

1 E
Z

I N T E R V E N T O N° 567

Lavori di costruzione palazzine al Quartiere

S. Elia -- (Brindisi)

COMPUTO METRICO ESTIMATIVO STRUTTURE CEMENTO ARMATO IN FONDA-
ZIONE ED IN ELEVAZIONE DELLA PALAZZINA

6/B - 7/B - tipo 2° in linea - 5/A - 16/B

n. 16 appartamenti tipo B

PALAZZINA TIPO 2 - A/5

Strutture in fondazione

- 1 Scavo in sezione obbligata
in terreno di natura argil
losa, compreso casseri

3	20,55	1,40	1,10	mc	94,94
8	3,90	1,00	1,10	"	<u>34,32</u>
Sommano					<u><u>mc 129,26</u></u>

- mc. 129,26 x L. 1.320

170.623,20

- 2 Calcestruzzo a qli 2 di ce
mento per sottofondazioni
in opera compreso cassefor
mi

- travi rov. longit.	3	20,55	1,40	0,10	mc	8,631
- travi rov. trasver.						
11,05 - (1,40 x 3)	2	6,85	0,50	0,10	"	0,685
	2	3,70	0,90	0,10	"	0,666
	2	3,70	0,80	0,10	"	<u>0,592</u>
Sommano					<u>mc</u>	<u>10,574</u>

- mc. 10,574 x L. 9.350

48.866,90

- 3 Calcestruzzo a qli 3 di ce
mento tipo 730 in opera com
preso casseformi

- travi rov. longit.						
1,40 x 0,20				mq	0,28	
$\frac{1}{2}(1,40 + 0,50) \times 0,20$				"	0,19	
0,50 x 0,60				"	<u>0,30</u>	
				mq	0,77	
	3	20,55			mc	47,471

- travi rov. trasver.

4,90 + 4,95	2	9,85	0,50	1,00	"	<u>9,850</u>	
a riportare					mc	56,321	<u>269.490,10</u>

Riporto

mc 56,321 269,490,10

0,90 x 0,20 mq 0,18

0,70 x 0,80 " 0,56

 $\frac{1}{2}(0,20 \times 0,20)$ " 0,20

mq 0,94 2 4,90

" 9,212

0,80 x 0,20 mq 0,16

 $\frac{1}{2}(0,80 + 0,40 \times 0,20)$ " 0,12

0,40 x 0,60 " 0,24

mq 0,52 2 4,95

" 5,148

Sommano

mc 71,681

- mc. 71,681 x L. 13.500

967.693,50

- 4 Ferro in tondini per armare il calcestruzzo della voce n. 3, in ragione di 80 kg/mc

- mc 71,681 x 80 kg

kg 5734,48

- kg 5.734,48 x L. 150

860.172,00

arriportare

L. 2.097.355,60

per a motore fusile jom

2.097.355 = 1.194.714,20

PALAZZINA TIPO 2 - B/16

Riporto

2.097.355,60

Strutture in elevazione

- 1 Calcestruzzo a gli 3 di cemento tipo 730 in opera compreso casseformi

- pilastri	19	0,40	0,40	3,05	mc	9,272
	4	0,40	0,25	3,05	"	1,220
	2	0,40	0,30	3,05	"	0,732
- pilastri ad "L"	2	0,58	0,25	3,05	"	0,884
	2	0,35	0,25	3,05	"	0,534
- travi a spess. longit.						
1./7		20,55	0,80	0,25	"	4,110
19./22; 39./42	2	8,80	0,80	0,25	"	3,520
23./26; 43./46	2	8,78	0,80	0,25	"	3,512
15./16		2,30	0,50	0,25	"	0,287
- travi trasver.						
1./39; 7./46	2	8,65	0,50	0,25	"	2,163
15./42; 16./43	2	6,50	0,50	0,25	"	1,625
- travi a ginocchio						
3,70 + 3,70		7,40	0,25	0,50	"	0,925
	Sommano				mc	28,784
- mc 28,784 x 6 piani					"	172,704
- mc 172,704 x L. 15.500						

2.676.912,00

- 2 Solaio in latero cemento
calcolato per un sovraccarico 0L kg 200/mq

- in opera per luci nette
sino a m. 5,00

	19,55	4,30	mq	84,07	
	19,55	4,35	"	85,04	
a riportare			mq	169,11	4.774.267,60

	Riporto	mq	169,11	4.774.267,60
- a detrarre vuoti scale	3,05 1,00	"	3,05	
	4,35 3,03	"	13,27	
balconi	11,20 1,40			
2	3,50 1,25	"	8,75	
pianerottoli e ballatoi	2,45 1,20	"	2,94	
	2,45 1,30	"	3,18	
	Sommano	mq	183,34	
- mq 183,34 x 6 piani		"	<u>1100,04</u>	
mq 1.100,04 x L. 4.700				5.170.188,00

3) Rampanti di scale in soletta

di calcestruzzo a qli 3 di
 cemento tipo 730, compreso onere formazione
 scalini e ferro di armatura
 dello spessore medio di cm. 12

	6,80 1,20	mq	8,16	
- mq 8,16 x 6 piani		"	<u>48,96</u>	
- mq 48,96 x L. 4.950				242.352,00

4) Ferro in tondini per ar- matura il cls. della voce n. 1 in ragione di 70 Kg/mc

- mc 172.704 x 70 Kg		Kg	<u>12.089,28</u>	
- Kg 12.098,28 x L. 150				1.813.392,00

TORRINO SCALA

5) Calcestruzzo a qli 3 di ce- mento tipo 730 compreso casseformi

a riportare 12.000.199,60

				Riporto		12.000.199,60
- pilastri	2	0,40	0,30	1,60	mc	0,384
	4	0,40	0,25	3,05	"	1,220
-pilastri a L	2	0,60	0,25	3,05	"	0,915
	2	0,35	0,25	3,05	"	0,534
- travi	2	6,75	0,50	0,25	"	1,688
	2	4,00	0,50	0,25	"	1,000
- soletta copertura	5,50	2,45	0,20	"	"	2,695
	4,00	1,70	0,20	"	"	1,360
	4,00	1,00	0,20	"	"	0,800
				Sommano	mc	<u>10,596</u>

- mc. 10,596 x L. 15.500 164.238,00

6) Ferro in tondini per ~~armare~~
il cls dellavoce precedente
in ragione di 100 Kg/mc

- mc 10,596 x 100 Kg Kg 1059,60

- Kg 1.059,60 x L. 150 158.940,00

L. 12.323.377,60

L. 12.323.377,60 x 2 Totale

L. 24.646.755,20 =