

GESTIONE I.N.A.=CASA

ISTITUTO AUTONOMO PER LE CASE POPOLARI

DELLA PROVINCIA DI BRINDISI

26083 - CASE PER LAVORATORI NEL COMUNE DI CEGLIE MESSAPICO

CANTIERE 17867 e 18049

P E R I Z I A

LAVORI DI SISTEMAZIONE ESTERNA ED ATTREZZATURA AREA

C O M P U T O M E T R I C O

BRINDISI, 15 febbraio 1964.=



IL DIRETTORE TECNICO IACP
(Dott.Ing. Giovanni ROMA)

GESTIONE I.N.A.=CASA
 ISTITUTO AUTONOMO PER LE CASE POPOLARI
 DELLA PROVINCIA DI BRINDISI

26083 - COSTRUZIONE DI CASE PER LAVORATORI IN Ceglie Messapico - CANTIERE-
RI N° 17867 e 18049

Lavori di sistemazione esterna ed attrezzatura area

COMPUTO METRICO

1/1 - Scavo sbancamento di terra,
 ecc.

CANTIERE 17867

Zona 1 :

$$84,00 \times \frac{20,00 + 47,00}{2} = \text{mq. } 2.814,00$$

Zona 2 :

$$\frac{1}{2} \times 20,00 \times 8,00 = \text{" } 80,00$$

$$\text{Sommano} = \text{mq. } 2.894,00$$

A dedurre :

Superficie coperta dalle
 costruzioni :

Edificio A

$$64,37 \times 10,50 = \text{mq. } 657,88$$

Edificio B

$$20,80 \times 10,50 = \text{" } 218,40$$

Edificio D

$$13,27 \times 10,50 = \text{" } 139,32$$

$$\text{sommano deduzioni} = \text{" } 1.033,60$$

$$\text{Restano} \text{ mq. } 1.860,40$$

$$\text{Mq. } 1.860,40 \times 2,00^{\text{m}} = \text{mc. } 3.720,80$$

di cui in terra :

$$\text{mc. } 3.720,80 \times 0,50 = \text{mc. } 1.860,40 \quad 1.200 \quad 2.232.480.==$$

$$\text{a riportare} \quad 2.232.480.==$$

= 2 =

Riporto

2.232.480.=

2/2 - Sbiancamento di roccia ecc.

Idem sbiancamento terra :

CANTIERE 17867

mc. 3.720,80 x 0,50 = mc. 1.860,40 5.300 9.860.120.=
=====

3/3 - Colmamento con materie ter
rose miste a pietra ecc.

CANTIERE 17867

Zona 3 :

$12,60 \times \frac{12,00+7,00}{2} = mq. 119,70$

Zona 4 :

$32,60 \times 17,60 = " 573,76$

Zona 5 :

$10,60 \times 12,80 = " 135,68$

Zona 6 :

$42,00 \times 17,80 = " 747,60$

sommano mq.1576,74

A dedurre :

superficie coperta
dalle costruzioni :

Edificio D :

$10,35 \times 10,50 = " 108,67$

restano mq.1468,07

$mq.1.468,07 \times 0,4^m = mc. 587,23$
=====

Zona 7 :

$31,80 \times \frac{11,60+13,00}{2} = mq. 391,14$

Zona 8 :

$10,80 \times \frac{4,00+3,00}{2} = " 37,80$

Zona 9 :

$10,00 \times \frac{9,00+8,60}{2} = " 88,00$

Zona 10 :

$33,40 \times \frac{4,60+5,60}{2} = " 170,34$

Zona 11 :

$16,20 \times \frac{11,40+12,40}{2} = " 192,78$

Zona 12 :

$10,50 \times \frac{2,00+6,00}{2} = " 42,00$

a riportare mq.922,06 mc. 587,23

12.092.600.=

= 3 =

mq. 922,06 mc. 587,23

12.092.600.==

Zona 13 :

$1/2 \times 12,40 \times 9,00 = 55,80$

sommano

mq. 977,86

=====

mq. 977,86 ^{m.} x 2,00

= " 1.955,72

CANTIERE 18049

Zona 18 :

$48,60 \times \frac{25,40+40,00}{2} = \text{mq. } 1589,22$

Zona 19 :

$1/2 \times 2,20 \times 6,60 = " 7,26$

Zona 20 :

$24,80 \times \frac{2,20+2,60}{2} = " 59,52$

Zona 21 :

$5,00 \times \frac{3,60+4,00}{2} = " 15,50$

Zona 22 :

$3,60 \times \frac{3,60+4,00}{2} = " 13,68$

sommano

mq. 1685,18

A dedurre :

Superficie coperta
dalle costruzioni:

Edificio E :

$23,20 \times 10,50 = 243,60$

Edificio F :

$23,20 \times 10,50 = 243,60$

sono deduzioni " 487,20

restano

mq. 1197,98

=====

$\text{mq. } 1.197,98 \times \frac{1,50+3,00}{2} = " 2.695,45$

Totale elementi

mc. 5.238,40

A dedurre :

a) lo sbancamento di terra
di cui al n.1 = mc. 1.860,40

b) lo sbancamen-
to di roccia

di cui al n.2 = " 1.860,40

sono deduzioni

= " 3.720,80

Restano

mc. 1.517,60

1.000

1.517.600.==

=====

A Riportare

13.610.200.==

= 4 =

Riporto

13.610.200.==

4/ - Rete fognante esterna ecc.

EDIFICI :

Analisi del costo di un ml.
di rete fognante :

4) Scavo ristretto di terra:

$$1,00 \times 0,60 \times 0,70 = \text{mc. } 0,042 \times 1.700 = 71,40$$

5) Calcestruzzo a Kg.150 per
spiano sotto la tubazione

$$1,00 \times 0,30 \times 0,10 = \text{mc. } 0,093 \times 7.800 = 234,00$$

6) Scavo ristretto di roccia

$$1,00 \times 0,60 \times 0,30^{\text{m.}} = \text{mc. } 0,180 \times 6.600 = 1.188,00$$

12) Tubazione di eternit Ø

150 compreso pezzi spe

$$\text{ciali} = \text{ml. } 1,00 \times 1.600 = 1.600,00$$

$$\text{Costo al metro lineare /... } \underline{\underline{\text{£. } 3.093,40}}$$

$$\text{ed in cifra tonda } \underline{\underline{\text{£. } 3.100.==}}$$

Sviluppi :

CANTIERE 17867

Edificio A :

$$\begin{aligned} &4,20 + 11,00 + 7,40 + 7,00 + 7,00 + \\ &+ 5,60 + 8,40 + 9,00 + 7,40 + 3,60 + \\ &+ 9,00 + 8,00 + 2,50 + 7,40 + 9,00 + \\ &+ 9,00 + 8,00 \end{aligned} = \text{ml. } 130,50$$

Edificio B :

$$\begin{aligned} &5,00 + 4,40 + 4,60 + 5,60 + 2,00 + \\ &+ 10,40 + 5,00 + 3,60 \end{aligned} = \text{" } 40,60$$

Edificio C :

$$\begin{aligned} &4,40 + 4,00 + 14,40 + 10,40 + 7,20 + \\ &+ 3,60 + 3,00 + 4,00 + 3,60 + 11,00 + \\ &+ 10,60 + 2,40 + 3,60 + 0,60 \end{aligned} = \text{" } 111,40$$

Edificio D:

$$\begin{aligned} &1,00 + 8,20 + 8,40 + 3,00 + 3,60 + \\ &+ 4,00 \end{aligned} = \text{" } 28,20$$

Edificio E :

$$\begin{aligned} &2,00 + 7,60 + 10,20 + 10,60 + 5,00 + \\ &+ 4,60 + 5,00 \end{aligned} = \text{" } 45,00$$

Edificio F :

$$\begin{aligned} &8,00 + 10,00 + 5,00 + 5,00 + 4,40 + \\ &+ 8,00 \end{aligned} = \text{" } 40,40$$

$$\text{a riportare} \quad \underline{\underline{\text{ml. } 396,10}}$$

13.610.200.==

= 5 =

Riporto	ml.	396,10		13.610.200.==
Edificio G :				
10,00+12,00+5,00+4,40+4,40+				
+4,00+7,00+7,20+9,00+9,60+				
+5,00	= "	83,20		
Sommano	ml.	479,30	3.100	1.485.830.==
		=====		

5/13 - Pozzetti d'ispezione rete fo
gnante edifici :

CANTIERE 17867

Edificio A	= n°	18
" B	= "	8
" C	= "	18
" D	= "	6

CANTIERE 18049

Edificio E	= "	7
" F	= "	6
" G	= "	12

Sommano	n°	75	3.900	292.500.==
		=====		

6/14 - Pozzetti con sifone rete fo
gnante edifici :

CANTIERE 17867

Edificio A	= n°	6
" B	= "	2
" C	= "	6
" D	= "	2

CANTIERE 18049

Edificio E	= "	2
" F	= "	2
" G	= "	4

Sommano	n°	24	10.400	249.600.==
		=====		

7/17 - Chiusini di ghisa sui pozzet
ti della rete fognante ester
na edifici :

- idem al n° 5	= n°	75
- " " " 6	= "	24

sommano	n°	99
		=====

n° 99 x Kg. 20,00	= Kg.	1.980,00	300	594.000.==
		=====		

A Riportare				16.232.130.==
-------------	--	--	--	---------------

Riporto

16.232.130.==

8/ - Cunicolo collettore fogna
nera :

Analisi del costo di un ml.
di collettore ;

4) Scavo ristretto di terra:

$$1,00 \times 0,80 \times 0,80^m = mc. 0,64 \times 1.700 = 1.088,00$$

=====

7) Scavo ristretto di roccia:

$$1,00 \times 0,80 \times 0,80^m = mc. 0,64 \times 6.600 = 4.224,00$$

=====

5) Calcestruzzo a Kg.150 di
cemento per sottofondo cuni-
colo :

$$1,00 \times 0,80 \times 0,10 = mc. 0,08 \times 8.100 = 648,00$$

=====

$$15) \text{ Cunicolo} = ml. 1,00 \times 6.500 = 6.500,00$$

=====

Costo al metro lineare ; Sommano £. 12.460,00

=====

S v i l u p p i :

CANTIERE 17867

$$ml. 9,60 + 13,00 + 8,60 + 10,40 + 13,60 = ml. 59,80$$

Sul Viale Risorgimento:

$$ml. 8,00 + 11,00 + 15,40 + 17,00 = " 51,40$$

Pozzetti :

$$n^{\circ} 10 \times 0,80 = " 8,00$$

=====

$$\text{Sommano} \quad ml. \quad 119,20 \quad 12.460 \quad 1.485.232.==$$

=====

9/16 - Conglomerato cementizio dosa-
to a q/li 2 di cemento tipo
500, ecc.

Costruzione pozzetti cunico-
lo collettore fogna nera :

Platea

$$10 \times 1,10 \times 1,10 \times 0,15 = mc. 1,81$$

Pareti

$$10 \times 2 \times 0,80 \times 0,15 \times 1,60^m = " 3,84$$

$$10 \times 2 \times 1,10 \times 0,15 \times 1,60^m = " 5,28$$

=====

$$\text{Sommano} \quad mc. \quad 10,93 \quad 9.000 \quad 98.370.==$$

=====

A Riportare

17.815.732.==

= 7 =

Riporto

17.815.732.=

10/17 - Chiusini di ghisa sui poz-
zetti del cunicolo collet-
tore fogna nera :

n° 10 x Kg. 50,00	= Kg.	500.==	300	150.000.=
		=====		

11/10 - Intonaco cementizio pozzet-
ti cunicolo fogna nera :

Fondo :

10 x 0,80 x 0,80	= mq.	6,40
------------------	-------	------

Pareti :

10x4x0,80 x 1,60	= "	51,20
------------------	-----	-------

Sommano

mq.	57,60
=====	

500

28.800.==

12/== - Pavimentazione marciapiedi:

Analisi del costo di un mq.
di pavimentazione per mar-
ciapiede :

21) Massetto in calcestruz-
zo per sottofondo pavi-
mento :

mq. 1,00 x 580	=	580,00
----------------	---	--------

22) Pavimentazione con pie-
trini di cemento :

mq. 1,00 x 1.250	=	1.250,00
------------------	---	----------

Costo di un metro quadr. 1.830,00

ed in cifra tonda....£. 1.800,00

=====

S v i l u p p i :

EDIFICIO A - B - D

(11,80+10,00+9,00+4,60+
+11,00+4,00+20,60+9,40+
+19,60+15,40+3,60+9,00+
+10,00) x 1,30

= mq.	181,74
-------	--------

8,20 x 1,00

= "	8,20
-----	------

Piazzetta circolare :

4,00 x 1,30

= "	5,20
-----	------

10,60 x 2,40

= "	25,44
-----	-------

7,20 x 2,20

= "	15,84
-----	-------

(8,00+16,00) x 1,30

= "	31,20
-----	-------

4,40 x 2,00

= "	8,80
-----	------

8,60 x $\frac{3,00 + 4,40}{2}$

= "	31,82
=====	

A Riportare

mq.	308,24
-----	--------

17.994.532.==

	Riporto	= mq.	308,24	17.994.532.==
2,80 x 4,40		= "	12,32	
3,80 x 1,80 ^{m.}		= "	6,84	
5,50 x 1,20		= "	6,60	
13,60 x 1,10		= "	14,96	
4,40 x 1,00		= "	4,40	
(29,00+6,80+21,00+5,80+ +3,20+5,40) x 1,30		= "	92,56	
14,00 x 2,00		= "	28,00	
8,40 x 4,00		= "	33,60	
3,00 x 2,00 ^{m.}		= "	6,00	
5,00 x 2,30 ^{m.}		= "	11,50	
(17,40+14,00) x 1,30		= "	40,82	
23,00 x 2,10		= "	48,30	
piazzetta circolare :				
3,14 x 3,50 ²		= "	38,46	
<u>EDIFICIO C</u>				
(13,30+4,60+7,20+4,40+ +35,80+4,80+10,00+10,40+ +13,00+5,00+29,60+ 4,60+ +14,00+4,80+9,40+10,00)x		= "	235,17	
x 1,30				
6,80 x 2,20 ^{m.}		= "	14,96	
14,60 x 2,00		= "	29,20	
26,00 x 1,80		= "	46,80	
14,00 x 2,20		= "	30,80	
16,00 x 1,30		= "	20,80	
(90,00+47,00+15,40)x1,30		= "	198,12	
<u>EDIFICIO E - F - G</u>				
(25,00+6,80+52,00+50,00+ +46,40+29,00) x 1,30		= "	271,96	
10,00 x 0,60		= "	6,00	
(22,00+25,00+10,00)x1,30		= "	74,10	
10,00 x 6,60 ^{m.}		= "	66,00	
3,40 x 1,40 ^{m.}		= "	4,76	
11,40 x 1,80		= "	20,52	
3,00 x 7,00		= "	21,00	
1,80 x 2,20		= "	3,96	
2x(12,40+23,00)x1,30		= "	92,04	
3,60 x 2,00 ^{m.}		= "	7,20	
15,60 x 2,00		= "	31,20	
3,60 x 2,20		= "	7,92	
31,00 x 1,30		= "	40,30	
10,00 x 0,70		= "	7,00	
(35,80+5,00+10,00+10,00+ +11,80) x 1,30		= "	94,38	
a riportare		mq.	1.917,39	17.994.532.==

= 9 =

	Riporto	mq. 1.917,39	17.994.532.==
3,00 x 4,20	=	" 12,60	
	Sommano	mq. 1.929,99	1.800 3.473.982.==
		=====	

13/== - Pavimentazione strade inter
ne ecc.

Analisi del costo di un mq.
di pavimentazione stradale:

- 1) Scavo di sbancamento ter
ra per formazione di cas
sonetto : m.

$$1,00 \times 1,00 \times 0,30 = \text{mc. } 0,30 \times 1.200 = 360.=$$

=====

- 23) Tappetino bitu-
mato

$$= \text{mq. } 1,00 \times 1.600 = 1.600.=$$

=====

Costo al metro quadrato £. 1.960.=

=====

ed in cifra tonda £. 1.950.=

=====

S v i l u p p i :

EDIFICIO A - B - C - D

Tratto 1 :

$$2,60 \times \frac{7,40 + 9,00}{2} = \text{mq. } 21,32$$

Tratto 2 :

$$2,80 \times \frac{9,00 + 6,80}{2} = " 22,12$$

Tratto 3 :

$$13,60 \times 3,00 = " 40,80$$

Tratto 4 :

$$2,40 \times \frac{3,40 + 5,00}{2} = " 10,08$$

Tratto 5 :

$$6,40 \times 5,00 = " 32,00$$

Tratto 6 :

$$4,80 \times 1,60 = " 7,68$$

Tratto 7 :

$$3,40 \times \frac{4,80 + 2,80}{2} = " 12,92$$

Tratto 8 :

$$15,00 \times 3,00 = " 45,00$$

Tratto 9 :

$$3,00 \times \frac{6,40 + 7,80}{2} = " 21,30$$

A Riportare

mq. 213,22

21.468.514.==

	Riporto	mq.	213,22	21.468.514.==
Tratto 10 :				
8,60 x 4,00	= "	34,40		
Tratto 11 :				
3,80 x 3,80 ^{m.}	= "	14,44		
Tratto 12 :				
23,80x 3,00	= "	71,40		
Tratto 13 :				
9,60 x $\frac{4,80 + 3,00}{2}$	= "	37,44		
Tratto 14 :				
6,60 x $\frac{3,00 + 5,00}{2}$	= "	26,40		
Tratto 15 :				
9,60 x 3,00	= "	28,80		
Tratto 16 :				
10,00x $\frac{6,60 + 3,00}{2}$	= "	48,00		
Tratto 17 :				
10,40x 3,40	= "	35,36		
Tratto 18 :				
5,80 x 6,40 ^{m.}	= "	37,12		
Tratto 19 :				
6,60 x 15,80	= "	104,28		
Tratto 20 :				
14,00x 3,00	= "	42,00		
<u>EDIFICIO E - F - G</u>				
Tratto 1 :				
7,00 x 2,60 ^{m.}	= "	18,20		
Tratto 2 :				
11,60x 3,00	= "	34,80		
Tratto 3 :				
3,60 ^{m.} x 1,60 ^{m.}	= "	5,76		
Tratto 4 :				
10,80 ^{m.} x 3,00 ^{m.}	= "	32,40		
Tratto 5 :				
9,00 ^{m.} x 3,00	= "	27,00		
Tratto 6 :				
4,00 x 3,20	= "	12,80		
Tratto 7 :				
9,00 x 3,00	= "	27,00		
	A Riportare	mq.	850,82	21.468.514.==

Riporto	mq.	850,82	21.468.514.==
Tratto 8 :			
15,60 x 3,00	= "	46,80	
Tratto 9 :			
13,20 x 3,00	= "	39,60	
Tratto 10 :			
2,80 x 4,40 ^{m.}	= "	12,32	
Tratto 11 :			
9,60 ^{m.} x 3,00	= "	28,80	
Somma	mq.	978,34	✓ 1.950 1.907.763.==
		=====	

14/= - Cordoni calcarei per
aiuple ecc.

Analisi del costo al metro
lineare di cordoncino :

4) Scavo ristretto terra :
1,00x0,30x0,30 = mc. 0,09 x 1.700 = 153.=
=====

5) Calcestruzzo a Kg.
150 :
1,00x0,30x0,20 = mc. 0,06 x 7.800 = 468.=
=====

19) Cordoncini calca
rei = ml. 1,00 x 1.950 = 1.950.=
=====

Costo al metro lineare £. 2.571.=
=====

ed in cifra tonda £. 2.570.=
=====

888*****

S v i l u p p i :

11,40+12,60+7,60+7,60+
+10,00+3,60+20,00+8,20+
+19,60+8,40+8,00+13,00+
+5,00+8,40+6,60+ 4,40+
+8,60+4,40+8,60+ 5,20+
+3,20+10,00+4,00+5,40+
+2,20+5,60+12,00+1,00+
+5,00+4,00+ 1,60+3,60+
+7,20+8,40+2,00+14,00+
+4,40+8,00+4,40+8,00+
+10,00+9,00+12,20+5,40+
+3,00+6,00+8,40+12,00+
+15,00+2,00+15,00 = ml. 393,20
a riportare ml. 393,20

23.376.277.==

= 12 =

Riporto	ml.	393,20	23.376.277.==
13,40+6,40+5,00+9,00+13,00+			
+10,00+4,80+35,80+4,40+7,20+			
+4,60+13,30+1,40+26,00+11,60+			
+15,40+4,00+7,60+5,60+2,00+			
+5,00+13,00+6,60+9,40+5,00+			
+5,00+2,20+7,60+4,60+7,00+			
+3,40+12,00+4,40+3,40+17,00+			
+4,00+15,00+7,00+10,00+17,40+			
+2,20+17,40+10,00	= "	389,10	

piazzetta circolare :

2 x 3,14 x 3,50 ²	= "	76,93
------------------------------	-----	-------

EDIFICIO E - F - G

4,60+9,60+26,00+12,40+16,80+		
+1,80+15,40+2,60+ 4,80+ 0,80+		
+4,40+ 1,00+3,60+ 6,80+2,20 +		
+7,00+ 8,00+1,60+11,40+11,80+		
+3,60+12,60+11,30+20,00+12,60+		
+9,40+ 6,00+9,80+2,20+7,40+		
+11,00+9,00+10,00+13,20+8,60+		
+7,00+11,80+12,60+10,00+5,00+		
+35,80+12,20+2,20+10,00+15,00=	"	<u>420,70</u>

Sommano	ml.	1.279,93	2.570	3.289.420,10
		=====		

15/= - Muretti di recinzione del
tipo A della Gestione INA=
CASA :

Analisi del costo di un ml.
di recinzione :

4) Scavo sezione ristretta
di terra :

1,00x0,35x0,50 = mc. 0,175	x	1.700 =	297,50
		=====	

5) Calcestruzzo a q/Li

1,5 di cemento = mc. 0,175	x	8.100 =	1.417,50
		=====	

16) Calcestruzzo a q/li

2 di cemento :			
1,00x0,20x0,40 = mc. 0,080	x	9.000 =	720,00
		=====	

10) Intonaco cementizio :

1,00x(0,40+0,20+			
+0,40) = mq. 1,000	x	500 =	500,00
		=====	

11) Ringhiera in ferro :

ml.1,00 xKg.11 = Kg.11.==	x	420 =	<u>4.620.==</u>
---------------------------	---	-------	-----------------

Costo al metro lineare	£.	<u>7.555.==</u>
------------------------------	----	-----------------

ed in cifra tonda	£.	<u>7.550.==</u>
-------------------------	----	-----------------

e

A Riportare

26.665.697,10

= 13 =

Riporto

26.665.697,10

S v i l u p p i :

EDIFICIO A - B - C - D

109,00+15,40+47,00+86,00+
+ 4,00 = ml. 261,40

3,00 + 6,00 + 55,000 = " 14,00

EDIFICIO E - F - G

3,00+25,00+6,80+26,00+
+13,00+29,40+15,00+3,00+
+4,00+2,00+17,00+44,00+
+8,00+7,00+13,00+12,00+
+7,00+1,00+ 4,00+11,00+
+5,00+2,20 = " 258,40

Sommano

ml. 539,80

7.550

4.075.490.==

16/= - Muro sostegno riempimento
retro Edificio C

Analisi del costo di un me-
tro lineare di muratura :

4) Scavo ristretto terra:

X 1,00x0,50x0,25 = mc. 0,125 x 1.700 = 212,50
=====

7) Scavo ristretto roccia:

1,00x0,50x0,25 = mc. 0,125 x 6.600 = 825,00
=====

5) Calcestruzzo a q/li

1,5 di cemento :

1,00x0,50x0,50 = mc. 0,250 x 8.100 = 2.025,00
=====

6) Muratura tutta tufo :

X 1,00x0,80x2,00 = mc. 1,600 x 6.600 = 10.560.==

Costo al metro lineare...£. 13.622,50

ed in cifra tonda£. 13.600.==
=====

S v i l u p p i :

Muro sostegno

= ml. 109.==

13.600

1.482.400.==

17/== - Cordoni calcarei per marcia
piedi ecc.

Analisi del costo di un me-
tro lineare di cordone :

A Riportare

32.223.587,10

= 14 =

Riporto

32.223.587,10

4) Scavo sezione ristretta

terra :

$$1,00 \times 0,50 \times 0,40 = mc. 0,20 \times 1.700 = 340.==$$

18) Cordone calca-

reo

$$= ml. 1,00 \times 2.800 = 2.800.==$$

Costo al metro lineare £. 3.140.==

S v i l u p p i :

EDIFICIO A - B - D

$$\begin{aligned} &1,30 + 5,40 + 3,00 + 12,00 + \\ &+ 4,00 + 11,40 + 14,00 + 60,00 + \\ &+ 89,00 + 47,00 + 17,00 \end{aligned} = ml. 264,10$$

EDIFICIO C

$$\begin{aligned} &4,00 + 5,00 + 2,80 + 3,00 + 6,00 + \\ &+ 18,60 + 15,00 \end{aligned} = " 54,40$$

Piazzale centrale :

$$4,00 + 8,40 + 4,00 = " 16,40$$

EDIFICIO E - F - G

$$\begin{aligned} &1,30 + 14,00 + 7,00 + 10,00 + \\ &+ 46,00 + 52,00 + 51,00 + 9,00 + \\ &+ 25,00 + 1,30 \end{aligned} = " 216,60$$

$$\begin{aligned} &2,40 + 3,00 + 1,30 + 3,00 + 2,00 + \\ &+ 3,00 + 10,00 \end{aligned} = " 24,70$$

Sommano

$$ml. 576,20 \quad 3.140 \quad 1.630.646.==$$

18/== - Basoli calcarei per marcia
piedi ecc.

Analisi del costo di un me
tro linera di zanella :

4) Scavo in sezione ristret
ta di terra :

$$1,00 \times 0,40 \times 0,40 = mc. 0,16 \times 1.700 = 272.==$$

20) Basoli calcari :

$$1,00 \times 0,40 = mg. 0,40 \times 3.000 = 1200.==$$

Costo al metro lineare £. 1.472.==

ed in cifra tonda £. 1.450.==

A Riportare

33.854.233,10

Riporto

33.854.233,10

S v i l u p p i :

I° NUCLEO

15,00+3,00+60,00+89,00+
+47,00-17,00 = ml. 231.==

2° NUCLEO

1,30+14,00+7,00+10,00+
+46,00+52,00+51,00+9,00+
+25,00+1,30 = " 216,60

Sommano

ml. 447,60

1.450

649.020.==

=====

19/24 - Colmamento aiuole con terreno vegetale ecc. :

I° NUCLEO

Tratto 1 :

26,00 x $\frac{13,00+11,00}{2}$ = mq. 312?==

Tratto 2 :

13,00 x $\frac{2,40+1,40}{2}$ = " 24,70

Tratto 3 :

7,00 x 7,20^{m.} = " 50,40

Tratto 4 :

35,80 x 4,00^{m.} = " 143,20

Tratto 5 :

19,00 x 10,40^{m.} = " 197,60

Tratto 6 :

1/2 x 5,60 x 13,00 = " 36,40

Tratto 7 :

8,00 x 5,00^{m.} = " 40.==

Tratto 8 :

3,40 x 8,00 = " 27,20

Tratto 9 :

8,00 x $\frac{21,00+10,00}{2}$ = " 124,00

Tratto 10 :

12,80 x $\frac{9,00+3,80}{2}$ = " 81,92

Tratto 11 :

10,00 x 6,60^{m.} = " 66,00

Tratto 12 :

1/2 x 10,00 x 4,00 = " 20.==

A Riportare

mq. 1.123,42

34.503.253,10

Riporto	mq. 1.123,42	34.503.253,10
Tratto 13 :		
1/2 x 20,00 x 6,60	= " 66,00	
Tratto 14 :		
19,80 x $\frac{15,00+21,00}{2}$	= " 356,40	
Tratto 15 :		
5,00 x $\frac{7,00 + 8,60}{2}$	= " 39,==	
Tratto 16 :		
1/2 x 2,00 x 6,00	= " 6,00	
Tratto 17 :		
4,20 x 8,60	= " 36,12	
Tratto 18 :		
3,00 x 5,00	= " 15,==	
m. 10,00 x m. 4,40	= " 44,00	
5,60 x 2,00	= " 11,20	
Tratto 19 :		
3,00 x 4,00	= " 12,==	
Tratto 20 :		
1/2 x 5,60 x 4,40	= " 12,32	
8,00 x $\frac{1,60+ 4,40}{2}$	= " 24,00	
Tratto 21 :		
4,40 x 8,00	= " 35,20	
12,00 x 9,00	= " 108,==	
3,00 x 3,00	= " 9,==	
Tratto 22 :		
12,00 x 1,00	= " 12,==	
10,60 x $\frac{12,40+7,00}{2}$	= " 102,82	
14,60 x $\frac{12,40+2,20}{2}$	= " 106,58	
Tratto 23 :		
3,40 x $\frac{15,00+17,00}{2}$	= " 54,40	
Tratto 24 :		
7,00 x $\frac{3,40 + 6,60}{2}$	= " 35,==	
3,40 x $\frac{2,00 + 3,60}{2}$	= " 9,52	
4,00 x $\frac{3,60 + 2,00}{2}$	= " 11,20	
Tratto 25 :		
5,00 x $\frac{4,80 + 9,40}{2}$	= " 35,50	

a riportare

mq. 2.264,68

34.503.253,10

Riporto	mq. 2.264,68
Tratto 26 :	
9,60 x $\frac{7,00+12,00}{2}$	= " 91,20
16,00 x $\frac{12,00+2,20}{2}$	= " 113,60
<u>2° NUCLEO</u>	
Tratto 27 :	
5,00 x $\frac{m. 3,20}{2}$	= " 16,00
12,60 x $\frac{5,40 + 6,80}{2}$	= " 76,80
7,00 x $\frac{m. 6,30}{2}$	= " 44,10
7,00 x $\frac{6,60 + 3,00}{2}$	= " 33,60
1/2 x 4,00 x 3,00	= " 6,00
10,00 x 7,00	= " 70,00
35,80 x 2,00	= " 71,60
Tratto 28 :	
10,40 x $\frac{4,00 + 2,40}{2}$	= " 33,28
4,20 x $\frac{4,00 + 2,00}{2}$	= " 12,60
Tratto 29 :	
13,00 x 2,00	= " 26,00
Tratto 30 :	
1,00 x 1,80	= " 1,80
4,00 x $\frac{1,00 + 2,80}{2}$	= " 7,60
9,60 x 2,80	= " 26,88
3,80 x $\frac{29,00+30,00}{2}$	= " 112,10
10,00 x $\frac{m. 3,00}{2}$	= " 30,00
Tratto 31 :	
6,80 x $\frac{2,00 + 4,60}{2}$	= " 22,44
Tratto 32 :	
4,30 x $\frac{1,00 + 2,40}{2}$	= " 7,48
Tratto 33 :	
3,00 x $\frac{m. 2,00}{2}$	= " 6,00
4,80 x $\frac{1,20 + 13,00}{2}$	= " 34,08
3,60 x $\frac{13,00+12,00}{2}$	= " 45,00
Tratto 34 :	
10,40 x $\frac{5,60+11,80}{2}$	= " 90,48

a riportare

mq. 3.259,58

34.503.253,10

= 18 =

Riporto	mq. 3.259,58	34.503.253,10
12,80 x 1,80	= " 23,04	
1/2 x 20,00 x 6,00	= " 60,==	
Tratto 35 :		
9,00 x 12,50 ^{m.}	= " 113,40	
3,00 x 14,00 ^{m.}	= " 42,==	
5,00 x 10,60 ^{m.}	= " 53,==	
2,40 x 6,80 ^{m.}	= " 16,32	
1/2 x 3,40 x 5,60	= " 9,52	
5,60 x 2,60	= " 14,56	
3 x 1,00 x 1,00	= " 3,00	
Sommano	mq. 3.594,42 =====	
mq. 3.594,42 x 0,40	= mc. 1.437,77 =====	1.200 1.725.324,==

20/== - Allacciamento idrico edifici :

Analisi del costo di un metro lineare di allacciamento :

- 4) Scavo in sezione ristretta di terra :
1,00x0,50x0,50 = mc. 0,25 x 1.700 = 425,==
- 5) Calcestruzzo a q/li
1,5 di cemento per sottofondo :
1,00x0,20x0,05 = mc. 0,01 x 82100 = 81,==
- 22) Tubi eternit Ø 150 per protezione
= ml. 1,00 x 750 = 750,==
- 26) Tubi ferro zincato da 2"
= ml. 1,00 x 2.470 = 2.470,==
- Costo al metro lineare ... £. 3.726,==
- ed in cifra tonda £. 3.700,==
=====

S v i l u p p i :

EDIFICIO A :

10,00+31,00+7,60+13,00 = ml. 61,60

EDIFICIO B :

= " 3,00

EDIFICIO C :

5,00+26,40+13,00+23,00 = " 67,40

a riportare ml. 132,00

36.228.577,10

δ	Riporto	ml.	132,00		36.228.577,10
<u>EDIFICIO D :</u>		= "	9,00		
<u>EDIFICIO E :</u>					
5,00+13,00+6,00+15,00		= "	39,==		
<u>EDIFICIO F :</u>		= "	15,==		
<u>EDIFICIO G :</u>					
4,00 + 17,00		= "	21,==		
Sommano		ml.	216,==	3.700	799.200,==
		=====			

21/== - Protezione rete fognante
esterna Edifici, in cor-
rispondenza dell'attra-
versamento stradale ed
aiuole :

Analisi del costo di un
metro lineare di prote-
zione :

5) Conglomerato cementi-
zio a q/li 1,5 di ce-
mento per platea :
1,00x0,70x0,10 = mc. 0,07 x 8.100 = 567,==
=====

16) Conglomerato cementi-
zio a q/li 2 per pa-
reti :
2x1,00x0,20x0,40 = mc. 0,16 x 9.000 = 1.440,==
=====

8) Conglomerato cementi-
zio a q/li 3 per so-
letta di copertura
condotta - idem pla-
tea = mc. 0,07 x 17.500 = 1.225,==
=====

9) Ferro omogeneo per ar-
matura soletta :
Ø 10 : n.2x1,00x
x0,617 = Kg.2,468
Ø 10 : n.3x0,80x
x0,617 = " 1,480
sono Kg.3,948 x 180 = 710,64
=====

Costo di un ml. di protezione £.3.942,64

ed in cifra tonda £.3.900,==

= 20 =

Riporto

37.027.777,10

S v i l u p p i :

EDIFICIO A :

7,00+7,00+7,00+5,60 = ml. 26,60

EDIFICIO B :

5,00+10,40+3,60 = " 19.==

EDIFICIO D :

3,00 + 4,00 = " 7.==

EDIFICIO E :

4,60 + 5,00 = " 9,60

EDIFICIO F :

EDIFICIO G : = " 5.==

Sommario

ml. 75,20 3.900 293.280.==
=====

S O M M A N O £. 37.221.057,10

ED IN CIFRA TONDA £. 37.200.000.==

- A disposizione dell'Amministrazione per allacci
idrici, fognanti ed elettrici, nonché per opere
di giardinaggio e piante " 3.150.000.==

T O T A L E £. 40.350.000.==

= Spese generali 4% " 1.614.000.==

C O M P L E S S I V E £. 41.964.000.==
=====

BRINDISI?, 15 febbraio 1964.=



IL DIRETTORE TECNICO IACP
(Dott. Ing. Giovanni ROMA)