

ISTITUTO AUTONOMO PER LE CASE POPOLARI
DELLA PROVINCIA DI BRINDISI

=====00000=====

LAVORI DI COSTRUZIONE DI CASE POPOLARI NEL COMUNE DI BRINDISI
= Quartiere S. Elia Est =

LEGGE 22 - 10 - 1971, N.865 - Articolo 68/a - Canale "A"

IMPRESA: DE GENNARO Giuseppe - Bari -

IMPORTO	a base d'asta	L.	668.150.000.==
"	compreso l'aumento d'asta del(31%-0,20%)"		873.525.947.==

PERIZIA SUPPLETIVA

COMPUTO METRICO E STIMA DEI LAVORI

Brindisi, li 26/10/1976

IL DIRETTORE DEI LAVORI
(Dott.Ing. Antonio LONGO)

visto:

IL PRESIDENTE
(Dott.Raffaele FISCHETTO)

/6-a - Opere in fondazione :

Scavo di terreno vegetale o di qualsiasi natura e consistenza, ecc, sbancamento a sezione ampia, eseguito con mezzi meccanici :

$$a) \frac{91,00 \times 41,20}{2} \times \frac{(1,00 + 0,40 + 1,36 + 1,10)}{4} = mc. 1.799,61$$

$$b) \frac{91,00 \times 41,20}{2} \times \frac{(1,00 + 0,80 + 0,40)}{2} = " 1.378,42$$

$$c) \frac{77,00 \times 38,20}{2} \times \frac{(1,00 + 0,80 + 0,80)}{3} = " 1.264,80$$

$$d) \frac{77,00 \times 38,50}{2} \times \frac{(0,80 + 0,80 + 0,90)}{3} = " 1.230,26$$

$$e) \frac{86,50 \times 35,00}{2} \times \frac{(0,80 + 0,90 + 0,40)}{3} = " 1.059,62$$

$$f) 86,50 \times 36,50 \times \frac{(0,60 + 0,86 + 1,02 + 0,90)}{4} = " 1.326,04$$

$$\text{Sommano } mc. 8.058,75 \quad 1.000 \quad 8.058.750.=$$

10-a - Scavo di terreno argilloso, ecc. a sezione ampia, eseguito con mezzi meccanici:

$$1) \frac{59,00 + 71,50}{2} \times 12,50 \times \frac{(2,82 + 2,78 + 2,50 + 2,45 + 2,80 + 2,79 + 2,80)}{7} = mc. 2.202,10$$

$$2) 34,20 \times 12,50 \times \frac{(2,80 + 2,79 + 2,70 + 2,75)}{4} = " 1.179,90$$

$$3) 82,00 \times 12,50 \times \frac{(1,80 + 1,75 + 2,00 + 1,90 + 1,50 + 1,50)}{6} = " 1.783,50$$

$$4) \frac{71,50 + 59,00}{2} \times 12,50 \times \frac{(1,50 + 1,45 + 1,70 + 1,80 + 2,24 + 2,30)}{6} = " 1.492,59$$

$$\text{Sommano } mc. 6.658,09 \quad 1.350 \quad 8.988.421,50$$

/8-a - Scavo di conglomerato alluvionale, a sezione ampia, ecc. con mezzi meccanici. =

a riportare

17.047.171,50

Riporto

17.047.171,50

$$1) \frac{59,00+71,50}{2} \times 12,50 \times 0,30 = \text{mc. } 244,69$$

$$2) 34,20 \times 12,50 \times 0,30 = " 128,25$$

$$3) 82,00 \times 12,50 \times 0,30 = " 307,50$$

$$4) 71,50 \div 59,00 \times 12,50 \times 0,30 = " 244,69$$

Sommano mc. 925,13 1.100 1.017.643,00

4/62 - Cpnglomerato cementizio magro,
per spianamento fondazioni, ecc.
dosato a Kg.150 di cemento tipo
325 (elemento tipo in linea)

$$23,54 \times 1,80 \times 0,15 \times 3 = \text{mc. } 19,07$$

$$2,40 \times 1,00 \times 0,15 \times 2 = " 0,72$$

$$3,50 \times 1,00 \times 0,15 \times 2 = " 1,05$$

$$2,40 \times 0,50 \times 0,15 \times 6 = " 1,08$$

$$8,60 \times 0,50 \times 0,15 \times 2 = " 1,29$$

$$3,10 \times 0,50 \times 0,15 \times 4 = " 0,93$$

$$2,90 \times 0,50 \times 0,15 \times 2 = " 0,44$$

$$9,80 \times 1,50 \times 0,15 = " 2,21$$

$$4,20 \times 3,60 \times 0,15 = " 2,27$$

Sommano mc. 29,06

$$\text{mc. } 29,06 \times 8 = \text{mc. } 232,48$$

(trave testata)

$$11,50 \times 1,00 \times 0,15 = \text{mc. } 1,73$$

$$\text{mc. } 1,73 \times 3 = \text{mc. } 5,19$$

(Elemento tipo angolo)

$$11,10 \times 1,80 \times 0,15 \times 6 = \text{mc. } 17,98$$

$$4,30 \times 1,40 \times 0,15 \times 2 = " 1,81$$

$$10,50 \times 1,80 \times 0,15 = " 2,84$$

$$2,30 \times 0,50 \times 0,15 \times 4 = " 0,69$$

$$3,20 \times 0,50 \times 0,15 \times 4 = " 0,96$$

Sommano mc. 24,28 x 2 = " 48,56

Totale mc. 286,23 11.900 3.406.137,00

5/61 - Conglomerato cementizio per
strutture in c.a., ecc. do-

a riportare

21.470.951,00

sato a Kg.300 dicimento

(elemento tipo in linea)

23,54x1,60x0,30 = mc. 11,30 x 3 = mc. 33,90

23,54x0,40x0,90 = " 8,47 x 3 = " 25,41

2 x 6,30x0,85x0,30 = " 3,21

2 x 6,30x0,35x0,70 = " 3,09

2 x 3,90x1,30x0,30 = " 3,04

2 x 3,90x0,30x0,70 = " 1,64

2 x 6,30x0,30x0,40 = " 1,51

2 x 8,90x0,30x0,40 = " 2,14

2 x 3,20x0,30x0,40 = " 0,77

6 x 2,50x0,30x0,40 = " 1,80

2 x 3,60x0,30x0,40 = " 0,86

9,80x0,90x1,20 = " 10,58

3 x 0,50x0,90x1,20 = " 0,54

4 x 1,65x0,15x1,20 = " 1,19

Sommano mc. 89,68

mc. 89,68 x 8

= mc. 717,44

travi testate:

3 x 11,10x0,50x0,30 = " 5,00

elementi tipo angolo:

3x10,57x1,60x0,30 = mc. 15,21

3x10,57x0,40x0,90 = " 11,40

6,50x0,85x0,30 = " 1,65

6,50x0,35x0,70 = " 1,59

13,40x1,40x0,30 = " 5,63

13,40x0,40x0,70 = " 3,75

Sommano mc. 39,23

A DETRARRE:

3x1,60x0,90x0,30=1,29

3x1,60x0,40x0,70=1,34

sommano detrazioni mc. 2,63

Restano mc. 36,60

1,20x1,60x0,30 = " 0,57

1,20x0,40x0,90 = " 0,43

2,80x0,90x0,30 = " 0,75

2,80x0,40x0,30 = " 1,00

9,50x0,30x0,40 = " 1,14

2x2,90x0,30x0,40 = " 0,70

3,60x0,30x0,40 = " 0,43

a riportare mc. 41,62

21.470.951,00

riporto	mc. 41,62	mc. 722,44	21.470.951,00
---------	-----------	------------	---------------

3,60x0,30x0,40 = " 0,43
Sommano mc. 42,05
<u>=====</u>

Modulo tipo mc.42,05 x 2 = mc.84,10

8,50x1,40x0,30 = mc	mc. 3,57
8,50x0,40x0,90 =	" 3,06
Sommano	<u>mc.90,73</u>

<u>mc. 90,73</u> x 2	= <u>mc. 181,46</u>
----------------------	---------------------

Totale	<u>mc. 903,90</u>	26.500	23.953.350,00
--------	-------------------	--------	---------------

64 - Fornitura e posa in opera di ferro omogeneo ed acciaio in tondini di qualsiasi diametro per l'armatura delle fondazioni e travi rovesce in c.a.=

Travi rovesce 17-18-19-20-21-22-23-24

armatura ferro longitudinali e sagomati: ϕ 18

2x(2,50+3,00+2,50+2,50+2,50+
+ 3,00+2,50+8,50+9,00+8,50+
+ 2,00+3,00+3,00+2,50+2,50+
+ 3,00+3,00+2,00)+ $\frac{1}{2}$ (6,00+
+ 7,00+7,00+6,00) = ml.209,00

ml. 209,00 x Kg.2.000	= Kg. 418,00
-----------------------	--------------

ϕ 16:

2x(2,75+4,20+4,20+4,20+4,20+
+ 4,20+4,20+2,75)+3,05+4,80+
+ 3,45+3,15+4,80+3,05=ml= 83,70

ml. 83,70 x Kg.1,580	= Kg. 132,24
----------------------	--------------

staffe da ϕ 10 ogni cm.20

n. 118 x 4,18 =ml.493,24

ml. 493,24 x 0,617	= " 304,33
--------------------	------------

staffe da ϕ 8 ogni 20 cm.

n. 118 x 3,38=ml.398,84x0,395 = " 157,54

staffe da ϕ 12 ogni 20 cm.:

n. 118 x 1,90=ml.224,20x0,888 = " 199,10

riporto	1.211,21	45.424.301,00
---------	----------	---------------

riporto Kg.1.211,21

45.424.301,00

Cassrtti da ϕ 8 n.4+4

n.8 x 24,04 = ml. 192,32 x 0,395 = " 75,96

Travi rovesce:

9-10-11-12-13-14-15-16:

armatura ferro longitudinali e
sagomati ϕ 18:

2(11,00+3,50+11,00+3,00+2,50+
+ 3,50+2,50+3,50+2,50+3,00+3,00+
+ 2,00+2,00)+3(9,00+7,50+9,00+
+ 2,50+2,50)+4(3,00+3,00+3,00)=
= ml. 245,50 x Kg. 2,000 = " 491,00

ϕ 16:

2(2,75+4,20+4,20+4,20+4,20+4,20+
+ 4,20+2,75)+3,05+3,15+3,15+
+ 3,15+3,15+3,15+3,15+3,05 =
= ml. 86,40 x Kg.1,580 = Kg. 136,51

Staffe da ϕ 10 ogni 20 cm.

n. 118 x 4,18 =
= ml. 493,24 x Kg.0,617 = " 304,33

Staffe da ϕ 8 ogni 20 cm.

n. 118 x 3,38 = = m
= ml. 398,84 x Kg.0,395 = " 157,54

Staffe da ϕ 12 ogni 20 cm.

n. 118 x 1,90 =
= ml. 224,20 x Kg.0,888 = " 199,10

Correnti da ϕ 8 n.4+4

n. 8 x 24,04 =
= ml. 192,32 x Kg.0,395 = " 75,96

Fondazione trave rovescia:

1-2-3-4-5-6-7-8

armatura ferri longitudinali
e sagomati ϕ 18

2x(9,50+9,00+7,00+2,50+2,50+
+ 2,50+2,50+3,50+3,50+2,50+
+ 3,00+2,00+2,50+2,00)+3(2,50+
+ 2,50+11,50+13,00)+4x(3,00+
+ 3,00+3,00) = ml.226,00xKg.2,000= Kg. 452,00

ϕ 16 :

2(2,75+4,20+4,20+4,20+4,20+4,20+
+4,20+2,75)+3,05+3,15+3,15+4,80+
+3,15+3,15+3,05 =ml.84,90x
xKg.1,590 = Kg. 134,14

a riportare

Kg.3.237,75

45.424.301,00

Riporto Kg.3.237,75

45.424.301,00

staffe da ϕ 10 ogni 20 cm.

n. 188 $\times$ 4,18 =

= ml. 493,24 $\times$ Kg.0,617 = " 304,33

staffe da ϕ 8 ogni 20 cm.

n. 118 $\times$ 3,38 =

= ml. 398,84 $\times$ Kg.0,395 = " 157,54

staffe da ϕ 12 ogni 20 cm.:

n. 118 $\times$ 1,90 =

= ml. 224,20 $\times$ Kg.0,888 = " 199,10

correnti da ϕ 8 n.4+4

n. 8 $\times$ 24,04 =

= ml. 192,32 $\times$ Kg.0,395 = " 75,96

Travi rovesce: 12-20 e 13-21

ϕ 14:

2(8,14+4,10+2,50+2,50+7,70+

+ 2,62+2,62)+2,92+2,92+3

(2,32+2,32) = ml.80,12 $\times$ Kg.1,210 = Kg. 96,95 $\times$ 2 = Kg.193,90

staffe da ϕ 10 ogni 20 cm.:

staffe n.29 $\times$ 3,98 =

= ml. 103,32 $\times$ Kg.0,617 = " 64,06 $\times$ 2 = " 128,12

staffe da ϕ 8 ogni 20 cm.:

n. 29 $\times$ 2,98 =

= ml.86,42 $\times$ Kg.0,395 = " 34,13 $\times$ 2 = " 68,26

staffe da ϕ 10 ogni 20 cm.

n. 29 $\times$ 1,90 =

= ml.55,10 $\times$ Kg.0,617 = " 34,00 $\times$ 2 = " 68,00

correnti ϕ 8 n.8 da ml.5,70

8 $\times$ 5,70 =

= ml.45,60 $\times$ Kg.0,395 = " 18,01 $\times$ 2 = " 36,02

Trave rovescia

17-9-1 e 24-16-8

ϕ 16

2(7,17+5,87+7,00+6,00+2,90+

+ 3,00+2,00+4,25+8,25+2,62+

+ 4,34+2,62)+2,92+3,52+3+

+ 3,64+2,32 =

= ml.143,62 $\times$ Kg.1,580 = " 226,92 $\times$ 2 = " 453,84

a riportare

45.424.301,00

staffe da ϕ 10 ogni 20 (sez. C-C)
 n. $49 \times 2,68 = \text{ml. } 131,32 \times \text{Kg. } 0,617 =$
 $= \text{Kg. } 81,02 \times 2 = \text{Kg. } 162,04$

staffe da ϕ 8 ogni 20 cm.
 n. $49 \times 3,08 = \text{ml. } 150,92 \times \text{Kg. } 0,395 =$
 $= \text{Kg. } 59,61 \times 2 = \text{Kg. } 119,22$

staffe da ϕ 10 ogni 20 cm.
 n. $49 \times 1,77 = \text{ml. } 86,73 \times \text{Kg. } 0,617 =$
 $= \text{Kg. } 53,51 \times 2 = \text{Kg. } 107,02$

ferri correnti n. 4 ϕ 8 da 10,40
 n. $4 \times 10,40 = \text{ml. } 41,60 \times \text{Kg. } 0,395 =$
 $= \text{Kg. } 16,43 \times 2 = \text{Kg. } 32,86$

Trave fondazione alla palazzina
 di testata.

Trave rovescia 17-9-1 di testata
 armatura ferro longitudinali e
 sagomati idem c.s.:

staffe da ϕ 8 ogni 20 cm. (sez. D-D)
 n. $49 \times 3,08 = \text{ml. } 150,92 \times \text{Kg. } 0,395 = \text{Kg. } 59,61$
 ~~$= \text{Kg. } 59,61$~~

staffe da ϕ 10 ogni 20 cm.
 n. $49 \times 3,78 = \text{ml. } 185,22 \times$
 $\times \text{Kg. } 0,617 = \text{Kg. } 114,28$

staffe da ϕ 10 ogni 20 cm.
 n. $49 \times 1,96 = \text{ml. } 96,04 \times$
 $\times \text{Kg. } 0,617 = \text{Kg. } 59,25$

ferri correnti:
 n. 8 ϕ 8 da 10,40:
 n. $8 \times 10,40 = \text{ml. } 83,20 \times$
 $\times \text{Kg. } 0,395 = \text{Kg. } 32,86$

- Trave di testata = Kg. 266,00

- Trave normale = " 210,57

Differenza Kg. 55,43

Kg. 55,43 $\times$ 4 testate = Kg. 221,72

Travi di collegamento F/A
 Trave 9/17-10/18-12/20 e
 16/26-15/23-14-13/21

Ø 12 :

$$4 \times (7,00 + 5,00) + 2(9,00 + 2,90) +$$

$$+ 1,82 + 1,57 + 1,82 + 2,34 + 1,82 +$$

$$+ 2,34 + 1,82 + 1,57 =$$

$$= \text{ml. } 86,90 \times \text{Kg. } 0,888 = \text{Kg. } 77,17 \times 2 = \text{Kg. } 154,34$$

staffe Ø 6 ogni 20 cm.

$$\text{n. } 53 \times 1,78 =$$

$$= \text{ml. } 94,34 \times \text{Kg. } 0,222 = \text{Kg. } 20,94 \times 2 = " 41,88$$

F/B - Travi di collegamento 3-11,
14-16, 4/12, 5-13, 2-10, 7-15

Ø 12:

$$(4 \times 4,77) + (2 \times 4,77) + 1,82 + 1,57 +$$

$$+ 1,82 + 1,57 =$$

$$= \text{ml. } 35,40 \times \text{Kg. } 0,888 = \text{Kg. } 31,43 \times 6 = \text{Kg. } 188,58$$

staffe Ø 6 ogni 20 cm.

$$\text{n. } 21 \times 1,78 =$$

$$= \text{ml. } 37,38 \times \text{Kg. } 0,222 = \text{Kg. } 8,30 \times 6 = " 49,80$$

F/C - Travi di collegamento
11-18/19 e 14-22/23:

Ø 12:

$$(4 \times 6,17) + 2 \times (6,17 + 2,07 + 2,07) +$$

$$+ 1,92 + 1,57 + 1,92 + 1,57 =$$

$$= \text{ml. } 52,28 \times \text{Kg. } 0,888 = \text{Kg. } 46,42 \times 2 = " 92,84$$

Staffe Ø 16 ogni 20 cm.

$$\text{n. } 28 \times 1,78 =$$

$$= \text{ml. } 49,64 \times \text{Kg. } 0,222 = \text{Kg. } 11,02 \times 2 = " 22,04$$

F/D - Travi di collegamento
10/11 e 18/19 - 14/15 e

22/23 Ø 12:

$$(4 \times 3,82) + (2 \times 3,82) + 1,82 + 1,57 +$$

$$+ 1,82 + 1,57 =$$

$$= \text{ml. } 29,70 \times \text{Kg. } 0,888 = \text{Kg. } 26,37 \times 2 = " 52,74$$

staffe Ø 6 ogni 20 cm.

$$\text{n. } 22 \times 1,78 =$$

$$= \text{ml. } 39,16 \times \text{Kg. } 0,222 = \text{Kg. } 8,70 \times 2 = " 17,40$$

F/E - Trave di collegamento
2-10-18 e 7-15-23

Ø 12

$$(4 \times 10,37) + 2(10,37 + 2,97 + 2,07) +$$

$$+ 1,82 + 1,57 + 2,84 + 2,34 + 1,82 + 1,57 =$$

$$= \text{ml. } 83,46 \times \text{Kg. } 0,888 = \text{Kg. } 74,11 \times 2 = " 148,22$$

a riportare

riporto

45.414.301,00

staffe ϕ 6 ogni 20 cm.

n. 49 $\times$ 1,78 =

= ml.87,22 $\times$ Kg.0,222=Kg.19,36 $\times$ 2 = Kg. 38,72

G/ Particolari travi rovesce

21-22 e 19-20 ϕ 6:

4 $\times$ (5,51+5,01)+2(2,32+2,32)=

= ml.51,36 $\times$ Kg.1,580=Kg.81,15 $\times$ 2 = " 162,30

Trave 20-21 ϕ 16:

4(4,81+3,37)+2(2,32+2,32) =

= ml.39,00 $\times$ Kg.1,580=Kg.61,62

Armatura della fondazione per
collegamento pilastri.

pilastri 1-3-8-9-17-24-16

sezione 30 $\times$ 30 armatura 4 ϕ 12

2,78 $\times$ 4=10,80 $\times$ 7 pa2. =

ml.75,60 $\times$ Kg.0,888 = " 29,46

Pilastri 2-4-5-6-7-10-

11-14-15-16-19-20-21-22-23

sezione 30 $\times$ 30 armatura 4 ϕ 14

2,70 $\times$ 4=10,80 $\times$ 157=

= ml.162,00 $\times$ 1,210 = " 196,02

staffe da ϕ 6 ogni 20 cm.

1,58 $\times$ 12=18,96 $\times$ 15 =

= ml.284,40 $\times$ Kg.0,222 = " 63,13

Pilastri 12 e 13:

sezione 30 $\times$ 30 armatura 4 ϕ 16

2,70 $\times$ 4=10,80 $\times$ 2 =

= Kg.21,60 $\times$ 1,580 = " 34,12

Staffe da ϕ 6 ogni 20 cm.

1,58 $\times$ 12=18,96 $\times$ 2=

= ml.3792 $\times$ Kg.0,222 = " 8,41

ELEMENTO LINEARE:v Sommano

Kg.6.711,09

=====

a riportare

45.414.301,00

PALAZZINA AN ANGOLO

Fornitura e posatin opera di ferro omogeneo ed acciaio in tondini di qualsiasi diametro per l'armatura delle fondazioni a travi rovesce in c.a..=

A/ Trave rovescia 1-2-3-4 e 5-6-7-8 armatura ferri longitudinali e sagomati ϕ 18:

$$4(3,00+2,00)+3(5,97+2,50+5,50+7,05)+2(7,00+3,00+2,50+3,50+2,00) =$$

$$= \text{ml. } 119,06 \times 2,000 = \text{Kg. } 238,12 \times 2 = \text{Kg. } 476,24$$

ϕ 16:

$$2(2,75+4,20+4,20+2,85)+3,05+3,15+3,15+3,15 =$$

$$= \text{ml. } 40,30 \times 1,580 = \text{Kg. } 63,67 \times 2 = " 127,34$$

staffe da ϕ 8 ogni 20 cm.

$$\text{n. } 53 \times 3,58 =$$

$$= \text{ml. } 189,74 \times 0,395 = \text{Kg. } 74,95 \times 2 = " 149,90$$

staffe da ϕ 10 ogni 20 cm.

$$\text{n. } 53 \times 4,18 =$$

$$= \text{ml. } 221,54 \times 0,617 = \text{Kg. } 136,70 \times 2 = " 273,40$$

staffe da ϕ 12 ogni 20 cm.

$$\text{n. } 53 \times 1,90 =$$

$$= \text{ml. } 100,70 \times 0,888 = \text{Kg. } 89,42 \times 2 = " 178,84$$

B/ Trave rovescia 9-10-11-12 armatura ferri longitudinali e sagomati ϕ 18:

$$3(3,00+6,00+6,23)+2(2,50+2,50+8,50+4,97+2,00+3,00+3,00+2,00)=$$

$$= \text{ml. } 102,63 \times 2,000 = \text{Kg. } 205,26 = " 205,26$$

ϕ 16:

$$2 \times (2,75+4,20+4,20+2,75)+3,05+4,80+3,45 =$$

$$= \text{ml. } 39,10 \times 1,580 = " 61,78$$

staffe da ϕ 8 ogni 20 cm.

$$\text{n. } 53 \times 3,58 = \text{ml. } 189,74 \times 0,395 = " 74,95$$

a riportare

45.414.301,00

staffe da ϕ 10 ogni 20 cm.

$$n.53 \times 4,18 = ml.221,54 \times 0,617 = Kg. 136,70$$

staffe da ϕ 12 ogni 20 cm.

$$n.53 \times 1,90 = ml.100,70 \times 0,888 = " 89,42$$

E: C/ Trave fondazione 12-8-4

armatura ferri longitudinali e
sagomati tondini ϕ 16

$$3(2,32+3,74+2,32)+2(7,17+5,87+7,00+6,00+2,90+3,00+2,00+4,25+8,25+2,62+4,34+2,62)+2,92+3,52=$$

$$= ml.141,00 \times 1,580 = " 222,78$$

staffe ϕ 10 ogni 20 cm.

$$n.50 \times 2,68 = ml.134,00 \times 0,617 = " 82,67$$

staffe ϕ 8 ogni 20 cm.

$$n.50 \times 3,08 = ml.154,00 \times 0,395 = " 60,83$$

staffe ϕ 10 ogni 20 cm.

$$n.50 \times 1,277 = ml.88,50 \times 0,617 = " 54,60$$

D/ Trave fondazione 9-5-1

armatura ferro longitudinali e
sagomati ϕ 16:

$$3 \times (3,54+3,74)+2(8,67+7,47+7,00+6,00+2,90+3,00+2,00+5,73+9,73+2,62+4,34+3,54)+2,92+3,52+2,62=$$

$$= ml. 156,90 \times 1,580 = Kg. 247,90$$

staffe da ϕ 10 ogni 20 cm.

$$n.65 \times 3,78 = ml.245,70 \times 0,617 = " 151,60$$

staffa da ϕ 10 ogni 20 cm.

$$n.65 \times 1,90 = ml.123,50 \times 0,617 = " 76,20$$

staffe da ϕ 8 ogni 20 cm.

$$n.65 \times 2,98 = ml.193,70 \times 0,395 = " 76,51$$

E/ Particolare travi rovesce

13-5/9 ϕ 16:

$$4(4,61+3,60) = ml.32,84 \times 1,580 = " 51,88$$

trave 9/10 ϕ 16:

$$4(4,51+5,03) = ml.38,26 \times 1,580 = " 60,45$$

sagomati:

$$2(2,32+2,32) = \text{ml. } 9,28 \times 1,580 = \text{Kg. } 14,66$$

F/ - Travi di collegamento:

F/A trave 6-10/11

armatura ferri longitudinali e sagomati:

$$(4 \times 6,17) + 3(1,57 + 1,57) + 2(6,17 + 1,92 + 1,92) + 2,07 + 2,07 =$$

$$= \text{ml. } 58,26 \times 0,888 = " 51,73$$

staffe ϕ 6 ogni 20 cm.

$$\text{n. } 28 \times 1,78 = \text{ml. } 49,84 \times 0,222 = " 11,06$$

F/B Trave di collegamento 6/7 e 10/11 armatura ferri longitudinali e sagomati: ϕ 12:

$$(4 \times 5,17) + 2(5,17 + 1,57 + 1,57) + 1,82 + 1,82 = \text{ml. } 40,94 \times 0,888 = " 36,35$$

staffe ϕ 6 ogni 20 cm.

$$\text{n. } 44 \times 1,78 = \text{ml. } 78,32 \times 0,222 = " 17,38$$

F/C Trave di collegamento 3-7

e tra pilastri 2 e 6

ferri longitudinali e sagomati:

$$4(2,37 + 4,80) + 2(4,90 + 2,00 + 1,57 + 2,24) + 1,82 + 2,64 =$$

$$= \text{ml. } 54,96 \times 0,888 = \text{Kg. } 48,80 \times 2 = " 97,60$$

staffe ϕ 6 ogni 20 cm.

$$\text{n. } 27 \times 1,78 = \text{ml. } 48,06$$

$$= \text{ml. } 48,06 \times 0,222 = \text{Kg. } 10,67 \times 2 = " 29,34$$

F/D Trave di collegamento 5-6 7-5

armatura ferri longitudinali e sagomati ϕ 12:

$$4(7,00 + 5,00) + 2(9,00 + 2,90 + 1,57 + 2,32 + 2,32 + 1,57) + 1,82 + 1,82 + 1,82 + 1,82 =$$

$$= \text{ml. } 94,64 \times 0,888 = \text{Kg. } = " 84,04$$

staffe ϕ 6 ogni 20 cm.

$$\text{n. } 53 \times 1,78 = \text{ml. } 94,34 \times 0,222 = " 20,94$$

a riportare

45.414.301,00

Armatura della fondazione al
pilastro per attacco ferri.

Pilastri: 1-2-3-4-5-6-7-8-9-
10-11-12

sezione 30x30 armatura 4 ϕ 14

$$2,70 \times 4 = 10,80 \times 12 =$$

$$= \text{ml. } 129,60 \times 1,210 = \text{Kg. } 156,82$$

staffe ϕ 6 ogni 20 cm.

$$1,58 \times 11 = 17,38 \times 12 =$$

$$= \text{ml. } 208,56 \times 0,222 = " 46,30$$

trave rovescia 13-14-15-16
armatura ferri longitudinali
e sagomati

tondino ϕ 18:

$$3(7,67+4,67+5,25+5,25)+2(2,50+2,50+2,50+2,00+2,50+2,00)=$$

$$= \text{ml. } 101,52 \times 2,000 = " 203,04$$

tondino ϕ 16:

$$2(2,55+4,20+4,20+2,55) =$$

$$= \text{ml. } 27,00 \times 1,580 = " 42,66$$

staffe ϕ 8 ogni 20 cm.

$$n.43 \times 3,58 = \text{ml. } 153,94 \times 0,395 = " 60,80$$

staffe ϕ 10 ogni 20 cm.

$$n.43 \times 4,18 = \text{ml. } 179,74 \times 0,617 = " 110,90$$

staffe ϕ 12 ogni 20 cm.

$$n.43 \times 1,90 = \text{ml. } 81,70 \times 0,888 = " 72,55$$

armatura della fondazione al
pilastro per attacco ferri:

pilastri: 13-14-15-16:

$$2,70 \times 4 = 10,80 \times 4 = \text{ml. } 43,20 \times 1,210 = " 52,27$$

staffe ϕ 6 ogni 20 cm.

$$1,58 \times 11 = 17,38 \times 4 = \text{ml. } 69,52 \times 0,222 = " 15,43$$

Palazzina ad angolo: SOMMANO Kg. 3.975,12

ELEMENTO LINEARE = Kg. 6.711,09 $\times$ 8 = Kg. 53.688,72

ELEMENTO AD ANGOLO Kg. 3.975,12 $\times$ 2 = " 7.950,24

TESTATE = Kg. 55,43 $\times$ 3 = " 166,29

SOMMANO

Kg. 61.805,25

325

20.086.706,25

a riportare

65.510.007,25

7/14-a - Formazione di rilevati per
riempimento fondazioni, ecc.

scavo voce n.2	= mc.6.658,09
" " n.3	= " 925,13
Sommano scavi	mc.7.583,22

CALCESTRUZZI:

idem voce n.4	= mc. 286,23
" " n.5	= " 903,90
Sommano	mc.1.190,13

SCAVO = mc.7.583,22

RIEMPIMENTO CEMENTO ARMATO = " 1.190,13

Differenza riempimento ..	mc.6.393,09	800	5.114.472,00
---------------------------	-------------	-----	--------------

SOMMANO LAVORI IN FONDAZIONI	L.	70.625.479,25
------------------------------------	----	---------------

SISTEMAZIONI ESTERNE

8/15a- Formazione di rilevati per marciapiedi, viali di accesso ai box e piazzale parcheggio.=

110,00x14,00 = mq.	1.540,00
85,00x10,00 = "	850,00
97,00x13,00 = "	1.261,00
50,00x12,00 = "	600,00
110,00x11,00 = "	1.210,00
110,00x10,00 = "	1.100,00
2x 20,00x40,00 = "	1.600,00
50,00x15,00 = "	750,00
sommano	<u>mq. 8.911,00</u>

<u>mq. 8.911,00</u> x 1,50	= mc.	13.366,50	1.300	17.376.450,00
		<u> </u>		

140 - Cordoni per marciapiedi

70,00+87,00+27,00+110,00+98,00+
+ 23+28,00+70,00+33,00 +95,00+
+ 60,00 =

= ml.	701,00	3.850	2.698.850,00
	<u> </u>		

142- Cordoletti prefabbricato per aiuole:

18 x 2 x 20
4 x 24
2 x 160
2 x 64

= ml.	720,00
= "	96,00
= "	320,00
= "	<u>128,00</u>

Sommano	ml.	1.264,00	2.100	2.654.400,00
		<u> </u>		

11/62- Calcestruzzo per fondazione cordoletti aiuole e cordoni marciapiedi:

sviluppi idem alla voce n.9
" voce precedente

= ml.	701,00
= "	<u>1.264,00</u>
	<u>ml. 1.965,00</u>

sommano

ml. 1.965,00 x 0,40 x 0,30

= mc.	235,80	11.900	2.806.020,00
	<u> </u>		

a riportare

25.535.720,00

riporto

25.535.720,00

12/244-Fornitura e posa in opera di
terreno vegetale per formazio
ne aiuole :

18 x 4 x 15 x 1,30

= mc.1.404,00

20 x 95 x 1,30

= " 2.470,00

Sommano

mc.3.874,00

1.650

6.392.100,00

=====

13/263-Formazione di corpo stradale,
ecc.=

(71,00+100,00)x8,00x2

= mq.2.736,00

50 x 15

= " 750,00

35 x 8 x 2

= " 560,00

Sommano

mq.4.046,00

3.000

12.138.000,00

=====

14/79- Conglomerato cementizio per
formazione massetto marcia-
piedi :

110 x 14

= mq.1.540,00

100 x 14

= " 1.400,00

50 x 11

= " 560,00

Sommano

mq.3.490,00

1.000

3.490.000,00

=====

15/85- Pavimento in pietrini di ce-
mento.=

quantità idem alla voce pre-
cedente :

= mq.3.490,00

2.100

7.329.000,00

=====

16/108c- Collettore fogna.

Tubi in gres Ø 100 per
rete fognante orizzontale :

20 x 6,00

= ml. 120,00

sifoni ai piedi delle colonne:

20 x 2,75

= " 55,00

ml.73+12+23+30

= " 78,00

Sommano

ml. 253,00

2.700

683.100,00

=====

a riportare

55.567.920,00

	riporto		55.567.920,00
17/108d-Tubi in gres da ϕ 120: 35,00+24,00+13,00+8,00+30	= ml. 110,00	3.000	330.000,00
	<u>=====</u>		
18/108 ^e Tubi in gres da ϕ 150 44,00 + 32,00 + 30	= ml. 106,00		
sifoni:			
n. 2 x 2,75	= " 5,50		
Sommano	ml. 111,50	3.500	390.250,00
	<u>=====</u>		
19/108e-Tubi in gres da ϕ 200:			
ml. 9,00 + 30,00	= ml. 39,00		
sifoni: n. 4 x 2,75	= " 5,50		
Sommano	ml. 44,50	4.300	191.350,00
	<u>=====</u>		
0/133- Pozzetti d'incrocio dei tronchi stradali :	= N. 40,==	14.800	592.000,00
	<u>=====</u>		
1/135- Chiusini in ghisa: n.40 x 94	= Kg.3.760,==	340	1.278.400,00
	<u>=====</u>		
2/10c- Scavo a sezione ristretta fogna.=			
253,00+110,00+111,50+44,50*	= ml. 519,00		
<u>ml. 519,00</u> x 1,00 x 0,90	= mc. 467,10	3.600	1.681.560,00
	<u>=====</u>		
3/62 - Calcestruzzo magro per spiana- mento sotto i tubi di gres:			
ml.519 x 0,80 x 0,10	= mc. 41,52	11.900	494.088,00
	<u>=====</u>		
4/14a- Rinterro tubi fogna.= scavo pari alla quantità di cui alla voce n.22	= mc. 467,10		
a riportare	mc. 467,10		60.525.568,00

	riporto	mc. 467,10		60.525.568,00
volume tubi	mc. 5,80			
" c.a.	" 41,52			
SOMMANO DETRAZIONI:	" 47,32			
Resto rinterro	mc. 419,78	800		335.824,00
5/168- Allacciamento acqua tubi in ferro zincato da 2"				
130,00 + 120	= ml. 250.==	2.700		675.000,00
6/262- Fornitura e messa a dimora di alberi di alto fusto:				
Pini o cedri	= N. 15.==	41.500		622.500.==
Oleandri :	= N. 40.==	6.000		240.000.==
Macracarpa :	= N. 4.==	9.000		36.000.==
27/6a- Scavo di sbancamento per for- mazione cassonetto stradale.=				
ml.300 x 12 x 1,00	= mc.3.600,00	1.000		3.600.000.==
28/16 -Gettata di pietrame calcareo informe per formazione vespaio, ecc.=				
ml. 300 x 10 x 0,40	= mc.1.200.==	3.100		3.720.000,00

SOMMANO LAVORI DI SISTEMAZIONE ESTERNA L. 69.754.892,00

R I E P I L O G O

- OPERE DI FONDAZIONI L. 70.625.479,00
- OPERE DI SISTEMAZIONI ESTERNE . " 69.754.892,00
T O T A L E L.140.380.371,00
=====

= TOTALE importo lavori per fondazioni e sistemazioni esterne L. 140.380.371,00
= A DETRARRE i lavori previsti " 100.525.710,00
RESTANO MAGGIORI LAVORI L. 39.854.661,00
= AUMENTO D'ASTA DEL 33% " 13.152.038,00
S O M M A N O L. 53.006.699,00
= A DETRARRE lo 0,20% per fidejussione " 106.013,00
R E S T A N O L. 53.112.712,00

A DISPOSIZIONE DELL'AMMINISTRAZIONE:

= Spese generali 9% su L.53.112.712 =L.4.780.144
= I.V.A. 3% su L.53.112.712 " 1.593.381
= I.V.A.12% su L. 4.780.144 " 573.617
SOMMANO L. 6.947.142,00
TOTALE GENERALE PERIZIA L. 60.059.854,00
=====

(diconsi Lire Sessantamilionicinquantanovemilaottocentocinquantaquattro.= =====)

BRINDISI, Li 26 Ottobre 1976

IL DIRETTORE DEI LAVORI
(Dott.Ing. Antonio LONGO)

v i s t o :

IL PRESIDENTE
(Dott.Raffaele FISCHETTO)