

ISTITUTO AUTONOMO PER LE CASE POPOLARI
DELLA PROVINCIA DI BRINDISI

-----000(0)000-----

LAVORI DI COSTRUZIONE DI ABITAZIONI PER LAVORATORI AGRICOLI DIPENDENTI

M E S A G N E

CONTRADA "IMPALATA" - N. 4 FABBRICATI - N.16 ALLOGGI, N.128 VANI

Legge 30/12/1960, N.1676 - Esercizio 1/1/1972 - 31/12/1974

IMPRESA: CORRADO Geom.Glauco - BRINDISI -

=====

IMPORTO: al netto della fidejussione L. 407.553.206.==

=====

CONTRATTO: n.5685 del 16/10/1975 reg. a Brindisi il 29/10/1976 al

=====

n.3852 mod.I.=

PERIZIA SUPPLETTIVA E DI VARIANTE

=====

COMPUTO METRICO E STIMA DEI LAVORI

=====

IMPORTO PERIZIA L. 224.312.839.==

=====

Brindisi, li 15 LUG 1977

visto:

IL PRESIDENTE

(Dott. Raffaele FISCETTO)

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



- 1/2 - Scavo di materie di qualsiasi natura e consistenza ecc., eseguito con mezzi meccanici. =

Misure definitive

formazione scavi di fondazione

ELEMENTO TIPO SENZA GIUNTO

tratti longitudinali:

$$2 \times 2,65 \times 4,85 = \text{mq. } 25,71$$

$$1 \times 1,40 \times 4,85 = \text{" } 6,79$$

Tratti trasversali:

$$2 \times 1,20 \times 13,10 = \text{" } 31,44$$

$$1 \times 0,50 \times 3,30 = \text{" } 1,65$$

$$\text{Somma Elem.Tipo senza giunto mq. } 65,59$$

ELEMENTO TIPO ZONA PORTICO:

$$2 \times 5,04 \times 1,20 = \text{mq. } 12,10$$

ELEMENTO TIPO CON GIUNTO

tratti longitudinali :

$$2 \times 2,65 \times 4,80 = \text{mq. } 25,44$$

$$1 \times 1,40 \times 4,80 = \text{" } 6,72$$

tratti trasversali:

$$1 \times 1,20 \times 13,10 = \text{" } 15,72$$

$$1 \times 0,91^5 \times 13,10 = \text{" } 11,99$$

$$1 \times 0,50 \times 3,30 = \text{" } 1,65$$

$$\text{Somma Elem.Tipo con giunto} = \text{mq. } 61,52$$

PALAZZINA 2

$$\text{Idem all'Elem.tipo senza giunto: } 2 \times 65,59 = \text{mq. } 131,18$$

$$\text{" " " " portico: } 1 \times 12,10 = \text{" } 12,10$$

$$\text{SOMMA PALAZZINA 2 mq. } 143,28$$

$$\text{mq. } 143,28 \times 1,65^m =$$

$$\text{mc. } 263,41$$

Scavo di materie con mezzi meccanici:

PALAZZINA 1

$$\text{Idem alla Palazzina 2: } \text{mq. } 143,28 \times 1,56^m = \text{mc. } 223,52$$

Da sommare tratto di maggiore
profondità. =

$$\text{Tratto 24: } 3,10 \times 2,65 = \text{mq. } 8,22 \times 1,67^m = \text{mc. } 13,73$$

$$\text{SOMMA PALAZZINA R 1: mc. } 273,25$$

A DETRARRE

tratto 13-14 di sovrapposizione:

$$\text{Tratto 13-14: } 5,30 \times 0,57 \text{ mq. } 3,02 \times 1,56^m = \text{mc. } 4,71$$

$$\text{RESTA PALAZZINA 1: mc. } 232,54$$

PALAZZINA 3

$$\text{Idem alla palazzina 2 } \text{mq. } 143,28 \times 2,03^m = \text{mc. } 290,86$$

Da sommare il saggio

$$\text{Tratto 2-3: } 1,50 \times 1,20 \text{ mq. } 1,80 \times 0,80^m = \text{mc. } 1,44$$

Tratto 8-9 di maggiore
profondità:

$$\text{tratto 8-9: } 7,15 \times 1,20 = \text{mq. } 8,58$$

$$2,00 \times 1,40 = " 2,80$$

$$2,00 \times 2,65 = " 5,30$$

$$\text{Somma mq. } 16,68 \times 0,17^m = \text{mc. } 2,84$$

$$\text{SOMMA PALAZZINA 3:}$$

$$\text{mc. } 295,14$$

PALAZZINA 4:

Idem all'Elemento tipo senza giunto/:

$$= \text{mq. } 65,59 \times$$

Idem all'Elemento tipo

$$\text{con giunto } = " 61,52$$

Idem all'Elemento tipo

$$\text{zona portico: } = " 12,10$$

$$\text{SOMMA PAL. 4 mq. } 139,21 \times 1,70^m = \text{mc. } 236,66$$

Da sommare tratto 1 di maggiore
profondità

$$\text{Tratto 1: } 2,40 \times 1,20 = \text{mq. } 2,88 \times 0,71^m = \text{mc. } 0,89$$

$$\text{Tratto 2: } 1,70 \times 1,20 = \text{mq. } 2,04 \times 0,18^m = \text{mc. } 0,37$$

$$\text{Tratto 4: } 4,00 \times 2,65 = \text{mq. } 10,60 \times 0,12^m = \text{mc. } 1,27$$

$$1,25 \times 1,20 = \text{mq. } 1,50 \times 0,12^m = \text{mc. } 0,18$$

Tratto 27: $5,40 \times 1,20 = \underline{\text{mq. } 6,48} \times 0,68^m = \text{mc. } 4,41$
 $0,65 \times 1,40 = \underline{\text{mq. } 0,91} \times 0,68^m = " 0,62$
 Tratto 28: $0,69 \times 1,20 = \underline{\text{mq. } 0,83} \times 0,76^m = " 0,63$
 $2,50 \times 2,65 = \underline{\text{mq. } 6,63} \times 0,76^m = " 5,04$
 Tratto 26: $4,15 \times 1,40 = \underline{\text{mq. } 5,81} \times 0,16^m = " 0,93$
 $6,40 \times 0,91 = \underline{\text{mq. } 5,86} \times 0,16^m = " 0,94$

SOMMA PALAZZINA 4: mc. 251,94

PALAZZINA 5

Idem alla Palazzina 4 = $\underline{\text{mq. } 139,21} \times 1,71^m = \text{mc. } 238,05$

Tratto 26 di magg.pro-
fondità.=

Tratto 26: $6,40 \times 0,915 = \underline{\text{mq. } 5,86} \times 0,15^m = \text{mc. } 0,88$

SOMMA PALAZZINA 5: mc. 238,93

PALAZZINA 8

Idem alla Palazzina 4 = $\underline{\text{mq. } 139,21} \times 1,69^m = \text{mc. } 235,26$

PALAZZINA 7

Idem all'elem.tipo con giunto:

$2 \times \text{mq. } 61,52 = 123,04$

Idem all'elem.tipo

zona portico:

$1 \times \text{mq. } 12,10 = 12,10$

SOMMA PAL.7 $\underline{\text{mq. } 135,14} \times 1,80^m = \text{mc. } 243,25$

PALAZZINA 6:

Idem alla palazz.4 : $\underline{\text{mq. } 139,21} \times 1,88^m = \text{mc. } 261,71$

TOTALE SCAVO MATERIE CON MEZZI MECCANICI ... mc. 2022,18

A DETRARRE

la quantità relativa allo spianamento " 167,81

RESTANO mc. 1854,37

2/31 > Calcestruzzo dosato a Kg.
300 di cemento tipo 500x
xmc.0,800 di pietrischetto
e mc.0,400 di sabbia ecc.
per fondazioni.=

Formazione travi rovesce di
fondazione.

Elemento tipo senza giunto:

Travi trasversali:

Travi 1-15; 3-17 sez.A

$$2 \times 12,23 \times 1,20 \times 0,40 = \text{mc} = 11,74$$

$$2 \times 12,23 \times 0,55 \times 0,80 = " 10,76$$

Trave 4-19 sez.A:

$$1 \times 12,55^5 \times 1,20 \times 0,40 = " 6,03$$

$$1 \times 12,23 \times 0,55 \times 0,80 = " 5,38$$

Travi 2-9; 6-13 sez.D:

$$2(0,52^5 + 3,29^5) 0,55 \times 1,20 = " 5,04$$

Trave 7-21 sez.A

$$1 \times 12,23 \times 1,20 \times 0,40 = " 5,87$$

Trave 7-21 sez.A

$$1 \times 12,23 \times 0,55 \times 0,80 = " 5,38$$

Calcestruzzo a Kg.300 ecc.=

ELEMENTO TIPO senza giunto
travi longitudinali:

Travi 1-3; 15-17; 5-7; 19-21

Sez.A:

$$4 \times 4,80 \times 1,20 \times 0,40 = \text{mc.} 9,22$$

$$4 \times 5,45 \times 0,55 \times 0,80 = " 9,59$$

Travi 8-10; 12-14 sez.B:

$$2 \times 4,80 \times 1,40 \times 0,40 = " 4,61$$

$$2 \times 5,45 \times 0,55 \times 0,80 = " 4,80$$

Travi 1-13; 15-17; 5-7;

19-21 sez.D:

$$4 \times 5,45 \times 0,55 \times 1,20 = " 14,39$$

Travi 3-4; 17-18 sez.A:

$$2 \times 5,09 \times 1,20 \times 0,40 = " 4,89$$

$$2 \times 5,74 \times 0,55 \times 0,80 = " 5,05$$

Travi 2/9 - 3/10;

5/12 - 7/14: Sez.E:

$$2 \times 2,35 \times 0,40 \times 0,60 = " 1,16$$

SOMMA ELEMENTO TIPO mc. 103,88

Trave zoppa 7-21 sez.C

$$1 \times 12,23 \times 0,90 \times 0,40 = \text{mc. } 4,40$$

$$1 \times 12,23 \times 0,55 \times 0,80 = \text{" } 5,38$$

SOMMA TRAVE ZOPPA 7-21 mc. 9,78

ELEMENTO TIPO CON 1 GIUNTO

Idem sviluppi elem.tipo s.g. 103,88

A DETRARRE:

trave 7¹ - 21¹ sez.A mc.5,87

mc.5,38

TOTALE DETRAZIONE mc. 11,25

RESTANO mc. 92,63

DA SOMMARE trave zoppa 7-21

Sez. C : mc. 9,78

SOMMA ELEMENTO TIPO CONW

1 GIUNTO mc. 102,41

ELEMENTO TIPO CON 1 GIUNTO mc. 102,41

ELEMENTO TIPO CON 2 GIUNTI

Idem elemento tipo con 1 giunto: = mc.

= mc= 102,41

A detrarre trave 1415

sez.A = mc.5,87

mc.5,83

TOTALE detrazioni mc. 11,25

RESTANO mc. 91,16

Da sommare trave zoppa 1¹-15¹

7-21 Sez.G mc. 9,78

SOMMA ELEMENTO TIPO CON 2 GIUNTI mc. 100,94

PALAZZINE 1 e 2

Idem all'elemento tipo senza

giunto 2 x 103,88 = mc. 207,76

A detrarre la sovrapp.

dell'aletta:

$$0,63 \times 4,43 \times 0,40 = 1,12$$

RESTANO PAL. 1 e 2

mc. 206,64

PALAZZINA 3

Idem all'elemento tipo senza
giunto: = mc. 103,88

PALAZZINE 4 e 5

Idem all'elemento tipo con
1 giunto:
2 x mc.102,41 = mc. 204,82

PALAZZINE 6 e 8

idem all'elemento tipo con
1 giunto:
2 x mc.102,41 = mc. 204,82

PALAZZINA 7

Idem all'elemento tipo con
2 giunti : = mc. 100,94

SOMMARIO mc. 942,98

A DETRARRE le sovrapp. relative al-
le travi a sez.D con le alette travi:
1-15; 3-17; 4-19; 7-21

$8 \times 0,32^5 \times 0,55 \times 0,40 = mc.0,57$

$8 \times mc. 0,57 = mc.4,56$ mc. 4,56

RESTANO mc. 938,42

Da sommare il tratto di sovrapp.
alle travi 2-9; 6-13

$2 \times 2 \times 0,32^5 \times 0,55 \times 0,80 = 0,58$

$2 \times 0,42^5 \times 0,55 \times 0,80 = 0,38$

Somma mc0,96

mc.0,96 x 8 Pal. mc. 7,68

TOTALE CALCESTRUZZO mc. 946,10

3/17 - Muratura da cm.20 tutta tufo
e malta comune in opera a
qualunque altezza o per mura-
tura retta o centinata.=

Formazione tompagnatura p.f.

Elemento tipo:

Tratto 2-9; 6-13

$$2 \times 5,65 = \text{ml. } 11,30$$

A detrarre tratto re-
lativo al plastico 2
e alla trave per tompa-
gnamento box:

$$2 \times 0,40 = \text{ml. } 0,80$$

$$2 \times 0,40 = \text{" } 0,80$$

Somma detrazioni ml. 1,60

RESTANO ml. 9,70

PALAZZINE 1 e 2

Idem Elemento tipo:

$$2 \times 9,70 \times 0,45 = \text{mq. } 8,73$$

PALAZZINA 3

idem Elemento tipo

$$1 \times 9,70 \times 0,99 = \text{mq. } 9,60$$

tratto retro box:

$$1 \times 2,10(1,99-0,60) = \text{" } 0,82$$

PALAZZINE 4-5

Idem Elemento tipo:

$$2 \times 9,70 \times 0,73 = \text{" } 14,16$$

tratto retro box:

$$2 \times 2,10(0,73-0,60) = \text{" } 0,55$$

PALAZZINE 6-7-8

Idem Elemento tipo:

$$3 \times 9,70 \times 0,64 = \text{" } 18,62$$

tratto retro box:

$$3 \times 2,10(0,64-0,60) = \text{" } 0,25$$

In totale mq. 52,73

4/62 - Ferro omogeneo in opera sagomato per c.a.

Formazione travi di fondazione Elemento tipo:

Trave 1-7¹

φ 18 :

3 × 9,11	= ml. 27,33
3 × 9,11	= " 27,33
2 × 5,11	= " 10,22
6 × 8,85	= " 53,10
2 × 2,61	= " 5,22
2 × 3,76	= " 7,52
2 × 2 × 2,92	= " 11,68
2 × 2 × 2,92	= " 11,68
3 × 2 × 10,09	= " 60,54
3 × 8,71	= " 26,13
3 × 8,41	= " 25,23
6 × 8,85	= " 53,10

Sommano ml.319,08 × Kg. 1,998 = Kg. 637,522

Staffe tratto 1-4 (alette)

φ 10 :

55 × 3,95 = ml.217,25 × Kg. 0,617 = Kg. 134,043

Staffe tratto 1-7¹ (costola)

φ 12 :

95 × 3,54 = ml.336,30

ripartitori(alette)

4 (0,72 + 13,68)= ml. 57,60

ripartitori(costole):

2 (0,72 + 19,08)= ml. 39,60

tratto 4-7 (costola)

2 × 6,67 = ml. 13,34

Sommano ml.446,84 × Kg. 0,888 = Kg. 396,794

Trave 15-18

φ 18:

3 × 9,11	= ml. 27,33
3 × 3,16	= " 9,48
2 × 5,11	= " 10,22

$$\begin{aligned} 6 \times 6,95 &= \text{ml. } 41,70 \\ 2 \times 2,61 &= " \quad 5,92 \\ 2 \times 3,76 &= " \quad 7,52 \\ 2 \times 2 \times 2,92 &= " \quad 11,68 \\ 2 \times 2 \times 2,92 &= " \quad 11,68 \\ 3 \times 2 \times 9,06 &= " \quad 54,36 \\ 3 \times 8,71 &= " \quad 26,13 \\ 3 \times 2,73 &= " \quad 8,19 \\ 6 \times 7,15 &= " \quad 42,90 \end{aligned}$$

$$\text{Sommano} \quad \text{ml. } 256,41 \times \text{Kg. } 1,998 = \text{Kg. } 512,307$$

=====

Staffe Tratto 15-18 (alette)

φ 10 :

$$55 \times 3,95 = \underline{\text{ml. } 217,25} \times \text{Kg. } 0,617 = \text{Kg. } 134,043$$

=====

tratto 15-18 (costola) —

φ 12:

$$65 \times 3,54 = \text{ml. } 230,10$$

ripartitori (aletta):

$$4 (0,72+13,68) = \text{ml. } 57,60$$

ripartitori (costola)

$$2 (0,72+13,03) = \underline{\text{ml. } 27,50}$$

$$\text{Sommano} \quad \text{ml. } 315,20 \times \text{Kg. } 0,888 = \text{Kg. } 279,898$$

=====

Trave 19-21, 5-7

φ 18 :

$$\begin{aligned} 2 \times 2 \times 5,11 &= \text{ml. } 20,44 \\ 2 \times 3 \times 8,91 &= " \quad 53,46 \\ 2 \times 2 \times 2,92 &= " \quad 14,68 \\ 2 \times 2 \times 2,64 &= " \quad 10,56 \\ 2 \times 2 \times 2,61 &= " \quad 10,44 \\ 2 \times 2 \times 2 \times 2,92 &= " \quad 17,52 \\ 2 \times 3 \times 7,81 &= " \quad 46,86 \end{aligned}$$

$$\text{Sommano} \quad \text{ml. } 170,96 \times \text{Kg. } 1,998 = \text{Kg. } 341,578$$

=====

Staffe tratto 17-21, 5-7 (aletta)

φ 10 :

$$30 \times 2 \times 3,95 = \underline{\text{ml. } 237,00} \times \text{Kg. } 0,617 = \text{Kg. } 146,229$$

=====

Tratto 17-21, 5-7 (costola)

φ 12 :

$$2 \times 27 \times 3,54 = \text{ml. } 191,16$$

ripartitori (aletta):

$$2 \times 4 \times 7,44 = " \quad 59,52$$

ripartitori costola):

$$2 \times 2 \times 6,79 = " \quad 27,16$$

$$\text{Sommano} \quad \text{ml. } 277,84 \times \text{Kg. } 0,888 = \text{Kg. } 246,722$$

=====

Trave 8-10, 12-14:

φ 18 :

$$2 \times 3 \times 5,11 = \text{ml. } 30,66$$

$$2 \times 3 \times 8,91 = " \quad 53,46$$

$$2 \times 3 \times 2,91 = " \quad 17,46$$

$$2 \times 3 \times 2,64 = " \quad 15,84$$

$$2 \times 2 \times 3 \times 2,92 = " \quad 35,04$$

$$2 \times 3 \times 8,11 = " \quad 48,66$$

$$\text{Sommano} \quad \text{ml. } 201,12 \times \text{Kg. } 1,998 = \text{Kg. } 401,838$$

=====

Staffe tratto 8-10, 12-14

(alette) φ 10 :

$$2 \times 30 \times 4,35 = \text{ml. } 261,00 \times \text{Kg. } 0,617 = \text{Kg. } 161,037$$

=====

Tratto 8-10, 12-14 (costola)

φ 12 :

$$2 \times 34 \times 3,54 = \text{ml. } 240,72$$

ripartitori (alettina)

$$2 \times 4 \times 7,44 = " \quad 59,52$$

ripartitori (costola)

$$2 \times 2 \times 6,79 = " \quad 27,16$$

$$\text{Sommano} \quad \text{ml. } 327,40 \times \text{Kg. } 0,888 = \text{Kg. } 290,731$$

=====

Tratto 1-3, 15-17, 19-21

φ 18 :

$$3 \times 3 \times 8,91 = \text{ml. } 80,19$$

$$3 \times 3 \times 8,11 = \text{" } 72,99$$

$$\text{Sommano } \text{ml. } 153,18 \times \text{Kg. } 1,998 = \text{Kg. } 306,054$$

=====

Staffe φ 12:

$$3 \times 34 \times 3,54 = \text{ml. } 361,08$$

ripartitori:

$$3 \times 4 \times 6,79 = \text{" } 81,48$$

$$\text{Sommano } \text{ml. } 442,56 \times \text{Kg. } 0,888 = \text{Kg. } 392,993$$

=====

Tratti 15-1, 17-3, 21-7

φ 18 :

$$3 \times 3 \times 8,88 = \text{ml. } 79,92$$

$$3 \times 3 \times 8,69 = \text{" } 78,21$$

$$3 \times 3 \times 2 \times 2,92 = \text{" } 52,56$$

$$3 \times 2 \times 9,18 = \text{" } 55,08$$

$$3 \times 1 \times 7,89 = \text{" } 23,67$$

$$3 \times 2 \times 9,40 = \text{" } 56,40$$

$$3 \times 1 \times 8,22 = \text{" } 24,66$$

$$3 \times 3 \times 13,29 = \text{" } 119,61$$

$$\text{Sommano } \text{ml. } 490,11 \times \text{Kg. } 1,998 = \text{Kg. } 979,240$$

=====

Staffe (alette)

φ 10 :

$$3 \times 50 \times 3,95 = \text{ml. } 711,00 \times \text{Kg. } 0,617 = \text{Kg. } 438,677$$

=====

Staffe (costola)

φ 12 :

$$3 \times 75 \times 3,54 = \text{ml. } 796,50$$

ripartitori (alette):

$$3 \times 4 \times 12,02 = \text{ml. } 144,24$$

ripartitori (costola)

$$3 \times 2 \times 12,02 = \text{" } 72,12$$

$$\text{Sommano } \text{ml. } 1.012,86 \times \text{Kg. } 0,888 = \text{Kg. } 899,420$$

=====

Trave 19-4

φ 18 :

3 x	8,88	= ml.	26,64
3 x	8,69	= "	26,07
2 x	3,72	= "	7,44
2 x	10,00	= "	20,00
1 x	7,87	= "	7,87
2 x	5,66	= "	11,32
2 x	2,92	= "	5,84
2 x	5,66	= "	11,32
2 x	8,18	= "	24,54
3 x	8,21	= "	24,63

Sommano ml. 165,67 x Kg.1,998 = Kg. 331,009
=====

Staffe (aletta)

φ 10 :

51 x 3,95 = ml. 201,45 x Kg.0,617 = Kg. 124.295
=====

Staffe (costola)

φ 12 :

62 x 3,54 = ml. 219,48

ripartitori:

4(12,75+0,72)= ml. 53,88

2(12,42+0,72)= " 26,28

Sommano ml. 299,64 x Kg.0,888 = Kg. 266,080
=====

Trave 9-2, 13-6

φ 18:

2 x 3 x 8,96 = ml. 53,76

2 x 3 x 7,93 = " 47,58

Sommano ml.101,34 x Kg.1,998 = Kg.202,477
=====

Staffe

φ 12:

2 x31 x 3,34 = ml.207,08

ripartitori:

2 x 4 x 6,84 = " 54,72

Sommano ml. 261,80x Kg.0,888 = Kg.232,478
=====

Trave 2-9, 3-10, e 5-12, 6-13

φ 12 :

$$2 \times 6 \times 3,09 = \text{ml. } 37,08$$

staffe:

$$2 \times 16 \times 2,04 = \text{" } 65,28$$

$$\text{Sommano} \quad \text{ml} = 102,36 \times \text{Kg. } 0,888 = \text{Kg. } 90,896$$

In totale Elemento tipo

Kg. 7.946,371

Kg. 7.946,371

ELEMENTO TIPO con 1 trave zoppa
21' - 7'

Idem elemento tipo:

Kg. 7.946,371

A DETRARRE:

le staffe aletta trave 21-7

φ 10 :

$$60 \times 3,95 = \text{ml. } 237,00 \times \text{Kg. } 0,617 = \text{Kg. } 146,229$$

la maggiore Lungh. del
la 1/2 coffa e del fer
ro inferiore trave 12-

14 - φ 18:

$$2 \times 3 \times 0,30 = \text{ml. } 1,80 \times \text{Kg. } 1,998 = \text{Kg. } 3,596$$

per la staffa della
aletta φ 10:

$$1 \times 4,35 = \text{ml. } 4,35 \times \text{Kg. } 0,617 = \text{Kg. } 2,684$$

la magg.lungh.dei
ferri inferiori del
la trave 19-21, 4-7

φ 18 :

$$2 \times 3 \times 0,30 = \text{ml. } 1,80 \times \text{Kg. } 1,998 = \text{Kg. } 3,596$$

la staffa dell'aletta
della trave 19-21, 5-7

φ 10 :

$$2 \times 3,95 = \text{ml. } 7,90 \times \text{Kg. } 0,617 = \text{Kg. } 4,874$$

riporto

Kg. 7.946,371

ripartitori relativi alla
zona delle alette per le
travi: 12-14 ϕ 12 :

$$4 \times 0,30 = \text{ml. } 1,20$$

per le travi 5-7,

19-21 ϕ 12:

$$2 \times 4 \times 0,30 = \text{ml. } 2,40$$

$$\text{Sommano ml. } 3,60 \times \text{Kg. } 0,888 = \text{Kg. } 3,197$$

=====

TOTALE DETRAZIONI

Kg. 164,176

Kg. 164,176

RESTANO Kg. 7.782,195

Da sommare le staffe relative alla
trave zoppa 21' - 7' ϕ 10 :

$$60 \times 3,35 = \text{ml. } 201,00 \times \text{Kg. } 0,617 =$$

Kg. 124,017

ELEMENTO TIPO + UNA TRAVE ZOPPA: SOMMANO Kg. 7.906,212

=====

Elemento tipo con 2 travi zoppa

Idem elemento tipo con 1 trave zoppa

Kg. 7.906,212

A DETRARRE le staffe alette della
trave 1-15 ϕ 10:

$$60 \times 3,95 = \text{ml. } 237,00 \times \text{Kg. } 0,617 = \text{Kg. } 146,229$$

=====

La magg.lungh. della 1/2 coffa
e dei ferri inferiori trave
8-10

ϕ 18 :

$$2 \times 3 \times 0,30 = \text{ml. } 1,80 \times \text{Kg. } 1,998 = \text{Kg. } 3,596$$

=====

riporto

Kg. 7.906,212

Staffe dell'aletta

φ 10 :

$$1 \times 4,35 = \text{ml. } 4,35 \times \text{Kg. } 0,617 = \text{Kg. } 2,684$$

=====

La maggiore lunghezza dei
ferri superiori 15' - 17'

1' 3' φ 18 :

$$2 \times 3 \times 0,30 = \text{ml. } 1,80 \times \text{Kg. } 1,998 = \text{Kg. } 3,596$$

=====

Staffa aletta travi 15-17,
21-3 φ 10;

$$2 \times 3,95 = \text{ml. } 7,90 \times \text{Kg. } 0,617 = \text{Kg. } 4,874$$

=====

Ripartitori relativi alla
zona delle alette per le
travi 8-10

φ 12 :

$$4 \times 0,30 = \text{ml. } 1,20$$

15-17, 1-3 φ 12:

$$2 \times 4 \times 0,30 = \text{ml. } 2,40$$

$$\text{Sommano } \text{ml. } 3,60 \times \text{Kg. } 0,888 = \text{Kg. } 3,197$$

=====

TOTALE DETRAZIONI Kg. 164,176

R E S T A N O Kg. 7.742,036

da sommare le staffe relative
alla trave zoppa 1'-15' φ 10

$$60 \times 3,35 = \text{ml. } 201,00 \times \text{Kg. } 0,617 = \text{Kg. } 124,017$$

=====

ELEMENTO TIPO CON 2 TRAVI ZOPPE: SOMMANO Kg. 7.866,053

=====

4/62 - Ferro omogeneo in opera
per cemento armato:

Palazzine 1-2

Idem all'Elemento tipo:

$$2 \times \text{Kg. } 7.946,371 = \text{Kg. } 15.892,742$$

Palazzina 3

Idem all'Elemento tipo:

$$1 \times \text{Kg. } 7.946,371 = \text{Kg. } 7.946,371$$

Palazzine 4-5

Idem all'Elemento tipo con
1 trave zoppa :

$$2 \times \text{Kg. } 7.906,212 = \text{Kg. } 15.812,424$$

Palazzine 6-8

Idem all'Elemento tipo
con 1 trave zoppa:

$$2 \times \text{Kg. } 7.906,212 = \text{Kg. } 15.812,424$$

Palazzina 7

Idem all'Elemento tipo
con 2 travi zoppe :

$$1 \times \text{Kg. } 7.866,053 = \text{Kg. } 7.866,053$$

Elementi tipo ferri d'attacco
pilastri da 1 a 21

φ 14:

$$21 \times 6 \times 2,01 = \text{ml. } 253,26 \times \text{Kg. } 1,208 = \text{Kg. } 305,938$$

φ 12:

$$21 \times 4 \times 1,89 = \text{ml. } 158,76 \times \text{Kg. } 0,888 = \text{Kg. } 140,979$$

$$\text{ELEMENTO TIPO SOMMANO} \dots\dots\dots \text{Kg. } 446,917$$

Ferri d'attacco:

Palazzine dall'1 a 8

Idem elemento tipo :

$$8 \times \text{Kg. } 446,917 = \text{Kg. } 3.575,336$$

=====

Ferri di fuga :

Palazzine 1 e 2

φ 14 :

$$2 \times 6 \times 21 \times 0,59 = \text{ml. } 148,68 \times \text{Kg. } 1,208 = \text{Kg. } 179,605$$

=====

Ferri di fuga Pal.1 e 2

φ 12 :

$$2 \times 4 \times 21 \times 0,57 = \text{ml. } 95,76 \times \text{Kg. } 0,888 = \text{Kg. } 85,035$$

=====

Staffe φ 6 :

$$2 \times 21 \times 3 \times 1,40 = \text{ml. } 176,40$$
$$2 \times 21 \times 2 \times 1,80 = \text{ " } 151,20$$

$$\text{Sommano} \quad \text{ml. } 327,60 \times \text{Kg. } 0,617 = \text{Kg. } 202,129$$

=====

Palazzina 3

φ 14 :

$$6 \times 21 \times 1,13 = \text{ml. } 142,38 \times \text{Kg. } 1,208 = \text{Kg. } 171,995$$

=====

φ 12 :

$$4 \times 21 \times 1,11 = \text{ml. } 93,24 \times \text{Kg. } 0,888 = \text{Kg. } 82,797$$

=====

staffe φ 6:

$$21 \times 4 \times 1,80 = \text{ml. } 151,20$$
$$21 \times 6 \times 1,40 = \text{ " } 176,40$$

$$\text{Sommano} \quad \text{ml. } 327,60 \times \text{Kg. } 0,617 = \text{Kg. } 202,129$$

=====

Palazzine 4-5

φ 14 :

$$2 \times 6 \times 21 \times 0,87 = \text{ml. } 219,24 \times \text{Kg. } 1,208 = \text{Kg. } 264,842$$

=====

φ 12 :

$$2 \times 4 \times 21 \times 0,85 = \text{ml. } 142,80 \times \text{Kg. } 0,888 = \text{Kg. } 126,806$$

=====

Staffe φ 6 :

$$3 \times 2 \times 21 \times 1,80 = \text{ml. } 226,80$$

$$2 \times 21 \times 5 \times 1,40 = \text{" } 294,00$$

Sommano

$$\text{ml. } 520,80 \times \text{Kg. } 0,617 = \text{Kg. } 321,334$$

=====

Palazzine 6-7-8

φ 14 :

$$3 \times 6 \times 21 \times 0,78 = \text{ml. } 196,56 \times \text{Kg. } 1,208 = \text{Kg. } 170,070$$

=====

Staffe φ 6:

$$3 \times 21 \times 3 \times 1,80 = \text{ml. } 226,80$$

$$3 \times 21 \times 4 \times 1,40 = \text{" } 352,80$$

Sommano

$$\text{ml. } 579,60 \times \text{Kg. } 0,617 = \text{Kg. } 357,613$$

=====

FERRO IN TOTALE

$$\text{Kg. } 69.307,149$$

=====

Volumi relativi all'elemento tipo

Elemento tipo:

$$2 \times 12,23 \times 6,55 = \text{mq. } 160,21 \times \text{h. } 7,10 = \text{mc. } 1.137,49$$

Zona portico:

$$1 \times 9,40 \times 5,74 = \text{mq. } 53,96 \times \text{h. } 3,50 = \text{" } 188,86$$

PALAZZINA TIPO SOMMA :

$$\text{mc. } 1.326,35$$

=====

Per il totale delle 8 palazzine:

$$8 \times \text{mc. } 1.326,35 = \text{mc. } 10.610,80$$

=====

5/11 -/CSA -
RUSTICO

$$\text{mc. } 10.610,80 \times 64,78\% = \text{mc. } 6.873,68$$

=====

$$\text{mc. } 6.873,68 \times 54\% = \text{mc. } 3.711,78$$

=====

7/1 - Scavo di terra eseguito
a mano.=

Livellamento cavi di fon-
dazione:

PAL. 2

idem sviluppi scavo di terra
con mezzi meccanici:

$$\underline{\underline{\text{mq. } 143,28}} \times 0,15^m = \text{mc. } 21,49$$

PAL. 1

Idem alla pal.2 mq. 21,49

A detrarre la sovrappo-
sizione 13-14:

$$\underline{\underline{\text{mq. } 3,02}} \times 0,15 = \underline{\underline{\text{mc. } 0,45}}$$

Restano PAL.1 = " 21,04

PAL. 3

Idem sviluppi Pal.2: $\underline{\underline{\text{mq. } 143,28}} \times 0,15^m = " \quad 21,49$

PAL. 4

idem sviluppi pal.4 re-
lativo allo scavo con
mezzi meccanici:

$$\underline{\underline{\text{mq. } 139,21}} \times 0,15^m = " \quad 20,88$$

PAL. 5

Idem Pal.4: $\underline{\underline{\text{mq. } 139,21}} \times 0,15^m = " \quad 20,88$

PAL. 8

idem sviluppi Pal.4
relativo allo scavo
con m.m. :

$$\underline{\underline{\text{mq. } 139,21}} \times 0,15^m = " \quad 20,88$$

PAL. 7

Idem sviluppi Pal.7 re-
lativi allo scavo con m.m.

$$\text{mq. } 135,14 \times 0,15^m = " \quad 20,27$$

riporto 146,93

PAL. 7

idem sviluppo Pal.6 relativa
allo scavo con m.m.

$$\underline{\underline{\text{mq. } 139,21}} \times \overset{\text{m}}{0,15} \quad 20,88$$

Somma scavo relativo spiana-
mento cavi di fondazione mc. 167,81

Tratto relativo alla formazione
nella fondazione per tompagnatu
ra retro box :

PAL. 1:

$$2 \times 1 \times 2,30 \times 0,50 \times 0,27 = \text{mc. } 0,62$$

PAL.2

$$2 \times 1 \times 2,30 \times 0,50 \times 0,16 = " 0,37$$

PAL.3

$$2 \times 1 \times 2,30 \times 0,50 \times 0,70 = " 1,61$$

PAL.4

$$2 \times 1 \times 2,30 \times 0,50 \times 0,31 = " 0,71$$

PAL.5

$$2 \times 1 \times 2,30 \times 0,50 \times 0,27 = " 0,62$$

PAL.6

$$2 \times 1 \times 2,30 \times 0,50 \times 0,46 = " 1,06$$

PAL.7

$$2 \times 1 \times 2,30 \times 0,50 \times 0,36 = " 0,83$$

PAL.8

$$2 \times 1 \times 2,30 \times 0,50 \times 0,34 = " 0,78$$

SOMMANO mc. 6,60

IN TOTALE SCAVO A MANO: mc. 174,41
=====

8/32 - Calcestruzzo a Kg.200

Spianamento cavi di
fondazione:

PAL. 2

idem sviluppi scavo di
terra con m.m. :

$$\underline{\underline{\text{mq. } 243,28}} \times 0,18^{\text{m}} = \underline{\underline{\text{mc. } 25,79}}$$

PAL. 1

$$\text{idem alla pal.2:} \underline{\underline{\text{mq. } 143,28}} \times 0,20 = \text{" } 28,66$$

$$\text{da sommare i tratti di maggiore} \\ \text{profondità 24} = \text{" } 13,73$$

SOMMANO PAL. 1 mc. 42,39

A DETRARRE la sovrapposizione 13-14

$$\underline{\underline{\text{mq. } 3,02}} \times 0,20^{\text{m}} = \text{" } 0,60$$

Reatano Pal. 1 mc. 41,79

PAL. 3

Idem sviluppi pal.2

$$\underline{\underline{\text{mq. } 143,28}} \times 0,13^{\text{m}} = \text{mc. } 18,63$$

$$\text{da sommare i tratti di maggiore} \\ \text{profondità 2-3} = \text{mc. } 1,44 \\ \text{8-9} = \text{" } 2,84$$

SOMMANO PAL. 3 mc. 22,91

PAL. 4

Idem sviluppi Pal.4 relativi
allo scavo con mezzi mecc. :

$$\underline{\underline{\text{mq. } 139,21}} \times 0,19^{\text{m}} = \text{mc. } 26,45$$

$$\begin{array}{rcl} \text{da sommare tratti di maggio} \\ \text{re profondità' : 1} & = & \text{" } 0,89 \\ & & 2 & = & \text{" } 0,37 \\ & & 4 & = & \text{" } 1,27 \\ & & & & \text{" } 0,18 \\ & & 27 & = & \text{" } 4,41 \\ & & & & \text{" } 0,62 \\ & & 28 & = & \text{" } 0,63 \\ & & & & \text{" } 5,04 \\ & & 26 & = & \text{" } 0,93 \\ & & & & \underline{\underline{\text{" } 0,94}} \end{array}$$

sommano mc. 41,73

PAL. 5

idem sviluppi Pal.4

$$\underline{\underline{\text{mq. } 139,21}} \times 0,24^m = \text{mc. } 33,41$$

tratto 26 di magg. prof. = " 0,93

SOMMANO Pal. 5 mc. 34,34

PAL. 8

idem sviluppi pal.4 relativi

scavo con mezzi mecc.

$$\underline{\underline{\text{mq. } 139,21}} \times 0,23^m = " 32,02$$

PAL. 7

idem sviluppi Pal.7 relativi

scavo con mezzi meccanici :

$$\underline{\underline{\text{mq. } 135,14}} \times 0,24^m = " 32,43$$

PAL. 6

idem sviluppi Pal.6 relativi

scavo con m.m. :

$$\underline{\underline{\text{mq. } 139,21}} \times 0,22^m = " 30,63$$

TOTALE calcestruzzo a Kg. 200 mc. 261,64
=====

9/9 - Calcestruzzo in elevato. =

Spezzoni pilastri :

= mc. 10,44

$2 \times 21 \times 0,45 \times 0,45 \times 0,45^m$ = " 3,78

PAL. 3 :

$21 \times 0,45 \times 0,45 \times 0,39^m$ = " 4,16

PAL. 4 - 5:

$2 \times 21 \times 0,45 \times 0,45 \times 0,75^m$ = " 6,30

PAL. 6 - 7 - 8:

$3 \times 21 \times 0,45 \times 0,45 \times 0,64^m$ = " 8,06

IN TOTALE mc. 32,74

=====

10/15- Muratura tutta tufo.=

ELEMENTO TIPO

tratti longitudinali:

1-15; 3-17; 4-19; 7-21;

$$4 \times 12,23 \times 0,45 = \text{mq. } 22,01$$

tratti trasversali:

1-3; 8-10; 15-17; 15-17 est.

4-7; 12-13; 19-21; 19-21 est.

$$8 \times 5,65 \times 0,45 = \text{mq. } 20,34$$

1-2; 6-7:

$$2 \times 3,35 \times 0,45 = \text{" } 3,02$$

$$\text{SOMMANO mq. } 45,37$$

A DETRARRE la superficie

dei pilastri :

1-3-8-9-10-15-16-17

4-5-7-12-13-14-18-

19-20-21 :

$$18 \times 0,45 \times 0,45 = \text{mq. } 3,65$$

trave d'appoggio del

la muratura di tompa

gnamento del bax sez.E

$$2 \times 0,40 \times 0,45 = \text{" } 0,36$$

$$\text{Totale detrazioni mq. } 4,01$$

$$\text{RESTANO ELEMENTO TIPO ... mq. } 41,36$$

=====

PAL. 1 - 2

idem elemento tipo relativo

alla muratura :

$$2 \times \text{mq. } 41,36 \times 0,45 = \text{mc. } 37,22$$

PAL.3

idem elemento tipo relativo

alla muratura:

$$1 \times \text{mq. } 41,36 \times 0,99 = \text{mc. } 40,95$$

PAL.4-5

idel elemento tipo

relativo alla mura _____

$$\text{a riportare } \text{mc. } 78,17$$

riporto mc. 78,17

tura:

2 x mq. 41,36 x 0,73 = mc. 60,39

PAL.6-7-8:

idem elemento tipo re
lativo alla muratura:

3 x mq. 41,36 x 0,64 = mc. 79,41

S O M M A N O mc. 217,97

=====

11/9 - Formazione di rilevato per formazione di strade marciapiedi e piazzali.=

Tratto A)

tra le sezioni: 1-2-8-9:

$$1/2 (7,10+70,00) \times 36,50 \times 1/4 (0,80+0,60+0,90+0,60) = \text{mc. } 1.866,49$$

Tratto B)

tra le sezioni: 8-9-6-7

$$1/2 (70,00+69,00) \times 24,40 \times 1/4 (0,90+0,60+0,55+0,75) = " 1.187,06$$

Tratto C)

tra le sezioni: 2-3-5-6

$$60,90 \times 28,70 \times 1/4 (0,60+0,50+0,45+0,55) = " 926,36$$

Tratto D)

tra le sezioni: 3-4-5

$$1/2 (60,90 \times 31,00) \times 1/3 (0,50+0,30+0,45) = " 396,46$$

S O M M A N O mc. 4.395,66

A DETRARRE :

il Tratto E)

$$1/2 (13,50 \times 11,00) \times 0,30^m = \text{mc. } 22,28$$

R E S T A N O mc. 4.373,38
=====

12/1 - Scavo per posa in opera di
cordoni calcarei per marcia
piedi a partire da via A.
Falcone lato pal.6-7-8 :

28,00 + 35,00 + 4,00	= ml. 67,00
5 x 7,00	= " 35,00
6 x 4,50	= " 27,00
6 x 3,00	= " 18,00
12,00 + 15,00	= " 27,00

Lato Palazzine 5-4-3:

6,00 + (4 x 3,00)	= " 18,00
4 x 4,50	= " 17,80
(2 x 7,00) + 8,00	= " 22,00
6,00 + 27,00	= " 33,00
6,00 + 7,00 + 4,00 + 6,00	= " 23,00
2 x 3,00	= " 6,00
2 x 4,50	= " 9,00

Lato palazzine 2-1:

4,00 + 7,00 + 6,00	= " 17,00
2 x 3,00	= " 6,00
2 x 4,50	= " 9,00
9,50 x 2,00	= " 11,50
2,00 + (2 x 2,50)	= " 7,00
7,00 + (2 x 3,50)	= " 14,00
6,00 + 11,00 + 29,00	= " 46,00

Sommano

ml=413,30

ml. 413,30 x 0,30 x 0,20^m

= mc. 24,80

Scavo per posa in opera di tuba-
zione fognante a partire da via
A.Falcone :

42,50 + 27,50 + 60,00	= ml. 130,00
33,00+16,00+ 12,50 + 37,50	= " 99,00
17,50 + 8,00 + 20,00	= " 45,50

raccordi dalle montanti ai
pozzetti:

25 x 10,00	= ml. 250,00
10 x 5,00	= " 50,00

Sommano

ml. 300,00

Totale ml. 574,00

a riportare

mc. 24,80

Riporto mc. 24,80

$$\underline{\underline{\text{ml. } 574,00}} \times 0,50 \times 0,70^m = \text{" } 200,90$$

Scavo per posa in opera della rete idrica:

100,00 + 12,00	= ml. 112,00
7,50 + 20,00 + 6,00 + 1,00	= " 34,50
7,50 + 20,00 + 35,00 + 2,00	= " 64,50
7,50 + 20,00 + 90,00 + 8,00	= " 125,50
Sommano	ml. 336,50
	<u>=====</u>

$$\underline{\underline{\text{ml. } 336,50}} \times 0,20 \times 0,30^m = \text{" } 20,19$$

Scavo per posa in opera cordoncini in pietra calcarea per aiuole :

4 x 7,00	= ml. 28,00
3 x 15,00	= " 45,00
3 x 6,50	= " 19,50
2 x (7,00 + 3,50)	= " 21,00
2 x (7,50 + 2,00)	= " 19,00
3 x 3,50	= " 10,50
7,50 + (2 x 2,50)	= " 12,50
4 x 2,00	= " 8,00
2 x (7,00 + 9,00)	= " 32,00
4 x 2 x (2,50 + 6,00)	= " 68,00
4 x 4 x 5,00	= " 80,00
7 x 4 x 2,00 x 2,00	= " 112,00
Sommano	ml. 455,50
	<u>=====</u>

$$\underline{\underline{\text{ml. } 455,50}} \times 0,15 \times 0,20^m = \text{" } 13,67$$

Per formazione di cordolo di contenimento sul confine :

$$112,55 + 60,90 + 98,80 + 56,60 = \underline{\underline{\text{ml. } 328,85}}$$

$$\underline{\underline{\text{ml. } 328,85}} \times 0,30 \times 0,30^m = \text{" } 29,60$$

IN TOTALE mc. 289,16

=====

13/31 - Calcestruzzo per posa in opera
di costoni stradali.=

Idem sviluppi lineari relativi
allo scavo a sezione ristretta

$$\text{ml. } 413,30 \times 0,30 \times 0,20^m = \text{mc. } 24,80$$

Formazione rete fognante prote-
zione attraversamenti stradali
della tubazione :

$$4 \times 27,50 \times 0,40 \times 0,15 = " 6,60$$

$$4 \times 33,00 \times 0,40 \times 0,15 = " 7,92$$

$$16 \times 4 \times 3,00 \times 0,40 \times 0,15 = " 11,52$$

Calcestruzzo posa in opera cor-
doncini per aiuole.=

$$\text{Idem sviluppi scavo :} = " 13,67$$

Calcestruzzo per formazione cor-
dolo di contenimento sul confine:

Idem sviluppi lineari relativi
allo scavo :

$$\text{ml. } 328,85 \times 0,30 \times 0,60 = " 59,20$$

In totale mc. 123,71

=====

14/62 - Formazione protezione attraversamenti stradali della rete fognante;
ferro in ragione di Kg.6/ml:

$$(27,50 + 33,00) \times \text{Kg. } 6 = \text{Kg. } 363,00$$

15/82 - Costoni per formazione di marciapiedi.=

Idem sviluppi lineari relativi allo scavo a sezione ristretta :

$$= \text{ml. } 413,30$$

16/83 - Formazione di strade tratto A)

$$1/2 (28 + 37) \times 10,00 = \text{mq. } 325,00$$

Tratto B)

$$1/2 (25 \times 17,50) = " 218,75$$

Tratto C)

$$21,00 \times 6,00 = " 126,00$$

Tratto D)

$$42,50 \times 10,00 = " 425,00$$

Tratto E)

$$41,00 \times 15,00 = " 615,00$$

Accesso ai box:

$$7 \times 4,50 \times 3,00 = \text{mq. } 94,50 = "$$

$$7 \times 3,00 \times 3,00 = " 63,00$$

$$2,50 \times 3,00 = " 7,50$$

$$3,50 \times 3,00 = " 10,50$$

$$\text{SOMMANO} \dots\dots\dots " 175,50$$

$$\text{TOTALE} \dots\dots\dots \text{mq. } 1.885,25$$

17/83 - Formazione di aiuole.=

Idem sviluppi lineari relativi
allo scavo : = ml. 455,50
=====

18/53 - Formazione sottofondo pavi-
mentazione in pietrini.=

Tratto A)
 $1/2 (12,50 + 37,50) \times 52,50$ = mq. 1.312,50

Tratto B)
 $27,00 \times 10,00$ = " 270,00

Tratto C)
 $6,00 \times 6,00$ = " 36,00

Tratto D)
 $27,00 \times 31,00$ = " 837,00

Tratto E)
 $21,50 \times 39,30$ = " 844,95

Tratto F)
 $15,00 \times 4,00$ = " 60,00

Tratto G)
 $25,00 \times 67,50$ = " 1.687,50

Tratto H)
 $1/2 \times 25,00 \times 18,00$ = " 225,00
=====

SOMMANO

mq. 5.272,95

A DETRARRE :

la superficie occupata dalle
palazzine dalla 1 alla 8 :

Elemento tipo Pal. mq.160,21 $\times$ 8 = mq. 1.281,68

La superficie accesso box
idem superficie relativa al
tappetino bitumato

= " 175,50
=====

SOMMANO DETRAZIONI mq. 1.457,18
=====

RESTANO mq. 3.815,77
=====

19/58 - Formazione di marciapiedi.

Idem sviluppi del massetto
cementizio :

= mq. 3.815,77
=====

20/90 - Formazione rete fognante.

Idem sviluppi lineari rela-
tivi allo scavo:

= ml. 574,00
=====

21/119 - Formazione rete fognante :

4 + 16 + 12 + 16 + 20

= N. 68.==
=====

22/151 - Formazione rete fognante:

N. 74 x Kg. 80

= Kg. 5.920.==
=====

23/100 - Tubazione in ferro zincato 1"1/2.

Formazione rete idrica.=

Idem sviluppi lineari relativi
allo scavo :

= ml. 336,50
=====

R I E P I L O G O

1/2 - Scavo di materie di qualsiasi natura e consistenza, ecc. eseguito con mezzi meccanici.=

Formazione cavi di fondazione

= mc. 1.854,37 1.390 L. 2.577.574,30
=====

2/1 - Scavo di materie di qualsiasi natura e consistenza, ecc. eseguito a mano.=

Livellamento cavi di fondazione :

= mc. 174,41

Posa in opera di cordoni calcarei :

= " 24,80

Posa in opera di tubazione fognante :

= " 200,90

Posa in opera di rete idrica:

" 20,19

Posa in opera di cordoncini per aiuole :

= " 13,67

Formazione cavi per cordolo di contenimento :

= " 29,60

SOMMANO

mc. 463,57 2.200 L. 1.019.854,00
=====

3/9 - Formazione di rilevate e colmate provenienti da cave di prestito ecc.=

a riportare L. 3.597.428,30

Riporto L. 3.597.428,30

Formazione di piazzali, strade e marciapiedi :
= mc. 4.373,38 1.400 " 6.122.732,00
=====

4/32 - Calcestruzzo dosato a Kg.200
di cemento per mc.0,800 di
pietrisco e 0,400 di sabbia,
ecc.=

Spianamento cavi di fondazione :
= mc. 261,64 12.670 " 3.314.978,80
=====

5/31 - Calcestruzzo dosato a Kg.300
di cemento per mc.0,800 di
pietrisco e 0,400 di sabbia
ecc.=

Formazione travi rovesce di
fondazione = mc. 946,10

Formazione protezione rete
fognante negli attraversamen
ti stradali, posa in opera
di cordoni e cordoncine cor
dolo di contenimento sul con
fine :
= mc. 123,71

Sommano mc. 1.069,81 17.400 " 18.614.694,00
=====

6/31-b - Calcestruzzo dosato a Kg.300
di cemento per mc.0,800 di
pietrisco e 0,400 di sabbia
ecc.=

Formazione spezzoni di pilastri:
= mc. 32,74 23.000 " 753.020,00
=====

a riportare L. 32.402.853,10

Riporto

L. 32.402.853,10

7/62 - Ferro omogeneo in opera sagomato per c.a.=

Armatura travi di fondazione e spezzoni di pilastri : = Kg.69.307,149

Armatura protezione rete fognante, in c.a. = " 363,000

Sommano Kg.69.670,149 205 " 14.282.380,55
=====

8/15 - Muratura tutta tufo e malta comune in opera a qualsiasi altezza, ecc.=

Formazione compagnatura della testa travi all'intradosso I° solaio : = mc. 217,97 9.860 " 2.149.184,20
=====

9/17 - Muratura di tufo e malta comune in opera ecc. da centimetri 20.=

Formazione compagnatura dei perimetri box interrotti : = mq. 52,73 2.320 " 122.333,60
=====

10/82 - Cordoni calcarei compresa posa in opera su letto cementizio a Kg.200 di cemento, ecc.=

Formazione cordatura per marciapiedi : = ml. 413,30 2.550 " 1.053.915,00
=====

11/83 - Cordoncini calcarei compresa posa in opera su letto cementizio a Kg.200 di cemento, ecc.=

Formazione contorno aiuole: = ml. 455,50 2.030 " 924.665,00
=====

a riportare L. 50.935.331,45

Riporto L. 50.935.331,45

12/53 - Massetto cementizio ben
spianato e battuto da cen-
timetri 5.=

Formazione marciapiedi sot-
tofondi pietrini :

= mq.3.815,77 725 " 2.766.433,25
=====

13/58 - Pavimentazione di pietrini
di cemento a 16 scacchi,
ecc.=

Formazione marciapiedi :

= mq.3.815,77 1.510 " 5.761.812,70
=====

14/61 - Pavimentazione con tappe-
tino bitumato dello spesso-
re di cm.1,5 finito e rela-
tiva ossatura, ecc.=

Formazione di strade :

= mq.1.885,25 1.275 " 2.403.693,75
=====

15/20 - Provvista e posa in opera
di tubazione in fibro cemen-
to Ø 150, ecc.=

Formazione rete fognante:

= ml. 574.== 1.680 " 964.320,00
=====

16/119 - Costruzione di pozzetti di
ispezione in cls.60x60 pa-
reti da cm.10, ecc.=

Formazione rete fognante:

= N. 68.== 13.920 " 946.560,00
=====

17/151 - Provvista e posa in opera
di chiusini in ghisa com-
pleti di telaio, ecc.=

a riportare L. 63.778.151,15

RiportoL. 63.778.151,15

Formazione rete fognante: = Kg. 5.920.== 335 L. 1.983.200,00
=====

18/100 - Provvista e posa in opera
di tubazione in ferro zin-
cato ϕ 1" 1/2 compreso pez-
zi speciali, ecc.=

Formazione rete idrica : = ml. 336,50 1.505 " 506.432,50
=====

SOMMANO LAVORI L. 66.267.783,65
=====

ed in cifra tonda L. 66.267.784,00
=====

NUOVO QUADRO ECONOMICO

TOTALE LAVORI A MISURA	L.	66.267.784.==
A DETRARRE:		
i lavori a misura previsti in C.S.A.:	"	33.501.664.==
RESTA importo di perizia	L.	32.766.120.==
che aumentati del 160%	"	52.425.792.==
SONO LAVORI IN AUMENTO	L.	85.191.912.==
a detrarre lo 0,20% per fidejussione	"	170.384.==
SONO LAVORI A MISURA OGGETTO DI PERIZIA ..	L.	85.021.528.==
		=====
= LAVORI PRINCIPALI	L.	407.553.206.==
= LAVORI DI PERIZIA	"	85.021.528.==
S O M M A N O	L.	492.574.734.==

Somme a disposizione dell'Amministrazione:

- Spese notarili	L.	100.000.==
- Spese generali 6% su:		
(492.574.734 + 210.000.000) =	"	42.154.485.==
- Allacciamenti	"	13.000.000.==
- Revisione Prezzi 40%	"	210.000.000.==
- Imprevisti	"	21.911.==
- Oneri I.V.A. :		
(21.077.242 + 5.901.628 + 1.820.000)		28.798.870.==

SOMMANO a disposizione dell'Amministrazione L. 294.075.266.==

T O T A L E L. 786.650.000.==

=====

NUOVO QUADRO ECONOMICO

TOTALE LAVORI A MISURA L. 66.267.784.==

A DETRARRE:

i lavori a misura previsti in C.S.A.: " 33.501.664.==

RESTA importo di perizia L. 32.766.120.==

CHE aumentati del 160%..... " 52.425.792.==

SONO LAVORI IN AUMENTO L. 85.191.912.==

REVISIONE PREZZI sul 1° e 2° stato d'avanzamento e pre
sumibile acconto finale " 120.000.000.==

SONO LAVORI OGGETTO DI PERIZIA L. 205.191.912.==
=====

= LAVORI PRINCIPALI L. 408.369.946.==

= LAVORI DI PERIZIA " 205.191.912.==

S O M M A N O L. 613.561.858.==

SOMME A DISPOSIZIONE DELL'AMMINISTRAZIONE:

- Spese notarili L. 100.000.==

- Spese generali 6% su : $\text{L. } 613.561.858$ " 36.813.711.==

- Allacciamenti " 13.800.000.==

- Imprevisti " 61.616.758.==

- Oneri I.V.A.:
(3% su 613.561.858 e 14% su Li
 $\text{re } 36.813.711$) = " 23.560.776.==

SOMMANO a disposizione dell'Amministrazione L. 135.091.245.==

T O T A L E L. 748.653.103.==

A DETRARRE precedente impegno di spesa " 524.340.264.==

RESTA TOTALE PERIZIA L. 224.312.839.==
=====