

21/a

GESTIONE CASE PER LAVORATORI
ISTITUTO AUTONOMO PER LE CASE POPOLARI
DELLA PROVINCIA DI BRINDISI

-----==ooOoo==-----

COSTRUZIONE DI CASE PER LAVORATORI IN BRINDISI = QUARTIERE S.ELIA

L O T T O A/1

Legge 14.2.1963, N.60 - Edifici n.3 -Alloggi n.80- P.I.n.1312 -
C / 3 1 5 0

CONTRATTO: n.5575 del 9.10.1972 reg.a Brindisi il 16.10.1972 -
al N. 2149 - Mod.I.=

IMPRESA : Luigi SARDELLA e Figli S.r.l. - Fasano - (Brindisi)

P E R I Z I A S U P P L E T I V A

= IMPORTO lordo L. 13.008.630.==
= a dedurre il ribasso d'asta dell'11,36% ... " 1.477.780.==

IMPORTO PERIZIA AL NETTO L. 11.530.850.==
=====

Brindisi, li 1.12.1972

IL DIRETTORE TECNICO
(Dott.Ing. Antonio LONGO)

Visto:

IL PRESIDENTE
(Dott. Raffaele FISCHETTO)



Formazione cavi di fondazione

FABBRICATO A (elemento tipo)

1/4 - Scavo a sezione ampia:

$$10,30 \times 30,40 = \text{mq. } 313,12$$

=====

giunto:

$$10,30 \times 0,03 = \text{mq. } 0,31$$

=====

$$2 \times 313,12 \times 3,91 = \text{mc. } 2.448,60$$
$$0,31 \times 3,91 = \text{" } 1,21$$

=====

Sommano Fabb. A mc. 2.449,81

FABBRICATO B

(idem elemento tipo)

$$2 \times 313,12 \times 3,83 = \text{mc. } 2.398,50$$

giunto

(idem elemento tipo):

$$0,31 \times 3,83 = \text{" } 1,19$$

=====

Sommano Fabb. B mc. 2.399,69

FABBRICATO C/1

$$28,30 \times 9,43 = \text{mq. } 266,87$$

a detrarre:

giunto 101-102

$$5,90 \times 0,25 = \text{" } 1,48$$

=====

$$\text{Fabbr. C: Restano } \text{mq. } 265,39 \times 4,54 = \text{mc. } 1.204,87$$

=====

FABBRICATO C/2

$$24,10 \times 9,40 = \text{mq. } 226,54$$

da aggiungere spor-
genza ascensore e
zona giunto 82-92

$$4,25 \times 0,30 = \text{" } 1,28$$

$$3,65 \times 0,65 = \text{" } 2,37$$

=====

$$\text{Fabbr. C/2: Sommano } \text{mq. } 230,19 \times 4,46 = \text{mc. } 1.026,65$$

=====

FABBRICATO C/3

$$25,40 \times 9,45 = \text{mq. } 240,03$$

=====

a riportare mq. 240,03 mc. 7.081,02

riporto mq. 240,03 mc. 7.081,02

a detrarre giun
to 67-68:

$5,85 \times 0,65 = \text{mq. } 3,80$

$5,80 \times 0,35 = \text{" } 2,03$

Tot.detrazioni mq. 5,83

RESTANO mq. 234,20

da aggiungere
sporgenza ascen
sore :

$4,25 \times 0,30 = \text{mq. } 1,28$

Fabb.C/3: Sommano $235,48 \times 4,30 = \text{mc. } 1.012,56$
=====

FABBRICATO C/4

$27,23 \times 9,42 = \text{mq. } 256,51$

a detrarre zona
giunto: 33-34:

$5,80 \times 0,35 = \text{" } 2,03$

Restano $\text{mq. } 254,48 \times 4,18 = \text{mc. } 1.063,73$

FABBRICATO C/5

$27,23 \times 9,42 = \text{mq. } 256,51 \times 4,18 = \text{mc. } 1.072,21$

T O T A L E mc.10.229,52 1.000 10.229.520.=

=====

=====

Spianamento zona travi rovesce

FABBRICATO A (elemento tipo)

tratti: 1-9 e 21-30.=

2/1 - Scavo a sezione ristretta:

$$2 \times 1,80 \times 30,40 = \text{mq. } 109,44$$

tratto 12-14:

$$2,30 \times 11,05 = " \quad 25,42$$

tratto 17-19:

$$2,30 \times 10,25 = " \quad 23,58$$

tratto 11:

$$2,30 \times 6,70 = " \quad 15,41$$

tratto 20:

$$1,80 \times 6,70 = " \quad 12,06$$

tratto 10:

$$5,00 \times 3,85 = " \quad 19,25$$

ELEMENTO TIPO: Sommano

mq. 206,16

=====

$$\underline{\underline{\text{mq. } 410,32}} \times 0,13 = \text{mc. } 53,34$$

$$\underline{\underline{\text{mq. } 410,32}} \times 0,18 = " \quad 73,86$$

FABBRICATO C/1:

tratto 118-123:

$$1,60 \times 24,10 = \text{mq. } 38,56$$

tratto 110-115:

$$2,00 \times 24,10 = " \quad 48,20$$

tratto 102-103 e

106-107

$$2 \times 1,70 \times 9,30 = " \quad 31,62$$

tratto 108-124 e

101-117

$$2 \times 2,10 \times 9,42 = " \quad 39,56$$

tratto ascensore:

$$5,50 \times 3,72 = " \quad 20,46$$

Sommano mq. 178,40

$$5,90 \times 0,25 = " \quad 1,48$$

FABBRICATO C/1: RESTANO

$$\underline{\underline{\text{mq. } 176,92}} \times 0,15 = \underline{\underline{\text{mc. } 26,54}}$$

a riportare

mc. 153,74

riporto

mc. 153,74

FABBRICATO C/2

tratto 94-99

$$1,60 \times 20,40 = \text{mq. } 32,64$$

tratto 86-91

$$2,00 \times 20,40 = " 40,80$$

tratto 76-77:

$$1,60 \times 8,07 = " 12,91$$

tratto 80-81

$$1,60 \times 8,72 = " 13,94$$

tratto 82-92:

$$1,60 \times 3,65 = " 5,84$$

tratto 92-100:

$$1,60 \times 5,75 = " 9,20$$

tratto 75-93:

$$2,10 \times 9,40 = " 19,74$$

tratto ascensore:

$$4,25 \times 4,00 = " 17,00$$

$$\text{Fabbricato C/2: Sommano} \quad \text{mq. } 152,08 \times 0,12 = \text{mc. } 18,25$$

=====

FABBRICATO C/3

tratto 69-73

$$1,60 \times 17,50 = \text{mq. } 28,00$$

tratto 60-65

$$2,00 \times 21,20 = " 42,40$$

tratto 67-68

$$1,60 \times 3,70 = " 5,92$$

tratti 50-51

$$2 \times 1,70 \times 8,47 = " 28,80$$

tratto ascensore:

$$4,25 \times 4,00 = " 17,00$$

$$\text{a riportaRe} \quad \text{mq. } 122,12$$

$$\text{mc. } 171,99$$

riporto mq. 122,12 mc. 171,99

tratto 49-67:

2,10 x 8,80 = " 18,48

tratto 56-74

2,10 x 9,45 = " 19,85

Sommano mq. 160,45

A detrarre:

tratto 55-56

5,80 x 0,35 = " 2,03

FABBR.C/3: Restano mq. 158,42 x 0,12 =
=====

mc. 19,01

Spianamento travi rovesce:

FABBRICATO C/4 (elemento
tipo)

tratto 34-39:

1,60 x 23,43 = mq. 37,49

tratti 18-23:

2,00 x 23,43 = " 46,86

tratto 2-3

1,70 x 8,63 = " 14,67

tratto 6-7:

1,70 x 9,30 = " 15,81

tratto 1-33:

2,10 x 9,42 = " 19,78

tratto 8-40:

1,70 x 9,42 = " 16,01

Elemento tipo: Sommano 150,62

a detrarre tratto

33-34:

5,80 x 0,35 = mq. 2,03

FABB.4: Restano mq. 148,59 x 0,12 =
=====

mc. 17,83

a riportare

mc. 199,83

riporto

mc. 199,83

FABBRICATO 5

Idem elemento tipo :

mq. 150,62 x 0,12=mc. 18,07

TOTALE

mc. 226,90

1.500

L. 340.350.==

=====

=====

3/31 - Calcestruzzo a KG.300.=

Formazione travi rovesce

FABBRICATO A

(idem elemento tipo)

$$2 \times 205,16 \times 0,80 = \text{mc. } 328,26$$

FABBRICATO B

(idem elemento tipo)

$$2 \times 205,16 \times 0,80 = \text{mc. } 328,26$$

FABBRICATO C/1

(idem sviluppo elemento scavo)

$$176,92 \times 0,80 = \text{mc. } 141,54$$

FABBRICATO C/2

(idem elemento scavo):

$$152,08 \times 0,80 = \text{mc. } 121,66$$

FABBRICATO C/3

(idem elemento scavo)

$$158,42 \times 0,80 = \text{mc. } 126,74$$

FABBRICATO C/4

(idem elemento scavo):

$$148,59 \times 0,80 = \text{mc. } 118,87$$

FABBRICATO C/5

(idem elemento scavo):

$$150,62 \times 0,80 = \text{mc. } 120,50$$

Totale

mc.1.285,83

15.000

19.287.450.=

=====

=====

4/62 - Ferro omogeneo=.

ELEMENTO TIPO

Travi 1-9; 21-30; 11-19

φ 18 :

3 x 2 x 8 x 34,00 = ml. 1.632,00

coffe trave 1-9

φ 18 :

9 x 2 x 2,96 = " 53,28

9 x 3 x 3,66 = " 98,82

coffe trave 21-30

φ 18 :

10 x 2 x 2,96 = " 59,20

10 x 3 x 3,66 = " 109,80

coffe trave 11-19:

8 x 2 x 2,96 = " 47,36

8 x 3 x 3,66 = " 87,84

travi 1-21 e 9-30:

2 x 2 x 8 x 10,66 = " 341,12

coffe travi 1-21 e 9-30

2 x 3 x 2 x 2,96 = " 35,52

2 x 3 x 3 x 3,66 = " 65,88

SOMMANO

ml. 2.530,82 x 1,998 = Kg. 5.056,58

=====

"

Staffe travi 1-9 e 21-70 φ16

2 x 152xx 3,57 = ml. 1.085,28

2 x 152 x 2,07 = " 629,28

staffe travi 11-20:

148 x 4,07 = " 602,36

148 x 2,57 = " 380,36

staffe travi 1-21

52 x 4,07 = " 211,64

52 x 2,57 = " 133,64

staffe travi 9-30:

52 x 3,57 = " 185,64

52 x 2,07 = " 107,64

SOMMANO

ml. 3.335,84 x 1,578 = Kg. 5.263,96

=====

a riportare

Kg. 10.320,54

Riporto

Kg. 10.320,54

gabbia ascensore longi-
tudinale:

Ø 16:

39 x 6,77 = ml. 264,03
39 x 5,27 = " 205,53

trasversali:

51 x 5,57 = " 284,07
51 x 4,07 = " 207,57

Sommano ml. 961,20 x 1,578 = Kg. 1.516,77
=====

TOTALE ELEMENTO TIPO Kg. 11.837,31
=====

PALAZZINA A

idem elemento tipo:

Kg. 11.837,31 x 2 = Kg. 23.674,62

PALAZZINA B

idem elemento tipo:

Kg. 11.837,31

a detrarre coffe
dei pilastri man-
canti (24 e 27)

Ø 18:

2 x 2 x 2,96 = ml. 11,84
2 x 3 x 3,66 = " 21,96

Sommano ml. 33,80 x

x Kg. 1,998 = " ~~xx~~ 67,53

RESTANO Kg. 11.769,78 x 2 = Kg. 23.539,56

Elemento tipo

spezzoni pilastri:

Ø 16 ferri di fuga:

30 x 4 x 1,76 = ml. 211,20 x 1,578 = Kg. 333,27

Ø 6 staffe (fuga)

30 x 5 x 1,66 = ml. 249,00 x 0,222 = " 55,28

a riportare ml. 460,20 Kg. 388,55 Kg. 47.214,18

riporto ml.460,40

Kg. 388,55

Kg.47.214,18

ferri di at

tacco per 1

m.= ϕ 16:

$30 \times 4 \times 1,32 = \text{ml.} 158,40 \times 1,578 = "$ 249,96

ϕ 6 staf-

fe(attacco

1 mt.):

$30 \times 6 \times 1,66 = \text{ml.} 298,80 \times 0,222 = "$ 66,33

Spezzoni pilastri el.t.SOMMANO Kg. 704,84

=====

GABbia

ascensore.=

ϕ 16(~~elementi~~

~~coattiva~~)fer-

ri fuga(trat

to 10):

$2 \times 4 \times 1,76 = \text{ml.} 14,08$

tratti 15

e 26:

$2 \times 2 \times 3 \times 1,76 = "$ 21,12

Sommano ml. 35,20 $\times$ 1,578 = Kg. 55,55

ϕ 12 staf-

fe(fuga trat

to 10).=

$9 \times 3,98 = \text{ml.} 35,82$

fuga trat-

to 15-16:

$2 \times 9 \times 2,28 = "$ 41,40

Sommano ml. 76,86 $\times$ 0,888 = Kg. 68,25

ferri di at

tacco per

1 mt.(trat-

to 10): ϕ 16

$2 \times 4 \times 1,32 = \text{ml.} 10,56$

(tratto 15

16)

$2 \times 2 \times 3 \times 1,32 = "$ 15,84

Sommano ml. 26,40 $\times$ 1,578 = Kg. 41,66

a riportare

Kg. 165,46

Kg.47.214,18

Kg. 165,46

Kg. 47.214,18

φ 12 staffe

(att. 1 mt.)

tratto 10:

11×3,98 = ml. 43,78

attacco

1 mt. (tratto

to 15-16).

2×11×2,28 = " 50,16

Sommano ml. 93,94 × 0,888 = Kg. 83,42

Spezz. gabbia ascens. elem. tipo

SOMMANO

Kg. 248,88

=====

PALAZZINA A

Idem Elemento tipo spezz. pil. Kg. 704,84 × 2 =

Kg. 1.409,68

" " " " ascens. " 248,88 × 2 =

" 497,76

PALAZZINA B

Idem Elem. tipo spezzoni pilas. Kg. 704,84

a detrarre i pilastri mancanti
24 e 27 ferri fuga:

φ 16:

2×4×1,76 = ml. 14,08×1,578 = Kg. 22,22

staffe (fuga):

φ 6:

2×5×1,66 = ml. 16,60×0,222 = " 3,69

ferri di attacco

per 1 mt.

φ 16:

2×4×1,32 = ml. 10,56×1,578 = " 16,66

staffe (attacco):

φ 6:

2×6×1,66 = ml. 19,92×0,222 = " 4,42

TOTALE detrazioni

Kg. 46,99

RESTANO

Kg. 657,85 × 2 = Kg. 1.315,70

=====

PALAZZINA B

idem elem. tipo spezz. pilastri :

Kg. 248,88 × 2 = Kg. 497,76

a riportare

Kg. 50.935,08

Riporto

Kg.50.935,08

PALAZZINA A

staffoni sotto i pilastri.=

Ø 18 : Pil. 11-20

9x3x4,11 = ml.110,97

9x3x2,61 = " 70,47

Pilas.1-21:

3x3x4,11 = " 36,99

3x3x2,61 = " 23,49

Pil.1-9:

9x3x3,61 = " 97,47

9x3x2,11 = " 56,97

Pil.9-30:

3x3x3,61 = " 32,49

3x3x2,11 = " 18,99

Pil.30-21:

10x3x3,61 = " 108,30

10x3x2,11 = " 63,30

Sommano ml.619,44 x 1,998 = Kg.1.237,64 x 2 =

=====

Kg. 2.475,28

PAL.B idem alla PAL.A

a detrarre i pil.24-27

2x3x3,61 = ml. 21,66

2x3x2,11 = " 12,66

Sommano ml. 34,32 x 1,998 = Kg. 68,57

RESTANO Kg.1.169,07 x 2 =

=====

Kg. 2.338,14

TOTALE PAL. A e B:a.riportare.. Kg.55.748,50

ELEMENTO C

travi: 124-217;

116-109 e 108-101

Ø 18 :

3x2x8x31,90=ml.1.531,20

coffe sotto

i pilastri:

22x2x2,96 = " 130,24

22x3x3,66 = " 241,56

a riportare ml.1.903,00

Kg.55.748,50

ml.1.903,00

Kg.55.748,50

travi te-
state:

2x2x8x9,78= " 312,96

coffe sot-
to i pil.

6x2x2,96= " 35,52

6x3x3,66= " 65,88

Sommano ml.2.317,36 x 1,998 = Kg. 4.630,09

staffe tra-
vi 108-101

Ø 16:

114x3,37= ml. 395,58

114x1,87= " 213,18

staffe tra
vi 124-117:

114x3,47= " 395,58

114x1,97= " 224,58

staffe tra
ve di spi-
na:

114x3,77= " 429,78

114x2,27= " 258,78

staffe tra
vi testata:

2x38x3,87 = " 294,12

2x38x2,37 = " 180,12

Sommano ml.2.391,72 x 1,578 = Kg. 3.774,13

gabbia ascensore:

Ø 14 longitudinali

15x7,23 = ml. 108,45

15x5,73 = " 85,95

trasversa-
li:

23x5,46 = " 125,58

23x3,96 = " 91,08

Sommano ml. 411,06 x 1,208 = Kg. 496,56

a riportare

Kg. 8.900,78

Kg.55.748,50

riporto	Kg. 8.900,78	Kg.55.748,50
spezzoni pilastri Ø 16 ferri di fuga: 22x4x1,76 = ml. 154,88 x 1,578= "	244,40	
Ø 6 staffe fuga: 22x5x1,66 = " 182,60 x 0,222= "	40,54	
ferri di attacco per 1 mt.: Ø 16 22x4x1,32 = ml. 116,16 x 1,578= "	185,30	
staffe(at- tacco 1 mt.) Ø 6: 22x6x1,66 = ml. 219,12 x 0,222= "	48,64	
(185,30+ +48,64)= =Kg.233,94 spezz.pil.		
gabbia ascensore: Ø 16:fer- ri fuga: tratti 20-104 e 20-105: 2x8x1,76 = ml. 28,16 x 1,578 ="	44,44	
Ø 12 staffe ferri di fu- ga tratti (20-104) e (20-105) 2x9x4,42 = ml. 79,56 x 0,888= "	70,65	
ferri di at- tacco per 1 mt.= Ø 16: 2x8x1,32 = ml. 337,92 x 1,578= "	21,12	
Ø 12 staffe att. 1 mt.: 2x8x4,42 = ml. 70,72 x 0,888= "	62,80	
a riportare	Kg. 9.618,67	Kg.55.748,50

riporto	Kg. 9.618,67	Kg.55.748,50
(21,12+62,80)=Kg.83,92		
gabbia ascensore somm.		
staffoni sotto		
i pilastri: ϕ 18		
Pil.101-108:		
6x3x3,47 =ml.	31,23	
6x3x1,97 = "	35,46	
Pil. 109-116:		
8x3x3,77 = "	90,48	
8x3x2,27 = "	54,48	
Pil. 117-124:		
2x3x3,37 = "	80,88	
8x3x1,87 = "	44,88	
Pil. 124-108:		
e 101-117:		
6x3x3,87 = "	69,66	
6x3x2,37 = "	42,66	
Sommano	ml. 449,73 x 1,998 = Kg. 898,56	
	=====	

PALAZZINA C: TOTALE Kg.10.517,23

ELEMENTO C/2

trave 75-82

ϕ 18 :

2x8x29,07= ml. 465,12

coffe sot-

to i pila-

stri:

8x2x 2,96= " 47,36

8x3x 3,66= " 87,84

trave 93-100:

ϕ 18:

2x8x28,42= " 454,72

coffe sotto

i pilastri:

8x2x 2,96= " 47,36

8x3x 3,66= " 87,84

a riportare ml. 790,24

Kg.66.265,73

a riportare ml. 790,24

Kg.66.265,73

φ 18 trave 85-92:

2x8x28,42= ml. 454,72

coffe sotto

i pilastri:

8x2x 2,96= " 47,36

8x2x 3,66= " 58,56

φ 18 trave di

giunto 75-93:

2x8x 9,76= " 156,16

coffe sotto i

pilastri:

3x2x 2,96= " 17,76

3x3x 3,66= " 32,94

φ 18 trave di

giunto 82-92:

92-100:

2x3x 4,01= " 24,06

2x5x 9,76= " 97,60

2x3x 6,11= " 36,66

coffe sot-

to i pil.

3x2x2,96 = " 17,76

3x3x3,66 = " 32,94

Sommano ml.2.166,76 x 1,998 = Kg. 4.329,19

=====

φ 16 staffe

travi 75-82:

100x3,37 = ml. 337,00

100x1,87 = " 187,00

staffe tra-

ve 93-100:

88x3,37 = " 296,56

88x1,87 = " 164,56

a riportare ml. 985,12

Kg. 4.329,19

Kg.66.265,73

riporto ml. 985,12

Kg.4.329,19

Kg.66.265,73

ELEMENTO C/2

staffe trave

85-92 ϕ 16 :

88x3,77 = " 331,76

88x2,27 = " 199,76

staffe trave

di testata

75-93 ϕ 16:

39x3,87 = " 150,93

39x2,37 = " 92,43

staffe trave

di giunto

82-92/92-100:

16x3,37 = " 53,92

16x1,87 = " 29,92

24x3,37 = " 80,88

24x1,87 = " 44,88

Sommano ml.1.969,60 $\times$ 1,578 = Kg.3.108,03

=====

gabbia ascensore

ϕ 14 longitudi-

nali:

17x5,98 = ml. 101,66

17x4,48 = " 76,16

trasversali:

18x5,73 = " 103,14

18x4,23 = " 76,14

Sommano ml. 357,10 $\times$ 1,208 = Kg. 431,38

=====

spezzoni pilastri:

ϕ 16 ferri di fu-

ga:

24x4x1,76 = ml. 168,96 $\times$ 1,578 = Kg. 266,62

=====

staffe fuga

ϕ 6 :

24x5x1,66 = ml. 199,20 $\times$ 0,222 = Kg. 44,22

=====

a riportare

Kg.8.179,44

Kg.66.265,73

	riporto	Kg.8.179,44	Kg.66.265,73
gabbia ascensore:			
φ 16 ferri di fuga tratti 83-84 :			
2x6x1,76 = ml.	21,12 x 1,578 = "	33,33	
φ 6 staffe ferri di fuga:			
2x9x1,92 = ml.	34,56 x 0,222 = "	7,67	
φ 16 ferri di attacco per lav.			
24x4x1,32 = ml.	126,72 x 1,578 = "	199,96	
φ 6 staffe (att.lavat.)			
24x6x1,66 = ml.	239,04 x 0,222 = "	53,07	
gabbia ascensore: tratti 83-84 attacchi φ 16:			
2x6x1,32 = ml.	15,84 x 1,578 = "	25,00	
staffe attacchi 1 mt.			
2x6x1,92 = ml.	23,04 x 0,222 = "	5,11	
staffoni sotto i pilastri 75/82 e 93/10 φ 18:			
16x3x3,37 = ml.	161,76		
16x3x1,87 = "	89,76		
staffoni sotto i pilastri: 85-92 :			
8x3x3,77 = "	90,48		
8x3x2,27 = "	54,48		
Pil. 75/93:			
3x3x3,87 = "	34,83		
3x3x2,37 = "	21,33		
Pil. 82/100			
3x3x3,37 = "	30,33		
3x3x1,87 = "	16,83		
Sommano	<u>ml. 499,80</u> x 1,998 = "	<u>998,60</u>	
ELEMENTO C/2: SOMMANO			Kg. 9.502,18
		a riportare	Kg.75.767,91

Riporto

Kg.75.767,91

travi 67-74 - 49-56

e 59-66: ϕ 18:

$3 \times 2 \times 8 \times 29,72 = \text{ml. } 1.426,36$

travi di te-

stata 56-74:

$2 \times 8 \times 9,46 = \text{" } 152,36$

trave di te-

stata 49-67:

$2 \times 8 \times 9,16 = \text{" } 146,56$

coffe sotto

i pilastri:

$24 \times 2 \times 2,96 = \text{" } 142,08$

$24 \times 3 \times 3,66 = \text{" } 263,52$

Sommano $\text{ml. } 2.130,08 \times 1,998 = \text{Kg. } 4.255,90$
=====

staffe sotto i

pilastri 67/74

ϕ 16 :

$102 \times 3,37 = \text{ml. } 343,74$

$102 \times 1,87 = \text{" } 190,74$

Pil. 49/54:

$79 \times 3,37 = \text{" } 266,23$

$79 \times 1,87 = \text{" } 147,73$

Pil. 54-56:

$24 \times 2,00 = \text{" } 48,00$

$24 \times 1,62 = \text{" } 38,88$

Pil. 59/66:

$102 \times 3,37 = \text{" } 384,54$

$102 \times 2,27 = \text{" } 231,54$

Pil. 67/49:

$36 \times 3,87 = \text{" } 139,32$

$36 \times 2,37 = \text{" } 85,32$

Pil. 56/74:

$37 \times 3,87 = \text{" } 143,19$

$37 \times 2,37 = \text{" } 87,69$

Sommano $\text{ml. } 2.106,92 \times 1,578 = \text{Kg. } 3.324,72$

a riportare

Kg. 7.580,62

Kg.75.767,91

A riportare

Kg. 7.580,62

Kg.75.767,91

ELEMENTO C/3

gabbia ascensore

φ 14 longitudi-

nali:

$$17 \times 5,98 = \text{ml. } 101,66$$

$$17 \times 4,48 = " \quad 76,16$$

trasversali:

$$18 \times 5,73 = " \quad 103,14$$

$$18 \times 4,23 = " \quad 76,14$$

$$\text{Sommano} \quad \text{ml. } 357,10 \times 1,208 = \text{Kg. } 431,38$$

=====

Spezzoni pilastri:

φ 16 ferri di fuga:

$$24 \times 4 \times 1,76 = \text{ml. } 168,96 \times 1,578 = " \quad 266,62$$

φ 6 staffe

fuga:

$$24 \times 5 \times 1,66 = " \quad 199,20 \times 0,222 = " \quad 44,22$$

gabbia ascensore:

φ 16: ferri di

fuga tratto 57-58:

$$2 \times 6 \times 1,76 = \text{ml. } 21,12 \times 1,578 = " \quad 33,33$$

staffe ferri di

fuga φ 6:

$$2 \times 3 \times 1,92 = \text{ml. } 36,48 \times 0,222 = " \quad 8,10$$

ferri di attac-

co mt.1. φ 16:

$$24 \times 4 \times 1,32 = \text{ml. } 126,72 \times 1,578 = " \quad 199,96$$

staffe attac-

co 1 mt. φ 6:

$$24 \times 6 \times 1,66 = \text{ml. } 239,04 \times 0,222 = " \quad 53,07$$

gsbbia ascensore

tratti 57-58 at-

tacchi 1 mt.= φ 16:

$$2 \times 6 \times 1,32 = \text{ml. } 15,84 \times 1,578 = " \quad 25,00$$

staffe attac-

co mt.1. φ 6:

$$2 \times 6 \times 1,92 = \text{ml. } 23,04 \times 0,222 = " \quad 5,11$$

a riportare

Kg. 8.647,41

Kg.75.767,91

riporto

Kg.8.647,41

Kg.75.767,91

staffoni sotto i
pilastri 67/74 e
49/54. ϕ 18:

14x3x3,37 = ml. 141,54

14x3x1,87 = " 78,54

staffoni sot-
to i pil.55-56:

2x3x2,00 = ml. 12,00

2x3x1,62 = " 9,72

staffoni pi-
lastri 59/66

8x3x3,77 = " 90,48

8x3x2,27 = " 54,48

Pil.49/67 e

56/74 :

ϕ 18:

6x3x3,87 = " 69,66

6x3x2,37 = " 42,66

Sommano ml. 499,08 $\times$ 1,998 = Kg. 997,16
=====

LOTTO C/3: SOMMANO

Kg. 9.644,57

PALAZZINA C/4 e C/5

Travi 34/40-17/24-

1/8-41/48-25/32-

9/16. ϕ 18:

2x3x2x8x31,55 = ml.3.028,80

travi di te-

stata 16/48;

travi di giun

to 8/40 e 9/41:

3x2x8x9,78 = ml. 469,44

trave di te-

stata 1/33:

2x8x9,43 = ml. 150,88

coffe sotto i

pil. C/4 e C/5

travi longit.

a riportare ml.3.649,12

Kg.85.412,48

riporto ml.3.649,12

Kg.85.412,48

2x22x2x2,96 = " 260,48

2x22x3x3,66 = " 483,12

travi di te-
stata e giun-
to:

2x6x2x2,96 = " 71,04

2x6x3x3,66 = " 131,76

Sommano ml.4.595,52 x 1,998 = Kg.9.181,85
=====

staffe travi

1/8-9/16. ϕ 16:

2x110x3,47 ml. 763,40

2x110x1,97 = " 433,40

staffe trave

41/48:

110x3,37 = " 370,70

110x1,87 = " 205,70

staffe travi

17/24 e 25/32

2x110x3,77 = " 890,40

2x110x2,27 = " 499,40

staffe travi

33/34 e 34/39:

24x2,00 = " 48,00

24x1,62 = " 38,88

87x3,37 = " 293,19

87x1,87 = " 162,69

staffe travi

giunto 8/40-

9/41 :

2x35x3,47 = " 242,90

2x35x1,97 = " 137,90

staffe tra-

vi 1/33-16/48:

ϕ 16 :

37x3,77 = " 139,49

37x2,27 = " 83,99

39x3,77 = " 147,03

39x2,27 = " 88,53

Sommano ml.4.545,02 x 1,578 = Kg.7.172,04

a riportare

Kg.16.353,89

Kg.85.412,48

a riportare

Kg.16.353,89

Kg.85.412,48

gabbia ascensore:

C/4 e C/5. ϕ 14:

longitudinali

$2 \times 15 \times 7,23 = \text{ml. } 216,90$

$2 \times 15 \times 5,73 = \text{" } 171,90$

trasversali:

$2 \times 23 \times 5,48 = \text{" } 252,08$

$2 \times 23 \times 3,98 = \text{" } 183,08$

Sommano ml. $823,96 \times 1,208 = \text{Kg. } 995,34$
=====

spezzoni pila-
stri. ϕ 16:

$2 \times 22 \times 1,76 = \text{ml. } 77,44 \times 1,578 = \text{" } 122,20$

staffe fuga

ϕ 6 :

$2 \times 22 \times 5 \times 1,66 \text{ " } 365,20 \times 0,222 = \text{" } 81,07$

ferri di attaneo

per 1 mt. = ϕ 16:

$2 \times 22 \times 4 \times 1,32 = \text{ml. } 232,32 \times 1,578 = \text{" } 366,60$

staffe attac-

co ϕ 6 :

$2 \times 22 \times 6 \times 1,66 = \text{" } 438,24 \times 0,222 = \text{" } 97,29$

gabbia ascensore:

ϕ 16 ferri di fuga

tratti: 4-5 e 12-13

$2 \times 2 \times 8 \times 1,76 = \text{ml. } 56,32 \times 1,578 = \text{" } 88,87$

ϕ 12 staffe

ferri di fu-

ga:

$2 \times 2 \times 9 \times 4,22 = \text{ml. } 151,92 \times 0,888 = \text{" } 134,90$

ferri di attac-

co mt.1. ϕ 16:

$2 \times 2 \times 8 \times 1,32 = \text{ml. } 42,24 \times 1,578 = \text{" } 66,65$

staffe attac-

co 1 mt. ϕ 12:

$2 \times 2 \times 8 \times 4,42 = \text{ml. } 141,44 \times 0,888 = \text{" } 125,60$

a riportare

Kg.18.432,41

Kg.85.412,48

riporto

Kg.18.432,41

Kg. 85.412,48

staffoni sotto
i pilastri.=

Pil.1/8-9/16

Ø 18 :

2x6x3x3,47 = ml.124,92

2x6x3x1,97 = " 70,92

Pil.33-34 e

34-40 :

2x3x4,00 = " 12,00

2x3x1,62 = " 9,72

6x3x3,47 = " 62,46

6x3x1,97 = " 35,46

Pil.41/48:

8x3x3,47 = " 83,28

8x3x1,97 = " 47,28

Pil.17/24 e

25/32 :

2x8x3x3,77 = " 180,96

2x8x3x2,27 = " 108,96

Pil.33/1 e

16/48:

2x3x3x3,87 = " 69,66

2x3x3x2,37 = " 42,66

Pil.8/40 e

9/41 :

2x3x3x3,47 = " 62,46

2x3x3x1,97 = " 35,46

Sommano ml.946,20 x 1,998 = Kg. 1.890,51

ELEMENTO C/4 - C/5: SOMMANO Kg. 20.322,92

T O T A L E Kg.105.735,40

Kg. 105.735,40 x L. 180 = L. 19.032.372.==

=====

=====

R I E P I L O G O

-----==00000==-----

= Scavo a sezione ampia	L.	10.229.520.==
= Scavo a sezione ristretta	"	340.350.==
= Calcestruzzo a Kg. 300	"	19.287.450.==
= Ferro omogeneo	"	19.032.372.==

T O T A L E	L.	49.238.577.==
-------------------	----	---------------

- a detrarre totale lavori a misura progett. .	"	36.229.947.==
--	---	---------------

PERIZIA AL LORDO	L.	13.008.630.==
- a dedurre il ribasso d'asta dell'11,36% ...	"	1.477.780.==

P E R I Z I A A L N E T T O	L.	11.530.850.==
---------------------------------------	----	---------------

=====