

GESTIONE I.N.A.-CASA

ISTITUTO AUTONOMO PER LE CASE POPOLARI
DELLA PROVINCIA DI BRINDISI

26083 - CASE PER LAVORATORI NEL COMUNE DI CEGGIE 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 crea

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 :

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

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

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

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

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

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

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

di cui in terra :

$$\text{mc. } 3.720,80 \times 0,50 = \text{mc. } 1.860,40 \quad 1.200 \quad 2.232.480,00$$

$$\text{a riportare} \quad 2.232.480,00$$

Riparto

2.232.480,=

2/2 - Sbiancamento di roccia ecc.

Idem sbiancamento terra :

CANTIERE 17867

mq. 3.720,80 x 0,50	= mq. 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 x $\frac{12,00+7,00}{2}$ = mq. 119,70

Zona 4 :

32,60 x 17,60 = " 573,76

Zona 5 :

10,60 x 12,80 = " 135,68

Zona 6 :

42,00 x 17,80 = " 747,60

sommano mq. 1576,74

A dedurre :

superficie coperta
dalle costruzioni :

Edificio D :

10,35 x 10,50 = " 108,67

restano mq. 1468,07

mq. 1.468,07 x 0,40 = mq. 587,23

Zona 7 :

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

Zona 8 :

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

Zona 9 :

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

Zona 10 :

33,40 x $\frac{4,60+3,60}{2}$ = " 170,34

Zona 11 :

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

Zona 12 :

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

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

12.092.600,=

= 3 =

	mq. 922,06	no.	587,23	12.092.600,==
<u>Zona 13 :</u>				
$1/2 \times 12,40 \times 9,00$	=	55,80		
sommano	mq. 977,86			
	=====			
mq. 977,86 x 2,00	=	=	1.955,72	

CANTIERE 18049

Zona 18 :

$48,60 \times \frac{25,40+40,00}{2}$ 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 :

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

sone deduzioni = 487,20

restano mq. 1197,98

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

Totale elementi no. 5.238,40

A dedurre :

a) lo sbancamento di uterra
di cui già n.1=no. 1.860,40

b) lo sbancamen-
to di roccia

di cui al n.2= " 1.860,40

sone deduzioni = " 3.720,80

Restano no. 1.517,60

1.000 1.517.600,==

A Riportare

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
 $1,00 \times 0,30 \times 0,10 = \text{mc. } 0,003 \times 7.800 = 234,00$
- 6) Scavo ristretto di roccia
 $1,00 \times 0,60 \times 0,30 = \text{mc. } 0,180 \times 6.600 = 1.188,00$
- 12) Tubazione di eternit Ø
150 comprese panni spe
ciali $= \text{ml. } 1,00 \times 1.600 = 1.600,00$
- Costo al metro lineare /... £. 3.093,40
ed in cifra tonda £. 3.100,=
- =====

Sviluppi :

CANTIERE 17867

Edificio A :

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

Edificio B :

$5,00 + 4,40 + 4,60 + 5,60 + 2,00 +$
 $+ 10,40 + 5,00 + 3,60 = " 40,60$

Edificio C :

$4,40 + 4,00 + 14,40 + 10,40 + 7,20 +$
 $+ 3,60 + 3,00 + 4,00 + 3,60 + 11,= +$
 $+ 10,60 + 2,40 + 3,60 + 0,60 = " 111,40$

Edificio D:

$1,00 + 8,20 + 8,40 + 3,00 + 3,60 +$
 $+ 4,00 = " 28,20$

Edificio E :

$2,00 + 7,60 + 10,20 + 10,60 + 5,00 +$
 $+ 4,60 + 5,00 = " 45,00$

Edificio F :

$8,00 + 10,00 + 5,00 + 5,00 + 4,40 +$
 $+ 8,00 = " 40,40$

a riportare ml. 396,10

13.610.200,=

= 5 =

Riposte	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,== ^V

5/13 - Possetti d'ispezione rete fognante 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,== ^V
---------	----	----	-------	-------------------------

6/18 - Possetti con rifuso rete fognante 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,== ^{Me}
---------	----	----	--------	--------------------------

7/17 - Chiusini di ghisa sui possetti della rete fognante esterna edifici :

- idem al n° 3	= n°	75
- " " " 6	= "	24

Sommano	n°	99
---------	----	----

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

A Riportare				16.232.130,==
-------------	--	--	--	---------------

Riparto

16.232.130,==

8/ - Cunicolo collettore fogna
nera :

Analisi del costo di un ml.
di collettore :

4) Scavo ristretto di terra:

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

7) Scavo ristretto di roccia:

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

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

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

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

$$\text{Costo al metro lineare ; Sommano } \text{L. } 12.460,00$$

S v i l u p p i

CANTIERE 17867

$$\text{ml. } 9,60 + 13,00 + 8,60 + 10,40 + 13,60 = \text{ml. } 59,80$$

Sal Viale Risorgimento:

$$\text{ml. } 8,00 + 11,00 + 15,40 + 17,00 = " 51,40$$

Pozzetti :

$$\text{p. } 10 \times 0,80 = " 8,00$$

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

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

Costruzione pozzetti cunico-
lo collettore fogna nera :

Platon

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

Pareti

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

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

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

A Ripartire

17.815.732,==

Riporte

17.815.732.=

10/17 - Chiusini di ghisa sui possetti del cunicolo collettore fogna nera :

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

11/10 - Intonaco cementizio possetti cunicole fogna nera :

Fondo :
10 x 0,80 x 0,80 = mq. 6,40

Pareti :
10x4x0,80 x 1,60 = " 51,20

Somma	mq. 57,60	500	28.800.=
	=====		

12/== - Pavimentazione marciapiedi:

Analisi del costo di un mq. di pavimentazione per marciapiede :

21) Massetto in calcestruzzo per sottofondo pavimento :

mq. 1,00 x 580 = 580,00

22) Pavimentazione con pietrini 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 ^{m.} 80		= "	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 ^{m.} 00 x 2,00		= "	6,00	
5,00 x 2 ^{m.} 30		= "	11,50	
(17,40+14,00) x 1,30		= "	40,82	
23,00 x 2,10		= "	48,30	
piassetta 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 x 1,30		= "	235,17	
6,80 x 2 ^{m.} 20		= "	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 ^{m.} 00 x 6 ^{m.} 60		= "	66,00	
3,40 x 1 ^{m.} 40		= "	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 ^{m.} 60 x 2,00		= "	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		
	Sommato	mq. 1.929,99	1.800	3.473.982.== [✓]
		=====		

13/== - Pavimentazione strade interne ecc.

Analisi del costo di un mq. di pavimentazione stradale:

1) Scavo di sbancamento terra per formazione di canaletto:

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

23) Tappetino bituminato

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

$$\text{Costo al metro quadrato } \text{L. } 1.960.==$$

$$\text{ed in cifra tonda L. } 1.950.==$$

S u b t o t a l e :

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

$$\text{mq. } 213,22$$

$$\text{21.468.514.}$$

	Riparto	mq.	213,22	21.468.514,==
Tratto 10 :				
8,60 x 4,00		" "	34,40	
Tratto 11 :				
3,80 x 3,80		" "	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 $\frac{3,00 + 3,00}{2}$		" "	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		" "	37,12	
Tratto 19 :				
6,60 x15,80		" "	104,28	
Tratto 20 :				
14,00x 3,00		" "	42,00	
<u>EDIFICIO B - F - G</u>				
Tratto 1 :				
7,00 x 2,60		" "	18,20	
Tratto 2 :				
11,60x 3,00		" "	34,80	
Tratto 3 :				
3,60 x 1,60		" "	5,76	
Tratto 4 :				
10,80x 3,00		" "	32,40	
Tratto 5 :				
9,00 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,==

	Riparto	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 x 3,00 ^{m.}	= "	28,80			
		<u> </u>			
Sommato		mq. 978,34	1.950		1.907.763.=
		<u> </u>			

14/= - Cordoni calcarei per
simple ecc.

Analisi del costo al metro
lineare di cordoncino :

4) Scavo ristretto terra :

$$1,00 \times 0,30 \times 0,30 = \text{mq. } 0,09 \times 1.700 = 153.=$$

=====

5) Calcestruzzo a Kg.

150 :

$$1,00 \times 0,30 \times 0,20 = \text{mq. } 0,06 \times 7.800 = 468.=$$

=====

19) Cordoncini calce

rei

$$= \text{ml. } 1,00 \times 1.950 = 1.950.=$$

=====

Costo al metro lineare £. 2.571.=

ed in cifra tonda £. 2.570.=

=====

888-----

S v i l u m p i :

$$\begin{aligned} &11,40+12,60+7,60+7,60+ \\ &+10,00+3,60+20,00+8,20+ \\ &+19,60+8,40+8,00+13,00+ \\ &+5,00+8,40+6,60+4,40+ \\ &+8,60+4,40+8,60+5,20+ \\ &+3,20+10,00+4,00+5,40+ \\ &+2,20+5,60+12,00+1,00+ \\ &+5,00+4,00+1,60+3,60+ \\ &+7,20+8,40+2,00+14,00+ \\ &+4,40+8,00+4,40+8,00+ \\ &+10,00+9,00+12,20+5,40+ \\ &+3,00+6,00+8,40+12,00+ \\ &+15,00+2,00+15,00 \end{aligned}$$

= ml. 393,20

a riportare ml. 393,20

23.376.277.=

Riperto	ml.	383,20	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 :

$2 \times 3,14 \times 3,50^2$	= "	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+12,80+2,80+10,00+15,00=	= "	<u>420,70</u>

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

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

Analisi del costo di un ml. di recinzione :

4) Secco sezione ristretta di terra :

$1,00 \times 0,35 \times 0,50$	= 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 :

$1,00 \times 0,20 \times 0,40$	= mc. 0,080	x 9.000 =	720,00
	=====		

10) Intonaco cementizio :

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

11) Ringhiera in ferro :

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

Costo al metro lineare £. 7.555,==

ed in cifra tonda £. 7.550,==

=====

A Riportare

26.665.697,10

Riperto

26.665.697,10

S v i l u m 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:

M 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 67600 = 10.560.==
=====

Costo al metro lineare...£. 13.622,50

ed in cifra tonda£. 13.600.==
=====

S v i l u m 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

4) Scavo sezione ristretta

terra :

$$1,00 \times 0,50 \times 0,40 = \text{mq. } 0,20 \times 1.700 = 340,00$$

18) Cordone calce-

reo

$$= \text{ml. } 1,00 \times 2.800 = 2.800,00$$

Costo al metro lineare £. 3.140,00

S v i l u p p i :

EDIFICIO A - B - D

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

EDIFICIO C

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

Piazzale centrale :

$$4,00 + 8,40 + 4,00 = \text{ " } 16,40$$

EDIFICIO E - F - G

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

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

Sommano

$$\text{ml. } 576,20 \quad 3.140 \quad 1.630.646,00$$

18/00 - Basoli calcarei per marcia
piedi ecc.

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

4) Scavo in sezione ristret-
ta di terra :

$$1,00 \times 0,40 \times 0,40 = \text{mq. } 0,16 \times 1.700 = 272,00$$

20) Basoli calcarei :

$$1,00 \times 0,40 = \text{mq. } 0,40 \times 3.000 = 1200,00$$

Costo al metro lineare £. 1.472,00

ed in cifra tonda £. 1.450,00

Riparto

33.854.233,10

S v i l u p i :

1° NUCLEO

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

2° NUCLEO

1,30+14,00+7,00+10700+
+46,00+52,00+51,00+9,00+
+25,00+1,30 = " 216,60

Somma

ml. 447,60

1.450

649.020,==

19/24 - Colmamento anuale con ter-
reno vegetale ecc. :

1° 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^{m.} x 10,40^{m.} = " 197,60

Tratto 6 :

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

Tratto 7 :

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

20,00^{m.} 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

Riperto	mq. 1.123,42	34.503.253,1
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

Riparto		mq. 2.264,68
Tratte 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>		
Tratte 27 :		
5,00 x $\frac{3,20}{2}$	- "	16,00
12,60 x $\frac{5,40 + 6,80}{2}$	- "	76,80
7,00 x $\frac{6,30}{2}$	- "	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
36,80 x 2,00	- "	71,60
Tratte 28 /		
10,40 x $\frac{4,80 + 2,40}{2}$	- "	33,28
4,20 x $\frac{4,00 + 2,00}{2}$	- "	12,60
Tratte 29 :		
13,00 x 2,00	- "	26,00
Tratte 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 $\frac{3,00}{2}$	- "	30,00
Tratte 31 :		
6,80 x $\frac{2,00 + 4,60}{2}$	- "	22,44
Tratte 32 :		
4,40 x $\frac{1,00 + 2,40}{2}$	- "	7,48
Tratte 33 :		
3,00 x $\frac{2,00}{2}$	- "	6,00
4,80 x $\frac{1,20 + 13,00}{2}$	- "	34,08
3,60 x $\frac{13,00+12,00}{2}$	- "	45,00
Tratte 34 :		
10,40 x $\frac{5,60+11,80}{2}$	- "	90,48
a riportare	mq. 3.259,58	

	Riparto	mq. 3.259,58		34.503.253,1
12,80 x 1,80	= "	23,04		
1/2 x 20,00 x 6,00	= "	60,00		
Tratto 35 :				
9,00 x 12,60	= "	113,40		
3,00 x 14,00	= "	42,00		
5,00 x 10,60	= "	53,00		
2,40 x 6,80	= "	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		
		<u>mq. 3.594,42</u>		
	Seppure	<u>mq. 3.594,42</u>		
mq. 3.594,42 x 0,40	= mq.	1.437,77	1.200	1.725.324,00

20/== - Allacciamento idrico edifici :

Analisi del costo di un metro lineare di allacciamento :

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

S u b t o t a l 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. 122,00

36.228.577,10

δ	Riparto	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,==	
	Sommario	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 cemento
sio a q/li 1,5 di ce-
mento per platea :
1,00x0,70x0,10 = mc. 0,07 x 8.100 = 567,==
=====
- 16) Conglomerato cemento
sio a q/li 2 per pa-
reti :
2x1,00x0,20x0,40 = mc. 0,16 x 9.000 = 1.440,==
=====
- 8) Conglomerato cemento
sio 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,==
=====

S v i l u m 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 :

= " 8,==

EDIFICIO G :

= " 5,==

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

S O M M A R O £. 37.221.057,10

ED IN CIFRA TONDA £. 37.200.000,==

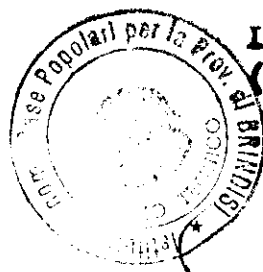
- A disposizione dell'Amministrazione per allacci idrici, fognanti ed elettrici, nonché per opere di giardinaggio e piante " 3.150.000,==

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)

