034 - Elevazione spalle Euro				54.670,10

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.05 - CAVALCAVIA P2 SULLA S.P. 10 DI CREMONA

035 - Elevazione pile

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1462 327.f	Calcestruzzo per opere in elevazione, classe 40 MPa , escluse casseforme . CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona . Calcestruzzo elevazione pile Pila 1 " " 1 * 10,82 * 9 . Pila 2 " " 1 * 10,82 * 9 . Totale generale . Quantità da PD " " 2 * 10,39 * 9,6 A detrarre PD ricomputato " " -2 * 12,08 * 9,6 . Totale	mc	97,380  97,380  194,760  199,488  -231,936  162,312	101,85	16.531,48
1463 327.g	Calcestruzzo per opere in elevazione, classe 45 MPa, escluse casseforme . CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona . Calcestruzzo elevazione pile Pila 1 Baggioli " " 1 * 1,10 * 1,10 * 0,32 " " 1 * 1,10 * 1,10 * 0,32 Ritegni " " 1 * 0,70 * 0,70 * 0,55 " " 1 * 0,7 * 0,70 * 0,55 . Pila 2 Baggioli " " 1 * 1,10 * 1,10 * 0,32 " " 1 * 1,10 * 1,10 * 0,32 Ritegni " " 1 * 0,70 * 0,70 * 0,55 " " 1 * 0,7 * 0,70 * 0,55 . Totale	mc	0,387 0,387 0,270 0,270  0,387 0,387 0,270 0,270  2,628	120,91	317,75
1464 329.d	Acciaio in barre ad aderenza migliorata per c.a. tipo Fe B 44 k controllato. . CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona . Armatura elevazione pile Pila 1 Pos 1 - 102 Ø 26 " " 110 * 8,90 * 4,168 Pos 2 - 1 Ø 16/60 " " 8 * 8,90 * 1,578 Pos 3 - 1 Ø 20/20		4.080,472  112,354		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.05 - CAVALCAVIA P2 SULLA S.P. 10 DI CREMONA

035 - Elevazione pile

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
"	" 9 * 3,90 * 2,466		86,557		
Pos 4 - 2x1 Ø 20/20					
"	" (3+3) * ((3,91+3,97)/2) * 2,466		58,296		
Pos 5 - 2x1 Ø 20/20					
"	" (2+2) * ((3,83+3,89)/2) * 2,466		38,075		
Pos 6 - 2x1 Ø 20/20					
"	" (2+2) * ((3,68+3,76)/2) * 2,466		36,694		
Pos 7 - 2x1 Ø 20/20					
"	" (2+2) * ((3,30+3,58)/2) * 2,466		33,932		
Pos 8 - 2x1 Ø 20/20					
"	" (2+2) * ((5,84+7,12)/2) * 2,466		63,919		
Pos 9 - 2x1 Ø 20					
"	" (1+1) * 7,40 * 2,466		36,497		
Pos 10 - 1 Ø 20/20					
"	" 4 * 7,50 * 2,466		73,980		
Pos 11 - 2x1 Ø 10/10					
"	" (2+2) * ((3,02+3,06)/2) * 0,617		7,503		
Pos 12 - 2x1 Ø 10/10					
"	" (2+2) * ((3,10+3,14)/2) * 0,617		7,700		
Pos 13 - 3x4 Ø 10					
"	" (3*4) * 1,20 * 0,617		8,885		
Pos 14 - 1+1 Ø 14/20					
"	" (45+45) * 5,65 * 1,208		614,268		
Pos 15 - 1+1 Ø 14/20					
"	" (45+45) * 3,85 * 1,208		418,572		
Pos 16 - 1 Ø 14/60					
"	" 21 * 6,50 * 1,208		164,892		
Pos 17 - 2x(1+1) Ø 14/60x40					
"	" (42+42) * ((2,05+2,23)/2) * 1,208		217,150		
Pos 18 - 1 Ø 14/60x40					
"	" (4*21) * 2,30 * 1,208		233,386		
Baggioli n. 2					
Pos 19 - 2x4x8 Ø 16					
"	" (2*4*8) * 2,90 * 1,578		292,877		
Pos 20 - 2x(3+3) Ø 10					
"	" (2*6) * 4,10 * 0,617		30,356		
Ritegni n. 2					
Pos 21 - 2x8 Ø 20					
"	" (2*8) * 3,60 * 2,466		142,042		
Pos 22 - 2x4 Ø 16					
"	" (2*4) * 3,20 * 1,578		40,397		
Pos 23 - 2x5 Ø 10					
"	" (2*5) * 2,80 * 0,617		17,276		
.					
	Totale generale	kg	6.816,080		
Pila 2					
"	" 1 * 6816,08		6.816,080		
.					
	Totale generale	kg	13.632,160		
.					
Quantità da PD					
"	" 1 * 199,488 * 160		31.918,080		
a detrarre PD ricomputato					
"	" -1 * 231,936 * 160		-37.109,760		
.					

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.05 - CAVALCAVIA P2 SULLA S.P. 10 DI CREMONA

035 - Elevazione pile

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Totale	kg	8.440,480	0,84	7.090,00
1465 334	Casseforme piane orizzontali o verticali per conglomerati cementizi				
	.				
	CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona				
	.				
	Casseri elevazione pile				
	Pila 1				
	Baggioli				
	" 4 * 1,10 * 0,32		1,408		
	" 4 * 1,10 * 0,32		1,408		
	Ritegni				
	" 4 * 0,70 * 0,55		1,540		
	" 4 * 0,70 * 0,55		1,540		
	.				
	Pila 2				
	Baggioli				
	" 4 * 1,10 * 0,32		1,408		
	" 4 * 1,10 * 0,32		1,408		
	Ritegni				
	" 4 * 0,7 * 0,55		1,540		
	" 4 * 0,7 * 0,55		1,540		
	.				
	Totale	mq	11,792	20,77	244,92
1466 382	Casseforme per getti di cemento armato o precompresso avente curvatura tridimensionale con raggio di curvatura non superiore a ml 10.				
	.				
	CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona				
	.				
	Casseri elevazione pile				
	Pila 1				
	" 1 * 13,80 * 9		124,200		
	.				
	Pila 2				
	" 1 * 13,80 * 9		124,200		
	.				
	Totale generale	mq	248,400		
	.				
	Quantità da PD				
	" 2 * 13,39 * 9,6		257,088		
	A detrarre PD ricomputato				
	" -2 * 15 * 9,6		-288,000		
	.				
	Totale	mq	217,488	25,52	5.550,29
1467 8001	Zincatura eseguita a caldo				
	.				
	CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona				
	.				
	Armatura elevazione pile				
	Zincatura per armatura di frettaggio				
	Pila 1				
	Pos 11 - 2x1 Ø 10/10				
	" (2+2) * ((3,12+3,15)/2) * 0,617		7,737		
	Pos 12 - 2x1 Ø 10/10				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.05 - CAVALCAVIA P2 SULLA S.P. 10 DI CREMONA

035 - Elevazione pile

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1468 NP.05	" (2+2) * ((3,18+3,21)/2) * 0,617		7,885		
	Pos 13 - 3x4 Ø 10				
	" (3*4) * 1,20 * 0,617		8,885		
	.				
	Totale generale	kg	24,507		
	Pila 2				
	" 1 * 24,507		24,507		
	.				
	Totale	kg	49,014	0,93	45,58
	Rivestimento protettivo delle superfici esterne esposte a ... iadotti e ponti in calcestruzzo, delle pile e delle spalle				
	.				
	CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona				
	.				
	Trattamento protettivo superfici esposte agenti atmosferici				
	Elevazione pile				
	Pila 1				
	" 1 * 15 * 9		135,000		
	" 1 * 12,08		12,080		
	Baggioli				
	" 4 * 1,10 * 0,32		1,408		
	" 4 * 1,10 * 0,32		1,408		
	" 2 * 1,10 * 1,10		2,420		
	Ritegni				
	" 4 * 0,7 * 0,55		1,540		
" 4 * 0,7 * 0,55		1,540			
" 2 * 0,7 * 0,7		0,980			
.					
Pila 2					
" 1 * 15 * 9		135,000			
" 1 * 12,08		12,080			
Baggioli					
" 4 * 1,10 * 0,32		1,408			
" 4 * 1,10 * 0,32		1,408			
" 2 * 1,1 * 1,1		2,420			
Ritegni					
" 4 * 0,7 * 0,55		1,540			
" 4 * 0,7 * 0,55		1,540			
" 2 * 0,7 * 0,7		0,980			
.					
Totale generale	mq	312,752			
.					
Quantità da PD					
" 1 * 205,67		205,670			
a detrarre PD ricomputato					
" -2 * 15 * 9,6		-288,000			
" -2 * 12,08		-24,160			
.					
Totale	mq	206,262	15,31	3.157,87	
1469 NP.08	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento della classe di esposizione				
.					
CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona					
.					
Sovraprezzo per incremento classe esposizione					



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.05 - CAVALCAVIA P2 SULLA S.P. 10 DI CREMONA

035 - Elevazione pile

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Vedi quantità cls pile				
	" " 1 * 217,44		217,440		
	.				
	Totale generale	mc	217,440		
	.				
	Quantità da PD				
	" " 2 * 10,39 * 9,6		199,488		
	A detrarre PD ricomputato				
	" " -2 * 12,08 * 9,6		-231,936		
	.				
	Totale	mc	184,992	4,37	808,42
1470 NP.08	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento della classe di esposizione				
	.				
	CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona				
	.				
	Sovraprezzo per incremento classe esposizione				
	Vedi quantità cls baggioli e ritegni				
	" " 1 * 2,628		2,628		
	.				
	Totale	mc	2,628	4,37	11,48
1471 NP.10	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento del ... della qualità degli inerti e controllo della fessurazione				
	.				
	CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona				
	.				
	Sovraprezzo per ottimizzazione qualità inerti				
	Vedi quantità cls pile				
	" " 1 * 217,44		217,440		
	.				
	Totale generale	mc	217,440		
	.				
	Quantità da PD				
	" " 2 * 10,39 * 9,6		199,488		
	A detrarre PD ricomputato				
	" " -2 * 12,08 * 9,6		-231,936		
	.				
	Totale	mc	184,992	4,37	808,42
1472 NP.10	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento del ... della qualità degli inerti e controllo della fessurazione				
	.				
	CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona				
	.				
	Sovraprezzo per ottimizzazione qualità inerti				
	Vedi quantità cls baggioli e ritegni				
	" " 1 * 2,628		2,628		
	.				
	Totale	mc	2,628	4,37	11,48
	Totale 035 - Elevazione pile Euro				34.577,69

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.05 - CAVALCAVIA P2 SULLA S.P. 10 DI CREMONA

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1473 376.b	Fornitura e posa in opera di strutture portanti in acciaio autoprotetto tipo S355J0W (UNI EN 10155) a doppio "T" - luci da 40,01 ÷ 70,00 m, b) varo dal basso . CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona . TRAVI LONGITUDINALI Calcolo singola trave Concio 1 Piattabanda superiore - lamiera sp. 25 mm " " 1,00 * 10,25 * 0,70 * 197 Piattabanda inferiore - lamiera sp. 30 mm " " 1,00 * 10,25 * 0,90 * 236 Anima - lamiera sp.16 mm " " 1,00 * 10,25 * 3,769 * 125,60 Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 16 mm " " 2 * 0,33 * 3,769 * 125,60 Irrigidimenti verticali in corrispondenza diaframma spalla - piatto sp.30 mm Lato esterno " " 3 * 1,288 * 236 Lato interno " " 3 * 1,604 * 236 Irrigidimenti verticali in corrispondenza attacco controvento inferiore - piatto sp.30 mm " " 1,00 * 0,158 * 236 " " 1,00 * 0,216 * 236 Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm " " 1 * 1,688 * 172,70 contropiastra in corrispondenza appoggio 550x550x70 mm " " 1,00 * 0,55 * 0,55 * 549 Piolatrura Travi Tipo B - 4 Ø 22/400 + 2 Ø 22/400 " " (4*25) * 0,24 * 2,984 " " (2*25) * 0,24 * 2,984 Irrigidimento su giunto orizzontale - sp. 20 mm " " 1 * (10,25-(3*0,030)-0,022-0,016-0,016) * 0,30 * 157 . Concio 2 Piattabanda superiore - lamiera sp. 25 mm " " 1,00 * 10 * 0,70 * 197 Piattabanda inferiore - lamiera sp. 30 mm " " 1,00 * 10 * 0,90 * 236 Anima - lamiera sp. 16 mm " " 1,00 * 10 * 3,769 * 125,60 Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 16 mm " " 1 * 0,33 * 3,769 * 125,60 Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm " " 2 * 1,688 * 172,70 Piolatrura Travi Tipo B - 4 Ø 22/400 + 2 Ø 22/400 mm - h=240 mm " " (4*25) * 0,24 * 2,984 " " (2*25) * 0,24 * 2,984 Irrigidimento su giunto orizzontale - sp. 20 mm " " 1 * (10,00-0,022-0,022-0,016) * 0,30 * 157 . Concio 3 Piattabanda superiore - lamiera sp. 25 mm " " 1,00 * 10 * 0,70 * 197				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.05 - CAVALCAVIA P2 SULLA S.P. 10 DI CREMONA

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 30 mm				
	" " 1,00 * 10 * 0,90 * 236		2.124,000		
	Anima - lamiera sp. 18 mm				
	" " 1,00 * 10 * 3,769 * 142		5.351,980		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 18 mm				
	" " 2 * 0,33 * 3,769 * 142		353,231		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
	" " 2 * 1,688 * 172,70		583,035		
	Piolatrura Travi Tipo B - 4 Ø 22/400 + 2 Ø 22/400 mm - h=240 mm				
	" " (4*25) * 0,24 * 2,984		71,616		
	" " (2*25) * 0,24 * 2,984		35,808		
	Irrigidimento su giunto orizzontale - sp. 20 mm				
	" " 1 * (10,00-0,022-0,022-0,018-0,018) * 0,30 * 157		467,232		
	Irrigidimento longitudinale - sp. 20 mm				
	" " 1 * (3,714-0,022-0,009) * 0,22 * 157		127,211		
	.				
	Concio 4				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 40 mm				
	" " 1,00 * 10 * 0,7 * 314		2.198,000		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 40 mm				
	" " 1,00 * 10 * 0,90 * 314		2.826,000		
	Anima - lamiera sp. 20 mm				
	" " 1,00 * 10 * 3,742 * 157		5.874,940		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 20 mm				
	" " 2 * 0,33 * 3,742 * 157		387,746		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
	" " 1 * 1,678 * 172,70		289,791		
	Piolatrura Travi Tipo B - 4 Ø 22/400 + 2 Ø 22/400 mm - h=240 mm				
	" " (4*25) * 0,24 * 2,984		71,616		
	" " (2*25) * 0,24 * 2,984		35,808		
	Irrigidimento su giunto orizzontale - sp. 20 mm				
	" " 1 * (10,00-0,022-0,02-0,02) * 0,30 * 157		468,080		
	Irrigidimento longitudinale - sp. 20 mm				
	" " 1 * (10,00-0-0,022-0,02-0,02) * 0,22 * 157		343,259		
	.				
	Concio 5				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 40 mm				
	" " 1,00 * 13,50 * 0,90 * 314		3.815,100		
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 25 mm				
	" " 1,00 * 8 * 0,85 * 197		1.339,600		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 40 mm				
	" " 1,00 * 13,50 * 1,20 * 314		5.086,800		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 25 mm				
	" " 1,00 * 8 * 1,15 * 197		1.812,400		
	Anima - lamiera sp. 22 mm				
	" " 1,00 * (2,75+2,75) * 3,742 * 172,70		3.554,339		
	" " 1,00 * 8 * 3,689 * 172,70		5.096,722		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 22 mm				
	" " 2 * 0,33 * 3,689 * 172,70		420,480		
	Irrigidimenti verticali in corrispondenza diaframma pila - piatto sp.30 mm				
	Lato esterno				
	" " 3 * 1,607 * 236		1.137,756		
	Lato interno				
	" " 3 * 1,834 * 236		1.298,472		
	Irrigidimenti verticali in corrispondenza attacco controvento inferiore - piatto sp.30 mm				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.05 - CAVALCAVIA P2 SULLA S.P. 10 DI CREMONA

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
"	" 2 * 0,280 * 236		132,160		
"	" 2 * 0,360 * 236		169,920		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
"	" 2 * 1,678 * 172,70		579,581		
	contropiastra in corrispondenza appoggio 1100x1100x90				
"	" 1,00 * 1,10 * 1,10 * 706		854,260		
	Piolatrura Travi Tipo A - 4 Ø 22/200 - h=240 mm				
"	" (4*68) * 0,24 * 2,984		194,796		
	Irrigidimento su giunto orizzontale - sp. 20 mm				
"	" 1 * (13,50-(3*0,030)-(2*0,022)-(2*0,022)) * 0,30 * 157		627,466		
	Irrigidimento longitudinale - sp. 20 mm				
"	" 1 * (13,50-(5*0,030)-(2*0,022)-(2*0,022)) * 0,22 * 157		458,069		
.					
	Concio 6				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 40 mm				
"	" 1,00 * 12,75 * 0,7 * 314		2.802,450		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 40 mm				
"	" 1,00 * 12,75 * 0,90 * 314		3.603,150		
	Anima - lamiera sp. 20 mm				
"	" 1,00 * 12,75 * 3,742 * 157		7.490,549		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 20 mm				
"	" 2 * 0,33 * 3,742 * 157		387,746		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
"	" 2 * 1,678 * 172,70		579,581		
	Piolatrura Travi Tipo B - 4 Ø 22/400 + 2 Ø 22/400 mm - h=240 mm				
"	" (4*32) * 0,24 * 2,984		91,668		
"	" (2*32) * 0,24 * 2,984		45,834		
	Irrigidimento su giunto orizzontale - sp. 20 mm				
"	" 1 * (12,75-0,022-0,022-0,020-0,020) * 0,30 * 157		596,569		
	Irrigidimento longitudinale - sp. 20 mm				
"	" 1 * (12,75-0,022-0-0,022-0,020-0,020) * 0,22 * 157		437,484		
.					
	Concio 7				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 25 mm				
"	" 1,00 * 13 * 0,7 * 197		1.792,700		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 40 mm				
"	" 1,00 * 13 * 0,90 * 314		3.673,800		
	Anima - lamiera sp. 16 mm				
"	" 1,00 * 13 * 3,758 * 125,60		6.136,062		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 16 mm				
"	" 2 * 0,33 * 3,758 * 125,60		311,523		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
"	" 2 * 1,681 * 172,70		580,617		
	Piolatrura Travi Tipo B - 4 Ø 22/400 + 2 Ø 22/400 mm - h=240 mm				
"	" (4*33) * 0,24 * 2,984		94,533		
"	" (2*33) * 0,24 * 2,984		47,267		
	Irrigidimento su giunto orizzontale - sp. 20 mm				
"	" 1 * (13,00-0,022-0,022-0,016-0,016) * 0,30 * 157		608,720		
	Irrigidimento longitudinale - sp. 20 mm				
"	" 1 * (13,00-0,022-0-0,022--0,016-0,016) * 0,22 * 157		447,500		
.					
	Concio 8				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 25 mm				
"	" 1,00 * 13 * 0,7 * 197		1.792,700		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 40 mm				
"	" 1,00 * 13 * 0,90 * 314		3.673,800		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.05 - CAVALCAVIA P2 SULLA S.P. 10 DI CREMONA

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Anima - lamiera sp. 16 mm				
"	" 1,00 * 13 * 3,758 * 125,60		6.136,062		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 16 mm				
"	" 3 * 0,33 * 3,758 * 125,60		467,285		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
"	" 2 * 1,681 * 172,70		580,617		
	Piolatrura Travi Tipo B - 4 Ø 22/400 + 2 Ø 22/400 mm - h=240 mm				
"	" (4*33) * 0,24 * 2,984		94,533		
"	" (2*33) * 0,24 * 2,984		47,267		
	Irrigidimento su giunto orizzontale - sp. 20 mm				
"	" 1 * (13,00-0,022-0,022-0,016-0,016) * 0,30 * 157		607,967		
	Irrigidimento longitudinale - sp. 20 mm				
"	" 1 * (13,00-0,022-0-0,022--0,016-0,016-0,016) * 0,22 * 157		446,948		
	.				
	Concio 9				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 25 mm				
"	" 1,00 * 13 * 0,7 * 197		1.792,700		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 40 mm				
"	" 1,00 * 13 * 0,90 * 314		3.673,800		
	Anima - lamiera sp. 16 mm				
"	" 1,00 * 13 * 3,758 * 125,60		6.136,062		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 16 mm				
"	" 2 * 0,33 * 3,758 * 125,60		311,523		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
"	" 2 * 1,681 * 172,70		580,617		
	Piolatrura Travi Tipo B - 4 Ø 22/400 + 2 Ø 22/400 mm - h=240 mm				
"	" (4*33) * 0,24 * 2,984		94,533		
"	" (2*33) * 0,24 * 2,984		47,267		
	Irrigidimento su giunto orizzontale - sp. 20 mm				
"	" 1 * (13,00-0,022-0,022-0,016-0,016) * 0,30 * 157		608,720		
	Irrigidimento longitudinale - sp. 20 mm				
"	" 1 * (13,00-0,022-0-0,022--0,016-0,016) * 0,22 * 157		447,500		
	.				
	Concio 10				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 40 mm				
"	" 1,00 * 12,75 * 0,7 * 314		2.802,450		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 40 mm				
"	" 1,00 * 12,75 * 0,90 * 314		3.603,150		
	Anima - lamiera sp. 20 mm				
"	" 1,00 * 12,75 * 3,742 * 157		7.490,549		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 20 mm				
"	" 2 * 0,33 * 3,742 * 157		387,746		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
"	" 2 * 1,678 * 172,70		579,581		
	Piolatrura Travi Tipo B - 4 Ø 22/400 + 2 Ø 22/400 mm - h=240 mm				
"	" (4*32) * 0,24 * 2,984		91,668		
"	" (2*32) * 0,24 * 2,984		45,834		
	Irrigidimento su giunto orizzontale - sp. 20 mm				
"	" 1 * (12,75-0,022-0,022-0,020-0,020) * 0,30 * 157		596,569		
	Irrigidimento longitudinale - sp. 20 mm				
"	" 1 * (12,75-0,022-0-0,022-0,020-0,020) * 0,22 * 157		437,484		
	.				
	Concio 11				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 40 mm				
"	" 1,00 * 13,50 * 0,90 * 314		3.815,100		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.05 - CAVALCAVIA P2 SULLA S.P. 10 DI CREMONA

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 25 mm				
	" " 1,00 * 8 * 0,85 * 197		1.339,600		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 40 mm				
	" " 1,00 * 13,50 * 1,20 * 314		5.086,800		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 25 mm				
	" " 1,00 * 8 * 1,15 * 197		1.812,400		
	Anima - lamiera sp. 22 mm				
	" " 1,00 * (2,75+2,75) * 3,742 * 172,70		3.554,339		
	" " 1,00 * 8 * 3,689 * 172,70		5.096,722		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 22 mm				
	" " 2 * 0,33 * 3,689 * 172,70		420,480		
	Irrigidimenti verticali in corrispondenza diaframma pila - piatto sp.30 mm				
	Lato esterno				
	" " 3 * 1,607 * 236		1.137,756		
	Lato interno				
	" " 3 * 1,834 * 236		1.298,472		
	Irrigidimenti verticali in corrispondenza attacco controvento inferiore - piatto sp.30 mm				
	" " 2 * 0,280 * 236		132,160		
	" " 2 * 0,360 * 236		169,920		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
	" " 2 * 1,678 * 172,70		579,581		
	contropiastra in corrispondenza appoggio 1100x1100x90				
	" " 1,00 * 1,10 * 1,10 * 706		854,260		
	Piolatrura Travi Tipo A - 4 Ø 22/200 - h=240 mm				
	" " (4*68) * 0,24 * 2,984		194,796		
	Irrigidimento su giunto orizzontale - sp. 20 mm				
	" " 1 * (13,50-(3*0,030)-(2*0,022)-(2*0,022)) * 0,30 * 157		627,466		
	Irrigidimento longitudinale - sp. 20 mm				
	" " 1 * (13,50-(5*0,030)-(2*0,022)-(2*0,022)) * 0,22 * 157		458,069		
	.				
	Concio 12				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 40 mm				
	" " 1,00 * 10 * 0,7 * 314		2.198,000		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 40 mm				
	" " 1,00 * 10 * 0,90 * 314		2.826,000		
	Anima - lamiera sp. 20 mm				
	" " 1,00 * 10 * 3,742 * 157		5.874,940		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 20 mm				
	" " 2 * 0,33 * 3,742 * 157		387,746		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
	" " 1 * 1,678 * 172,70		289,791		
	Piolatrura Travi Tipo B - 4 Ø 22/400 + 2 Ø 22/400 mm - h=240 mm				
	" " (4*25) * 0,24 * 2,984		71,616		
	" " (2*25) * 0,24 * 2,984		35,808		
	Irrigidimento su giunto orizzontale - sp. 20 mm				
	" " 1 * (10,00-0,022-0,020-0,020) * 0,30 * 157		468,080		
	Irrigidimento longitudinale - sp. 20 mm				
	" " 1 * (10,00-0-0,022-0,020-0,020) * 0,22 * 157		343,259		
	.				
	Concio 13				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 25 mm				
	" " 1,00 * 10 * 0,70 * 197		1.379,000		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 30 mm				
	" " 1,00 * 10 * 0,90 * 236		2.124,000		
	Anima - lamiera sp. 18 mm				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.05 - CAVALCAVIA P2 SULLA S.P. 10 DI CREMONA

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 1,00 * 10 * 3,769 * 142		5.351,980		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 18 mm				
	" " 2 * 0,33 * 3,769 * 142		353,231		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
	" " 2 * 1,688 * 172,70		583,035		
	Piolatrura Travi Tipo B - 4 Ø 22/400 + 2 Ø 22/400 mm - h=240 mm				
	" (4*25) * 0,24 * 2,984		71,616		
	" (2*25) * 0,24 * 2,984		35,808		
	Irrigidimento su giunto orizzontale - sp. 20 mm				
	" " 1 * (10,00-0,022-0,022-0,018-0,018) * 0,30 * 157		467,232		
	Irrigidimento longitudinale - sp. 20 mm				
	" " 1 * (3,714-0,022-0,009) * 0,22 * 157		127,211		
	.				
	Concio 14				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 25 mm				
	" " 1,00 * 10 * 0,70 * 197		1.379,000		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 30 mm				
	" " 1,00 * 10 * 0,90 * 236		2.124,000		
	Anima - lamiera sp. 16 mm				
	" " 1,00 * 10 * 3,769 * 125,60		4.733,864		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 16 mm				
	" " 1 * 0,33 * 3,769 * 125,60		156,218		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
	" " 2 * 1,688 * 172,70		583,035		
	Piolatrura Travi Tipo B - 4 Ø 22/400 + 2 Ø 22/400 mm - h=240 mm				
	" (4*25) * 0,24 * 2,984		71,616		
	" (2*25) * 0,24 * 2,984		35,808		
	Irrigidimento su giunto orizzontale - sp. 20 mm				
	" " 1 * (10,00-0,022-0,022-0,016) * 0,30 * 157		468,174		
	.				
	Concio 15				
	Piattabanda superiore - lamiera sp. 25 mm				
	" " 1,00 * 10,25 * 0,70 * 197		1.413,475		
	Piattabanda inferiore - lamiera sp. 30 mm				
	" " 1,00 * 10,25 * 0,90 * 236		2.177,100		
	Anima - lamiera sp.16 mm				
	" " 1,00 * 10,25 * 3,769 * 125,60		4.852,211		
	Irrigidimento verticale intermedio - piatto sp. 16 mm				
	" " 2 * 0,33 * 3,769 * 125,60		312,435		
	Irrigidimenti verticali in corrispondenza diaframma spalla - piatto sp.30 mm				
	Lato esterno				
	" " 3 * 1,288 * 236		911,904		
	Lato interno				
	" " 3 * 1,604 * 236		1.135,632		
	Irrigidimenti verticali in corrispondenza attacco controvento inferiore - piatto sp.30 mm				
	" " 1,00 * 0,158 * 236		37,288		
	" " 1,00 * 0,216 * 236		50,976		
	Irrigidimento verticale in corrispondenza diaframma (DI1)- piatto sp.22 mm				
	" " 1 * 1,688 * 172,70		291,518		
	contropiastra in corrispondenza appoggio 550x550x70 mm				
	" " 1,00 * 0,55 * 0,55 * 549		166,073		
	Piolatrura Travi Tipo B - 4 Ø 22/400 + 2 Ø 22/400				
	" (4*25) * 0,24 * 2,984		71,616		
	" (2*25) * 0,24 * 2,984		35,808		
	Irrigidimento su giunto orizzontale - sp. 20 mm				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.05 - CAVALCAVIA P2 SULLA S.P. 10 DI CREMONA

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
"	" 1 * (10,25-(3*0,030)-0,022-0,016-0,016) * 0,30 * 157		475,993		
.					
	Totale parziale	kg	215.402,721		
.					
	ULTERIORI TRAVE LONGITUDINALE				
"	" 1,00 * 215402,721		215.402,721		
.					
	Totale parziale	kg	215.402,721		
.					
	TRAVERSO IN CORRISPONDENZA ASSE APPOGGI SPALLE				
	Calcolo singolo traverso				
	Parte inferiore				
	piattabanda inferiore - lamiera sp.16 mm				
"	" 1,00 * 2,08 * 0,30 * 125,60		78,374		
	anima - lamiera sp.12 mm				
"	" 1,00 * 2,08 * (0,30-0,016-0,016) * 94,20		52,511		
	piattabanda superiore - lamiera sp.16 mm				
"	" 1,00 * 2,08 * 0,30 * 125,60		78,374		
	Collegamento alle travi longitudinali				
	piattabanda inferiore - lamiera sp.16 mm				
"	" 1,00 * 0,130 * 125,60		16,328		
"	" 1,00 * 0,130 * 125,60		16,328		
	piattabanda superiore - lamiera sp.16 mm				
"	" 1,00 * 0,464 * 125,60		58,278		
"	" 1,00 * 0,464 * 125,60		58,278		
	anima - lamiera sp.12 mm				
"	" 1,00 * 0,4 * (0,30-0,016-0,016) * 94,20		10,098		
"	" 1,00 * 0,4 * (0,30-0,016-0,016) * 94,20		10,098		
	coprigiunto piattabanda inferiore 280x610x10 e 120x610x10 mm				
"	" (1+1) * 0,28 * 0,61 * 78,50		26,816		
"	" (2+2) * 0,12 * 0,61 * 78,50		22,985		
	bulloni M20x80				
"	" 64 * 0,255		16,320		
"	" 64 * 0,064		4,096		
	coprigiunto anima 230x330x8 mm				
"	" (2+2) * 0,23 * 0,33 * 62,80		19,066		
	bulloni M20x80				
"	" (12+12) * 0,255		6,120		
"	" (12+12) * 0,064		1,536		
	coprigiunto piattabanda superiore 280x610x10 e 120x610x10 mm				
"	" (1+1) * 0,28 * 0,61 * 78,50		26,816		
"	" (2+2) * 0,12 * 0,61 * 78,50		22,985		
	bulloni M20x80				
"	" 64 * 0,255		16,320		
"	" 64 * 0,064		4,096		
	irrigidimenti tratto centrale - piatto sp.30 mm				
"	" (2+2) * 0,144 * (0,30-0,016-0,016) * 235,50		36,354		
	piatto di compensazione 280x500x20 mm				
"	" 1 * 0,28 * 0,50 * 157,00		21,980		
	piatto superiore 260x340x16 mm				
"	" 1 * 0,26 * 0,34 * 125,60		11,103		
	anima 340x318x12 mm				
"	" 1 * 0,318 * 0,34 * 94,20		10,185		
	piatto inferiore 260x340x16 mm				
"	" 1 * 0,26 * 0,34 * 125,60		11,103		



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.05 - CAVALCAVIA P2 SULLA S.P. 10 DI CREMONA

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	piatti laterale 260x360x30 mm				
	" (1+1) * 0,26 * 0,36 * 236		44,179		
	Parte centrale				
	angolare 150x150x15 mm - peso 33.80 kg/m				
	" 2 * 3,30 * 33,80		223,080		
	" 2 * 3,30 * 33,80		223,080		
	calastrelli 181x100x30 mm				
	" 3 * 0,181 * 0,10 * 236		12,815		
	" 3 * 0,181 * 0,10 * 236		12,815		
	bulloni M24x80				
	" (14+14) * 0,382		10,696		
	" (14+14) * 0,110		3,080		
	Parte superiore				
	angolare 120x120x12 mm - peso 18.20 kg/m				
	" 2 * 6,059 * 21,60		261,749		
	calastrelli 181x100x30 mm				
	" 6 * 0,181 * 0,10 * 236		25,630		
	piastra di collegamento sp.30 mm				
	" 1,00 * 0,273 * 236		64,428		
	bulloni M24x80				
	" 23 * 0,382		8,786		
	" 23 * 0,110		2,530		
	.				
	Totale parziale	kg	1.529,416		
	.				
	ULTERIORI TRAVERSI IN CORRISPONDENZA ASSE APPOGGI SPALLE				
	" 1,00 * 1529,416		1.529,416		
	.				
	Totale parziale	kg	1.529,416		
	.				
	TRAVERSO IN CORRISPONDENZA ASSE APPOGGI PILE				
	Calcolo singolo traverso				
	Parte inferiore				
	piattabanda inferiore - lamiera sp.16 mm				
	" 1,00 * 1,78 * 0,30 * 125,60		67,070		
	anima - lamiera sp.12 mm				
	" 1,00 * 1,78 * (0,30-0,016-0,016) * 94,20		44,937		
	piattabanda superiore - lamiera sp.16 mm				
	" 1,00 * 1,78 * 0,30 * 125,60		67,070		
	Collegamento alle travi longitudinali				
	piattabanda inferiore - lamiera sp.16 mm				
	" 1,00 * 0,130 * 125,60		16,328		
	" 1,00 * 0,130 * 125,60		16,328		
	anima - lamiera sp.12 mm				
	" 1,00 * 0,40 * (0,30-0,016-0,016) * 94,20		10,098		
	piattabanda superiore - lamiera sp.16 mm				
	" 1,00 * 0,541 * 125,60		67,950		
	" 1,00 * 0,541 * 125,60		67,950		
	coprigiunto piattabanda inferiore 280x610x10 e 120x610x10 mm				
	" (1+1) * 0,28 * 0,61 * 78,50		26,816		
	" (2+2) * 0,12 * 0,61 * 78,50		22,985		
	bulloni M20x80				
	" (32+32) * 0,255		16,320		
	" (32+32) * 0,064		4,096		
	coprigiunto anima 230x330x8 mm				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.05 - CAVALCAVIA P2 SULLA S.P. 10 DI CREMONA

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" (2+2) * 0,23 * 0,33 * 62,80		19,066		
	bulloni M20x80				
	" (12+12) * 0,255		6,120		
	" (12+12) * 0,064		1,536		
	coprigiunto piattabanda superiore 280x610x10 e 120x610x10 mm				
	" (1+1) * 0,28 * 0,61 * 78,50		26,816		
	" (2+2) * 0,12 * 0,61 * 78,50		22,985		
	bulloni M20x80				
	" (32+32) * 0,255		16,320		
	" (32+32) * 0,064		4,096		
	irrigidimenti tratto centrale - piatto sp.30 mm				
	" (2+2) * 0,144 * (0,30-0,016-0,016) * 235,50		36,354		
	piatto di compensazione 280x500x20 mm				
	" 1 * 0,28 * 0,50 * 157,00		21,980		
	piatto superiore 260x340x16 mm				
	" 1 * 0,26 * 0,34 * 125,60		11,103		
	anima 340x318x12 mm				
	" 1 * 0,318 * 0,34 * 94,20		10,185		
	piatto inferiore 260x340x16 mm				
	" 1 * 0,26 * 0,34 * 125,60		11,103		
	piatto laterale 260x360x30 mm				
	" (1+1) * 0,26 * 0,36 * 236		44,179		
	.				
	Parte centrale				
	angolare 180x180x15 mm - peso 41.00 kg/m				
	" 2 * 3,20 * 41		262,400		
	" 2 * 3,20 * 41		262,400		
	calastrelli 181x100x30 mm				
	" 2 * 0,181 * 0,10 * 236		8,543		
	" 2 * 0,181 * 0,10 * 236		8,543		
	bulloni M24x80				
	" (16+16) * 0,382		12,224		
	" (16+16) * 0,110		3,520		
	Parte superiore				
	angolare 120x120x12 mm - peso 21,60 kg/m				
	" 2 * 6,015 * 21,60		259,848		
	calastrelli 181x100x30 mm				
	" 6 * 0,181 * 0,10 * 236		25,630		
	piastra di collegamento sp.30 mm				
	" 1,00 * 0,334 * 236		78,824		
	bulloni M24x80				
	" 23 * 0,382		8,786		
	" 23 * 0,110		2,530		
	.				
	Totale parziale	kg	1.593,039		
	.				
	ULTERIORI TRAVERSI IN CORRISPONDENZA ASSE APPOGGI PILE				
	" 1,00 * 1593,039		1.593,039		
	.				
	Totale parziale	kg	1.593,039		
	.				
	TRAVERSI IN CORRISPONDENZA CAMPATA				
	Calcolo singolo traverso				
	Parte inferiore				
	angolare 150x150x15 mm - peso 33.80 kg/m				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.05 - CAVALCAVIA P2 SULLA S.P. 10 DI CREMONA

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 2 * 3,46 * 33,80		233,896		
	calastrelli 181x100x22 mm				
	" " 3 * 0,181 * 0,10 * 172,70		9,378		
	bulloni M24x80				
	" " 14 * 0,382		5,348		
	" " 14 * 0,110		1,540		
	Parte centrale				
	angolare 150x150x12 mm - peso 27.30kg/m				
	" " 2 * 3,26 * 27,30		177,996		
	" " 2 * 3,26 * 27,30		177,996		
	calastrelli 181x100x22 mm				
	" " 3 * 0,181 * 0,10 * 172,70		9,378		
	" " 3 * 0,181 * 0,10 * 172,70		9,378		
	bulloni M24x80				
	" " (14+14) * 0,382		10,696		
	" " (14+14) * 0,110		3,080		
	Parte superiore				
	angolare 120x120x12 mm - peso 21.60 kg/m				
	" " 2 * 6,056 * 21,60		261,619		
	calastrelli 181x100x22 mm				
	" " 6 * 0,181 * 0,10 * 172,70		18,755		
	piastra di collegamento sp.22 mm				
	" " 1,00 * 0,277 * 172,70		47,838		
	bulloni M24x80				
	" " 23 * 0,382		8,786		
	" " 23 * 0,110		2,530		
	.				
	Totale parziale	kg	978,214		
	.				
	ULTERIORI TRAVERSI IN CORRISPONDENZA CAMPATA				
	" " 25 * 978,214		24.455,350		
	.				
	Totale parziale	kg	24.455,350		
	.				
	CONTROVENTI INFERIORI				
	Calcolo controventi campo 1				
	angolare 150x150x12 mm - peso 27.30kg/m				
	" " 2 * 6,113 * 27,30		333,770		
	" " 2 * 2,94 * 27,30		160,524		
	" " 2 * 2,94 * 27,30		160,524		
	piastre collegamento controventi sp.20 mm				
	" " 4 * 0,165 * 157,00		103,620		
	" " 1 * 0,271 * 157,00		42,547		
	calastrelli 181x100x20 mm				
	" " 8 * 0,181 * 0,10 * 157,00		22,734		
	bulloni M24x75				
	" " 29 * 0,365		10,585		
	" " 29 * 0,110		3,190		
	bulloni M16x75				
	" " (8*2) * 0,145		2,320		
	" " (8*2) * 0,033		0,528		
	.				
	Totale parziale	kg	840,342		
	.				
	Calcolo controventi campo 2				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.05 - CAVALCAVIA P2 SULLA S.P. 10 DI CREMONA

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	angolare 150x150x12 mm - peso 27.30 kg/m				
"	" 2 * 6,54 * 27,30		357,084		
"	" 2 * 3,14 * 27,3		171,444		
"	" 2 * 3,14 * 27,3		171,444		
	piastre collegamento controventi sp.20 mm				
"	" 4 * 0,162 * 157,00		101,736		
"	" 1 * 0,275 * 157,00		43,175		
	calastrelli 181x100x20 mm				
"	" 10 * 0,181 * 0,10 * 157,00		28,417		
	bulloni M24x75				
"	" 29 * 0,365		10,585		
"	" 29 * 0,110		3,190		
	bulloni M16x75				
"	" 20 * 0,145		2,900		
"	" 20 * 0,033		0,660		
.					
	Totale parziale	kg	890,635		
.					
	Calcolo controventi campo 3				
	angolare 150x150x15 mm - peso 33.80 kg/m				
"	" 2 * 6,168 * 33,80		416,957		
"	" 2 * 2,96 * 33,80		200,096		
"	" 2 * 2,96 * 33,80		200,096		
	piastre collegamento controventi sp.20 mm				
"	" 4 * 0,166 * 157,00		104,248		
"	" 1 * 0,275 * 157,00		43,175		
	calastrelli 181x100x20 mm				
"	" 8 * 0,181 * 0,10 * 157,00		22,734		
	bulloni M24x75				
"	" 29 * 0,365		10,585		
"	" 29 * 0,110		3,190		
	bulloni M16x75				
"	" 16 * 0,145		2,320		
"	" 16 * 0,033		0,528		
.					
	Totale parziale	kg	1.003,929		
.					
	Calcolo controventi campo 4				
	angolare 150x150x12 mm - peso 27.30kg/m				
"	" 2 * 6,726 * 27,30		367,240		
"	" 2 * 3,23 * 27,30		176,358		
"	" 2 * 3,23 * 27,30		176,358		
	piastre collegamento controventi sp.20 mm				
"	" 4 * 0,160 * 157,00		100,480		
"	" 1 * 0,275 * 157,00		43,175		
	calastrelli 181x100x20 mm				
"	" 10 * 0,181 * 0,10 * 157,00		28,417		
	bulloni M24x75				
"	" 29 * 0,365		10,585		
"	" 29 * 0,110		3,190		
	bulloni M16x75				
"	" 20 * 0,145		2,900		
"	" 20 * 0,033		0,660		
.					
	Totale parziale	kg	909,363		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.05 - CAVALCAVIA P2 SULLA S.P. 10 DI CREMONA

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
.	Ulteriori controventi campo 1				
"	" 1 * 840,342		840,342		
.	Ulteriori controventi campo 2				
"	" 11 * 890,635		9.796,985		
.	Ulteriori controventi campo 3				
"	" 3 * 1003,929		3.011,787		
.	Ulteriori controventi campo 4				
"	" 10 * 909,363		9.093,630		
.					
	Totale parziale	kg	22.742,744		
.					
	CONTROVENTI SUPERIORI				
	Calcolo controventi campo 1				
	angolare 100x100x10 mm - peso 15.10 kg/m				
"	" 2 * 8,044 * 15,10		242,929		
"	" 2 * 3,957 * 15,10		119,501		
"	" 2 * 3,957 * 15,10		119,501		
	piastre collegamento controventi sp.12 mm				
"	" 4 * 0,069 * 94,20		25,999		
"	" 1 * 0,155 * 94,20		14,601		
	bulloni M24x55				
"	" 22 * 0,314		6,908		
"	" 22 * 0,110		2,420		
.					
	Totale parziale	kg	531,859		
.					
	Calcolo controventi campo 2				
	angolare 100x100x10 mm - peso 15.10 kg/m				
"	" 2 * 8,233 * 15,10		248,637		
"	" 2 * 4,052 * 15,10		122,370		
"	" 2 * 4,052 * 15,10		122,370		
	piastre collegamento controventi sp.12 mm				
"	" 4 * 0,070 * 94,20		26,376		
"	" 1 * 0,155 * 94,20		14,601		
	bulloni M24x55				
"	" 22 * 0,314		6,908		
"	" 22 * 0,110		2,420		
.					
	Totale parziale	kg	543,682		
.					
	Calcolo controventi campo 3				
	angolare 100x100x10 mm - peso 15.10 kg/m				
"	" 2 * 8,179 * 15,10		247,006		
"	" 2 * 4,025 * 15,10		121,555		
"	" 2 * 4,025 * 15,10		121,555		
	piastre collegamento controventi sp.12 mm				
"	" 4 * 0,070 * 94,20		26,376		
"	" 1 * 0,155 * 94,20		14,601		
	bulloni M24x55				
"	" 22 * 0,314		6,908		
"	" 22 * 0,110		2,420		
.					
	Totale parziale	kg	540,421		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.05 - CAVALCAVIA P2 SULLA S.P. 10 DI CREMONA

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Calcolo controventi campo 4				
	angolare 100x100x10 mm - peso 15.10 kg/m				
	" " 2 * 8,372 * 15,10		252,834		
	" " 2 * 4,122 * 15,10		124,484		
	" " 2 * 4,122 * 15,10		124,484		
	piastre collegamento controventi sp.12 mm				
	" " 4 * 0,071 * 94,20		26,753		
	" " 1 * 0,155 * 94,20		14,601		
	bulloni M24x55				
	" " 22 * 0,314		6,908		
	" " 22 * 0,110		2,420		
	.				
	Totale parziale	kg	552,484		
	.				
	Ulteriori controventi campo 1				
	" " 1 * 531,859		531,859		
	Ulteriori controventi campo 2				
	" " 11 * 543,682		5.980,502		
	Ulteriori controventi campo 3				
	" " 3 * 540,421		1.621,263		
	Ulteriori controventi campo 4				
	" " 10 * 552,484		5.524,840		
	.				
	Totale generale	kg	504.697,839		
	.				
	Maggiorazione per saldature				
	" " (3,00/100) * 504697,839		15.140,935		
	.				
	Totale generale	kg	519.838,774		
	.				
	Maggiorazione per rinforzi, oneri aggiuntivi per montaggio				
	" " (5,00/100) * 519838,774		25.991,939		
	.				
	Totale generale	kg	545.830,713		
	.				
	A detrarre calcolo totale impalcato				
	" " -1 * 545830,713		-545.830,713		
	.				
	A sommare calcolo per luci da 40.00 ÷ 70.00				
	" " ((47,00+47,00)/172,00) * 545830,713		298.569,400		
	.				
	Totale	kg	298.569,400	2,27	677.752,54
1474 377.b	Fornitura e posa in opera di strutture portanti in acciaio autoprotetto tipo S355J0W (UNI EN 10155) a doppio "T" - luci oltre 70,01, b) varo dal basso				
	.				
	CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona				
	.				
	A sommare calcolo per luci oltre i 70.00 m				
	" " (78,00/172,00) * 545830,713		247.261,313		
	.				
	Totale	kg	247.261,313	2,24	553.865,34
1475 NP.06	Trattamento protettivo delle superfici degli impalcati dei viadotti e ponti in acciaio				
	.				
	CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.05 - CAVALCAVIA P2 SULLA S.P. 10 DI CREMONA

038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Verniciatura carpenteria metallica impalcato vedi quantità acciaio				
"	" 1 * 298569,4		298.569,400		
"	" 1 * 247261,313		247.261,313		
	Totale	kg	545.830,713	0,18	98.249,53
	Totale 038 - Strutture portanti in acciaio autoprotetto Euro				1.329.867,41

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.05 - CAVALCAVIA P2 SULLA S.P. 10 DI CREMONA

039 - Appoggi, ritegni sismici e Isolatori sismici

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1476 340.a	Fornitura e posa in opera di isolatori elastomerici del diametro pari a 900 mm e spessore 84 mm (tipo A1) . CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona . Isolatori elastomerici Pila 1 " " 2 Pila 2 " " 2 . Totale	cad	2,000 2,000 4,000	7.849,46	31.397,84
1477 343.b	F/p in opera di isolatori elastomerici con guida longitudinale - diametro pari a 450 mm - sp. 78 mm - scorr. long. 300 mm (tipo B2) . CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona . Isolatori elastomerici Spalla A " " 2 Spalla B " " 2 . Totale	cad	2,000 2,000 4,000	2.569,11	10.276,44
1478 389	Esecuzione di fori, su opere d'arte e manufatti diversi del diametro fino a 22 mm, per l'ancoraggio di ferri d'ancoraggio . CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona . Fori per fissaggio piastra in acciaio su ritegni sismici Spalla A " " 2,00 * 8,00 " " 2,00 * 8,00 Pila 1 " " 2,00 * 8,00 " " 2,00 * 8,00 Pila 2 " " 2,00 * 8,00 " " 2,00 * 8,00 Spalla B " " 2,00 * 8,00 " " 2,00 * 8,00 . Totale	cm	16,000 16,000 16,000 16,000 16,000 16,000 16,000 16,000 16,000 128,000	0,35	44,80
1479 390	Fornitura e posa di ancoraggio di tipo chimico, per fissaggio su opere in c.a. o c.a.p. di manufatti in acciaio . CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona . Fissaggio piastra in acciaio su ritegni sismici Spalla A " " 2,00 " " 2,00 Pila 1 " " 2,00		2,000 2,000 2,000		



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.05 - CAVALCAVIA P2 SULLA S.P. 10 DI CREMONA

039 - Appoggi, ritegni sismici e Isolatori sismici

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 2,00		2,000		
	Pila 2				
	" " 2,00		2,000		
	" " 2,00		2,000		
	Spalla B				
	" " 2,00		2,000		
	" " 2,00		2,000		
	.				
	Totale	cad	16,000	6,11	97,76
1480 391	Fornitura di malta sintetica a base epossidica ed inerti quarziferi per l'allettamento degli apparecchi d'appoggio, con resistenza a compressione superiore a 60 N/mm <sup>2</sup>				
	.				
	CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona				
	.				
	Malta di allettamento				
	Spalla A				
	Isolatori				
	" " 1 * 5,00 * 5,00 * 0,3		7,500		
	" " 1 * 5,00 * 5,00 * 0,30		7,500		
	ritegni				
	" " 1 * 2,50 * 2 * 0,2		1,000		
	" " 1 * 2,50 * 2,00 * 0,2		1,000		
	Spalla B				
	Isolatori				
	" " 1 * 5,00 * 5,00 * 0,3		7,500		
	" " 1 * 5,00 * 5,00 * 0,3		7,500		
	ritegni				
	" " 1 * 2,50 * 2,00 * 0,2		1,000		
	" " 1 * 2,50 * 2,00 * 0,2		1,000		
	Pila 1				
	Isolatori				
	" " 1 * 9 * 9 * 0,30		24,300		
	" " 1 * 9 * 9 * 0,30		24,300		
	ritegni				
	" " 1 * 2,50 * 2,00 * 0,2		1,000		
	" " 1 * 2,50 * 2,00 * 0,2		1,000		
	Pila 2				
	Isolatori				
	" " 1 * 9 * 9 * 0,30		24,300		
	" " 1 * 9 * 9 * 0,30		24,300		
	ritegni				
	" " 1 * 2,50 * 2,00 * 0,2		1,000		
	" " 1 * 2,50 * 2,00 * 0,2		1,000		
	.				
	Totale	dmc	135,200	8,42	1.138,38
1481 392	Manufatti in acciaio S355JR EN10025-95, zincato a caldo per ritegni sismici longitudinali e trasversali realizzati secondo quanto riportato nel disegno di progetto.				
	.				
	CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona				
	.				
	Piastra in acciaio sp.15 mm, peso 117.75 kg/m <sup>2</sup>				
	Spalla A				
	" " 1 * 0,43 * 0,25 * 117,75		12,658		
	" " 1 * 0,43 * 0,25 * 117,75		12,658		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.05 - CAVALCAVIA P2 SULLA S.P. 10 DI CREMONA

039 - Appoggi, ritegni sismici e Isolatori sismici

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Pila 1				
	" " 1 * 0,43 * 0,25 * 117,75		12,658		
	" " 1 * 0,43 * 0,25 * 117,75		12,658		
	Pila 2				
	" " 1 * 0,43 * 0,25 * 117,75		12,658		
	" " 1 * 0,43 * 0,25 * 117,75		12,658		
	Spalla B				
	" " 1 * 0,43 * 0,25 * 117,75		12,658		
	" " 1 * 0,43 * 0,25 * 117,75		12,658		
	.				
	Totale	kg	101,264	11,01	1.114,92
1482	Fornitura e posa in opera di appoggi in neoprene per ritegni sismici e per				
393	spessoramento laterale sulle pile, sulle spalle e sulle testate delle travi				
	.				
	CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona				
	.				
	Elemento smorzante in neoprene su piastra in acciaio				
	Spalla A				
	" " 1 * 2,00 * 0,17 * 1,50		0,510		
	" " 1 * 2,00 * 0,17 * 1,50		0,510		
	Pila 1				
	" " 1 * 2,00 * 0,17 * 1,50		0,510		
	" " 1 * 2,00 * 0,17 * 1,50		0,510		
	Pila 2				
	" " 1 * 2,00 * 0,17 * 1,50		0,510		
	" " 1 * 2,00 * 0,17 * 1,50		0,510		
	Spalla B				
	" " 1 * 2,00 * 0,17 * 1,50		0,510		
	" " 1 * 2,00 * 0,17 * 1,50		0,510		
	.				
	Totale	dmc	4,080	16,40	66,91
	Totale 039 - Appoggi, ritegni sismici e Isolatori sismici Euro				44.137,05



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.05 - CAVALCAVIA P2 SULLA S.P. 10 DI CREMONA

040 - Impalcato e Solette

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1485 334	pos.19 - 2x1 Ø 16/20				
	" " (54+54) * 2 * 1,578		340,848		
	pos.20 - 2x(4+4) Ø 12				
	" " (8+8) * 7,70 * 0,888		109,402		
	pos.21 - 12x(4+4) Ø 12				
	" " (12*8) * 12 * 0,888		1.022,976		
	pos.22 -2x(4+4) Ø 12				
	" " (2*8) * 11,10 * 0,888		157,709		
	armatura integrativa - 12 Ø 16/predalla				
	" " 862 * 5,74 * 1,578		7.807,755		
	armatura integrativa - 11 Ø 16/predalla				
	" " 862 * 11,16 * 1,578		15.180,234		
	.				
	Totale	kg	123.089,947	0,84	103.395,56
	Casseforme piane orizzontali o verticali per conglomerati cementizi				
	.				
	CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona				
.					
Casseri soletta					
Chiusure frontali Spalla A					
" " 1,00 * 4,28		4,280			
a detrarre predalles					
" " -1 * 2,15 * 0,07		-0,151			
" " -1 * 5,84 * 0,07		-0,409			
" " -1 * 2,15 * 0,07		-0,151			
Chiusure frontali Spalla B					
" " 1,00 * 4,28		4,280			
" " -1 * 2,15 * 0,07		-0,151			
" " -1 * 5,84 * 0,07		-0,409			
" " -1 * 2,15 * 0,07		-0,151			
Longitudinali cordolo					
" " 1,00 * (0,70+171,00+0,70) * 0,13		22,412			
" " 1,00 * (0,70+171,00+0,70) * 0,13		22,412			
.					
Totale	mq	51,962	20,77	1.079,25	
1486 338.a	Lastre prefabbricate in c.a. vibrato per formazione di solette a sbalzo fino a m 1,50				
	.				
	Quantità da PD				
" " 1 * (40,5+73+40,5) * (2,3+2,3)		708,400			
.					
Totale	mq	708,400	35,43	25.098,61	
1487 338.d	Lastre prefabbricate in c.a. vibrato per formazione di velette h=60/70				
	.				
	CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona				
	.				
	Velette laterali				
lato sx					
" " 1,00 * (0,70+171,00+0,70) * 0,65		112,060			
lato dx					
" " 1,00 * (0,70+171,00+0,70) * 0,65		112,060			
.					

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.05 - CAVALCAVIA P2 SULLA S.P. 10 DI CREMONA

040 - Impalcato e Solette

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Totale	mq	224,120	51,17	11.468,22
1488 339	Coppella prefabbricata o cassaforma per solette su travi varate, confezionata con conglomerato cementizio vibrato con Rck > 35÷37 MPa ed armata con acciaio Fe b 44 k				
	.				
	CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona				
	.				
	Coppelle soletta impalcato				
	lato sx				
	" " 1,00 * (0,70+171,00+0,70) * 2,18		375,832		
	centrale				
	" " 1,00 * (0,70+171,00+0,70) * 5,90		1.017,160		
	lato dx				
	" " 1,00 * (0,70+171,00+0,70) * 2,18		375,832		
	.				
	Totale generale	mq	1.768,824		
	.				
	A detrarre pd ricomputato				
	" " -2 * (40,5+73+40,5) * 1,88		-579,040		
	.				
	Totale	mq	1.189,784	26,62	31.672,05
1489 369.f	Armature per casseri orizzontali o sub. per strutture rettilinee - per luci da m 2 a m 10				
	.				
	CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona				
	.				
	Coppelle soletta impalcato				
	lato sx				
	" " 1,00 * (0,70+171,00+0,70) * 2,15		370,660		
	lato dx				
	" " 1,00 * (0,70+171,00+0,70) * 2,15		370,660		
	.				
	Totale	mq	741,320	6,34	4.699,97
1490 3101	Banda continua gomma neoprene per appoggio predalles				
	.				
	CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona				
	.				
	Da spalla A a spalla B				
	" " 4 * (0,67+171,00+0,67)		689,360		
	.				
	Totale	m	689,360	11,82	8.148,24
1491 NP.02	Protezione delle armature metalliche mediante il sistema di protezione catodica galvanica				
	.				
	CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona				
	.				
	Protezione armatura metallica				
	Su cordoli laterali 1 anodo ogni 80 cm				
	Spalla A				
	muro andatore				
	" " 8		8,000		
	muro paraghiaia				
	" " 13		13,000		
	muro andatore				

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.05 - CAVALCAVIA P2 SULLA S.P. 10 DI CREMONA

040 - Impalcato e Solette

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" " 8 Spalla B muro andatore		8,000		
	" " 8 muro paraghiaia		8,000		
	" " 13 muro andatore		13,000		
	" " 8 Su cordoli laterali 1 anodo ogni 80 cm		8,000		
	" " 216		216,000		
	" " 216		216,000		
	Su soletta impalcato a ridosso giunti dilatazione - maglia 80x80 cm su fascia estensione di 2.00 m				
	" " 32		32,000		
	" " 32		32,000		
	.				
	Totale	cad	554,000	36,13	20.016,02
1492 NP.08	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento della classe di esposizione				
	.				
	CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona				
	.				
	Sovraprezzo per incremento classe esposizione				
	Vedi quantità cls soletta				
	" " 1 * 615,503		615,503		
	.				
	Totale	mc	615,503	4,37	2.689,75
1493 NP.10	Sovraprezzo per conglomerati cementizi per incremento del ... della qualità degli inerti e controllo della fessurazione				
	.				
	CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona				
	.				
	Sovraprezzo per ottimizzazione qualità inerti				
	Vedi quantità cls soletta				
	" " 1 * 615,503		615,503		
	.				
	Totale	mc	615,503	4,37	2.689,75
1494 NP.16	Sovraprezzo alle coppelle di sp. 5 cm per utilizzo calcestruzzo RCK 45				
	.				
	CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona				
	.				
	Sovraprezzo per utilizzo cls RCK 45				
	Vedi quantità coppelle				
	" " 1,00 * 1748,136		1.748,136		
	.				
	Totale	mq	1.748,136	0,49	856,59
	Totale 040 - Impalcato e Solette Euro				286.234,48

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.05 - CAVALCAVIA P2 SULLA S.P. 10 DI CREMONA

042 - Impermeabilizzazione impalcato

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1495 NP.03	Trattamento protettivo ed impermeabilizzazione dei cordoli dei viadotti, dei ponti, dei cavalcavia, dei muri di sostegno . CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona . Impermeabilizzazione cordoli impalcato Lato in sx " " 1 * (0,70+171,00+0,70) * 0,63 Risolto laterale " " 1 * (0,70+171,00+0,70) * 0,15 Muro andatore spalla A " " 1 * 6,05 * 0,63 Risolto laterale " " 1 * 6,05 * 0,15 Muro andatore spalla B " " 1 * 6,05 * 0,63 Risolto laterale " " 1 * 6,05 * 0,15 . Lato in dx " " 1 * (0,70+171,00+0,70) * 0,63 Risolto laterale " " 1 * (0,70+171,00+0,70) * 0,15 Muro andatore spalla A " " 1 * 6,05 * 0,63 Risolto laterale " " 1 * 6,05 * 0,15 Muro andatore spalla B " " 1 * 6,05 * 0,63 Risolto laterale " " 1 * 6,05 * 0,15 . Totale parziale	mq	108,612 25,860 3,812 0,908 3,812 0,908 108,612 25,860 3,812 0,908 3,812 0,908 287,824		
	Quantita da PD " " 1 * 351,29 a detrarre PD ricomputato " " -2 * (0,50+153,00+0,50) * 0,63 " " -2 * (0,50+153,00+0,50) * 0,15 Muro d'ala spalle " " -4 * 6,40 * 0,63 " " -4 * 6,40 * 0,15 . Totale	mq	351,290  -194,040 -46,200 -16,128 -3,840 378,906		24,05
1496 NP.41	CAPPA IN ASFALTO SINTETICO DELLO SPESSORE FINITO DI MM 10 . CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona . Impermeabilizzazione soletta impalcato " " 1 * (0,67+171,00+0,67) * 10 Risvolti laterali " " 2 * (0,67+171,00+0,67) * 0,15 . Totale generale	mq	1.723,400 51,702 1.775,102		9.112,69

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.05 - CAVALCAVIA P2 SULLA S.P. 10 DI CREMONA

042 - Impermeabilizzazione impalcato

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
.	Quantità da PD				
"	" 1 * 3151,89		3.151,890		
	a detrarre PD ricomputato				
"	" -1 * (0,50+153,00+0,50) * 10		-1.540,000		
"	" -2 * (0,50+153,00+0,50) * 0,15		-46,200		
.					
	Totale	mq	3.340,792	6,36	21.247,44
	Totale 042 - Impermeabilizzazione impalcato Euro				30.360,13



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.05 - CAVALCAVIA P2 SULLA S.P. 10 DI CREMONA

043 - Giunti

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1497 397	Giunto di cordolo per marciapiedi . CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona . Giunti per marciapiedi Spalla A " " 2 * 0,63 Spalla B " " 2 * 0,63 . Totale generale . Quantità PD " " 1 * 2,92 a detrarre PD ricomputato " " -4 * 0,63 . Totale	m	1,260       2,520      2,920  -2,520  2,920	87,46	255,38
1498 NP.42	GIUNTO DI DILATAZIONE IN BARRE DI GOMMA ARMATA . CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona . Giunti su spalle Spalla A " " 1 * 10 Spalla B " " 1 * 10 . Totale generale . Quantità PD " " 1 * 22,92 a detrarre PD ricomputato " " -2 * 10 . Totale	m	       10,000  10,000  20,000   22,920  -20,000  22,920	1.930,30	44.242,48
	Totale 043 - Giunti Euro				44.497,86



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.05 - CAVALCAVIA P2 SULLA S.P. 10 DI CREMONA

045 - Smaltimento Acque impalcato

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1500 354	Bocchettoni in lastra di piombo  CAVALCAVIA P 2 (2*2) * 15,00		60,000		
	Totale	kg	60,000	2,40	144,00
1501 356.c	Grondaie di scarico acque d'impalcato tubazioni in PVC rigido diametro esterno mm 160 spessore > mm 4,2  CAVALCAVIA P 2 Si considera per ogni pezzo speciale 1 ml 4 * (4,6+5)		38,400		
	Totale	m	38,400	8,25	316,80
1502 624	Fornitura e posa di manufatti in ferro lavorato  CAVALCAVIA P 2 Peso a ml 20 Kg (40,5+73+40,5) * 20		3.080,000		
	Totale	kg	3.080,000	2,04	6.283,20
1503 8001	Zincatura eseguita a caldo  CAVALCAVIA P 2 Peso a ml 20 Kg (40,5+73+40,5) * 20		3.080,000		
	Totale	kg	3.080,000	0,93	2.864,40
1504 NP.09	Rivestimento protettivo dei bocchettoni di scarico dei viadotti e ponti in calcestruzzo  . CA 05 - Cavalcavia P2 sulla S.P. 10 di cremona . Rivestimento prtotettivo bocchettoni di scarico " " 22 .		22,000		
	Totale	cad	22,000	17,49	384,78
	Totale 045 - Smaltimento Acque impalcato Euro				9.993,18
	Totale 07-CA.05 - CAVALCAVIA P2 SULLA S.P. 10 DI CREMONA Euro				2.447.083,89

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.06 - CAVALCAVIA P3 SU VIA GRANDE

023 - Binder

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1505 511.b	Strato di collegamento (binder modificato) in conglomerato bituminoso				
	.				
	CA 06 - CAVALCAVIA P3 SU VIA GRANDE				
	.				
	Binder sp. 6.50 cm				
	" " 1,00 * (0,67+88,00+0,67) * 6,5 * 0,05		29,036		
	.				
	Quantità da PD				
	" " (1,05+30,50+39,00+30,50+1,05) * 9,00 * 0,05		45,945		
	a detrarre PD ricomputato				
	" " -1 * (0,50+99+0,50) * 8,50 * 0,05		-42,500		
	.				
	Totale	mc	32,481	134,74	4.376,49
	Totale 023 - Binder Euro				4.376,49

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.06 - CAVALCAVIA P3 SU VIA GRANDE

024 - Usura

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1506 512.b	Tappeto d'usura con legante modificato - dello spessore finito di cm 4 . CA 06 - CAVALCAVIA P3 SU VIA GRANDE . Tappetino usura sp. 6.50 cm " " 1,00 * (0,67+88+0,67) * 6,5 . Totale	mq	580,710 <hr/> 580,710	6,50	3.774,62
1507 512.b	Tappeto d'usura con legante modificato - dello spessore finito di cm 4 . CA 06 - CAVALCAVIA P3 SU VIA GRANDE . Quantità da PD " " (1,05+30,50+39,00+30,50+1,05) * 9,00 a detrarre PD ricomputato " " -1 * (0,70+99+0,70) * 8,50 . Totale	mq	918,900   -853,400 <hr/> 65,500	6,50	425,75
1508 NP.12	Membrana impermeabile S.A.M.I. . CA 06 - CAVALCAVIA P3 SU VIA GRANDE . Membrana sotto tappeto di usura " " 1,00 * (0,67+88+0,67) * 6,5 . Quantità da PD " " (1,05+30,50+39,00+30,50+1,05) * 9,00 a detrarre PD ricomputato " " -1 * (0,50+99+0,50) * 8,50 . Totale	mq	580,710   918,900  -850,000 <hr/> 649,610	1,20	779,53
	Totale 024 - Usura Euro				4.979,90

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.06 - CAVALCAVIA P3 SU VIA GRANDE

025 - Scavi e demolizioni

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1509 201	Scavo di sbancamento in materie di qualsiasi natura trasporto fino a km 5 . CA 06 - CAVALCAVIA P3 SU VIA GRANDE . Scotico 30 cm Spalla A " 1,00 * (0,50+9,60+0,50) * 25,50 * 0,30 " 2,00 * 9,25 * 25,50 * 0,30 Pila 1 " 1,00 * 167,20 * 0,30 Pila 2 " 1 * 139,60 * 0,30 Spalla B " 1,00 * (0,50+9,60+0,50) * 27,30 * 0,30 " 2,00 * 10,40 * 27,3 * 0,30 . Totale	mc	81,090 141,525 50,160 41,880 86,814 170,352 571,821	1,86	1.063,59
1510 201	Scavo di sbancamento in materie di qualsiasi natura trasporto fino a km 5 . CA 06 - CAVALCAVIA P3 SU VIA GRANDE . Scavo di sbancamento sino estradosso fondazione Pila 1 " 1,00 * ((167,20+67,90)/2) * 1,50 Pila 2 " 1,00 * ((139,60+67,90)/2) * 1,15 Rimozione rilevato prima fase fino quota intradosso magrone Spalla A " 1 * (0,50+9,60+0,50) * 14,85 " 2 * 2,40 * ((0,00+14,85)/2) Spalla B " 1 * (0,50+9,60+0,50) * 15,10 " 2 * 2,40 * ((0,00+15,10)/2) . Totale	mc	176,325 119,313 157,410 35,640 160,060 36,240 684,988	1,86	1.274,08
1511 204.a	Fornitura in cantiere di materiali per la formazione di rilevati provenienti da cave di prestito . CA 06 - CAVALCAVIA P3 SU VIA GRANDE . Rilevato prima fase fino a QTP +1.50 m - (fornitura materiale) Spalla A " 1,00 * (0,50+9,60+0,50) * 80,30 " 2,00 * 9,25 * ((0,00+80,30)/2) Spalla B " 1,00 * (0,50+9,60+0,50) * 94,20 " 2,00 * 10,40 * ((0,00+94,20)/2) . Rilevato in seconda fase Tratto troncoconico attorno alla spalla: ai lati e sotto implacato Spalla A " 1 * 145,00 * ((0,00+5,75)/2) Spalla B		851,180 742,775 998,520 979,680 416,875		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.06 - CAVALCAVIA P3 SU VIA GRANDE

025 - Scavi e demolizioni

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISTE	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	" 1 * 140,60 * ((0,00+5,80)/2)		407,740		
	.				
	Totale	mc	4.396,770	9,84	43.264,22
1512 205.a	Sistemazione in rilevato od in riempimento con materiali appartenenti ai gruppi A1, A2-4, A2-5, A3, ovvero di frantumati di roccia o smarino di galleria.				
	.				
	CA 06 - CAVALCAVIA P3 SU VIA GRANDE				
	.				
	Rinterro pile				
	vedi quantità scavo				
	" 1,00 * 295,638		295,638		
	" 1,00 * 298,76		298,760		
	A dedurre fondazione				
	magrone di sottofondazione Pila 1 e Pila 2				
	" -1,00 * 20,88		-20,880		
	calcestruzzo fondazione Pila 1 e Pila 2				
	" -1,00 * 185,92		-185,920		
	calcestruzzo elevazione sino piano campagna Pila 1 e Pila 2				
	" -1,00 * 6,62 * 1,50		-9,930		
	" -1,00 * 6,62 * 1,15		-7,613		
	.				
	Totale	mc	370,055	1,04	384,86
1513 205.a	Sistemazione in rilevato od in riempimento con materiali appartenenti ai gruppi A1, A2-4, A2-5, A3, ovvero di frantumati di roccia o smarino di galleria.				
	.				
	CA 06 - CAVALCAVIA P3 SU VIA GRANDE				
	.				
	Rilevato prima fase fino a QTP +1.50 m - (sistemazione materiale)				
	Spalla A				
	" 1,00 * (0,50+9,60+0,50) * 80,30		851,180		
	" 2,00 * 9,25 * ((0,00+80,30)/2)		742,775		
	Spalla B				
	" 1,00 * (0,50+9,60+0,50) * 94,20		998,520		
	" 2,00 * 10,40 * ((0,00+94,20)/2)		979,680		
	.				
	Rilevato in seconda fase				
	Tratto troncoconico attorno alla spalla: ai lati e sotto implacato				
	Spalla A				
	" 1 * 145,00 * ((0,00+5,75)/2)		416,875		
	Spalla B				
	" 1 * 140,60 * ((0,00+5,80)/2)		407,740		
	.				
	Totale	mc	4.396,770	1,04	4.572,64
1514 301	Scavo a sezione obbligata in materie di qualsiasi natura fino a 2,00 m				
	.				
	CA 06 - CAVALCAVIA P3 SU VIA GRANDE				
	.				
	Scavo fondazione				
	Pila 1				
	" 1,00 * 67,90 * 2,20		149,380		
	Pila 2				
	" 1,00 * 67,90 * 2,20		149,380		

**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.06 - CAVALCAVIA P3 SU VIA GRANDE

025 - Scavi e demolizioni

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
	Totale	mc	298,760	4,37	1.305,58
1515 302	Sovrapprezzo agli scavi di fondazione per profondità superiori a m 2,00				
	CA 06 - CAVALCAVIA P3 SU VIA GRANDE				
	Scavo fondazione				
	Pila 1				
	" 1,00 * 67,90 * 0,20		13,580		
	Pila 2				
	" 1,00 * 67,90 * 0,20		13,580		
	Totale	mc	27,160	1,44	39,11
1516 303	Sovrapprezzo agli scavi di fondazione in presenza acqua				
	CA 06 - CAVALCAVIA P3 SU VIA GRANDE				
	Sovrapprezzo per scavi in presenza di acqua (battente 80 cm)				
	Pila 1				
	" 1,00 * (8,30*5,60) * (0,80-0,20) * (4,37/100)		1,227		
	Pila 2				
	" 1,00 * (8,30*5,60) * (0,80-0,20) * (4,37/100)		1,227		
	Totale	%	2,454	20,00	49,08
	Totale 025 - Scavi e demolizioni Euro				51.953,16



**COMPUTO METRICO ESTIMATIVO PE****07-CA - CAVALCAVIA**

07-CA.06 - CAVALCAVIA P3 SU VIA GRANDE

027 - Pali

N. ARTICOLO	INDICAZIONE DEI LAVORI E DELLE PROVVISI	U.M.	QUANTITA'	PREZZO	IMPORTO
1517 308.c	Pali trivellati di grande diametro Ø = mm 1 200 . CA 06 - CAVALCAVIA P3 SU VIA GRANDE . Realizzazione Pali Ø 1200 mm Spalla A " " 6 * 28,00 Pila 1 " " 5 * 21,00 Pila 2 " " 5 * 21,00 Spalla B " " 6 * 28,00 . Totale	m	168,000 105,000 105,000 168,000 546,000	147,07	80.300,22
1518 312	Lamierino in ferro Fe 22 k per protezione pali trivellati . CA 06 - CAVALCAVIA P3 SU VIA GRANDE . Lamierino metallico di protezione L=10.00 m, sp.6 mm, peso lamiera 47.10 kg/mq Su pali Spalla A " " 6 * 10,00 * (2*3,1416*0,60) * 47,10 Su pali Spalla B " " 6 * 10,00 * (2*3,1416*0,60) * 47,10 . Totale parziale . Quantità da PD " " 1 * 49718,76 a detrarre PD ricomputato " " (-2*6) * 10,00 * (2*3,1416*0,60) * 47,10 . Totale	kg	10.654,020 10.654,020 21.308,040 49.718,760 -21.308,040 49.718,760	0,83	41.266,57
1519 329.d	Acciaio in barre ad aderenza migliorata per c.a. tipo Fe B 44 k controllato. . CA 06 - CAVALCAVIA P3 SU VIA GRANDE . Armatura pali spalle Calcolo singolo palo pos.1 - 24 Ø 26 " " 24 * 12 * 4,168 pos.2 - 24 Ø 26 " " 24 * 6 * 4,168 pos.3 - 24 Ø 20 " " 24 * 12,00 * 2,466 pos.4 - 24 Ø 20 " " 24 * 7,00 * 2,466 pos.5 - spirale Ø 10/25 " " 1 * 231,34 * 0,617 pos.6 - spirale Ø 10/15 " " 1 * 242,26 * 0,617		1.200,384 600,192 710,208 414,288 142,737 149,474		