

14

^ ^ ^ ^ ^ ^ ^ ^

Year	1990	1991	1992	1993	1994	1995	1996	1997	1998	1999	2000	2001	2002	2003	2004	2005	2006	2007	2008	2009	2010	2011	2012	2013	2014	2015	2016	2017	2018	2019	2020	2021	2022	2023	2024	2025	2026	2027	2028	2029	2030	2031	2032	2033	2034	2035	2036	2037	2038	2039	2040	2041	2042	2043	2044	2045	2046	2047	2048	2049	2050	2051	2052	2053	2054	2055	2056	2057	2058	2059	2060	2061	2062	2063	2064	2065	2066	2067	2068	2069	2070	2071	2072	2073	2074	2075	2076	2077	2078	2079	2080	2081	2082	2083	2084	2085	2086	2087	2088	2089	2090	2091	2092	2093	2094	2095	2096	2097	2098	2099
1990	1991	1992	1993	1994	1995	1996	1997	1998	1999	2000	2001	2002	2003	2004	2005	2006	2007	2008	2009	2010	2011	2012	2013	2014	2015	2016	2017	2018	2019	2020	2021	2022	2023	2024	2025	2026	2027	2028	2029	2030	2031	2032	2033	2034	2035	2036	2037	2038	2039	2040	2041	2042	2043	2044	2045	2046	2047	2048	2049	2050	2051	2052	2053	2054	2055	2056	2057	2058	2059	2060	2061	2062	2063	2064	2065	2066	2067	2068	2069	2070	2071	2072	2073	2074	2075	2076	2077	2078	2079	2080	2081	2082	2083	2084	2085	2086	2087	2088	2089	2090	2091	2092	2093	2094	2095	2096	2097	2098	2099	

STO. IL PRESIDENTE
(Errata Ortografia)
IL V. PRESIDENTE
(Dott. Francesco CAULLA)
[Signature]

1)-Art.3

Scavo a sezione obbligata ampia o di sbancamento, ecc.

-fondazioni: $80,30 \times 11,50 \times 0,68 = \text{mc. } 630,68 \times \text{£. } 6000 = \text{£. } 3.784.057..$
=====

2)-Art.32

Calcestruzzo dosato a Kg.200 di cemento, ecc.

-per lato sottofondo plinti:

-tratti longitudinali:

$2 \times 80,00 \times 1,70 \times 0,27 = 73,44$

$80,00 \times 1,90 \times 0,27 = 41,04$

-tratti trasversali:

$2 \times (4,75 + 0,90) \times 0,50 \times 0,27 = 1,53$

Sommano.....mc.116,01 x £.22.000=" 2.552.220..
=====

3)-Art.62

Ferro omogeneo in opera sagomato per c.a., ecc.

Armatura plinti

Plinti ai pilastri tipo 1-2-4-5

$\emptyset 6$ dritti $28(7+7) \times 1,45 \times 0,222 = \text{Kg. } 126,18$

$\emptyset 14$ staffoni $28(3+3) \times 4,08 \times 1,208 = "$ 828,01

" sagomati $28(1+1) \times 1,98 \times 1,208 = "$ 133,94

$\emptyset 8$ staffe $28 \times 6 \times 2,06 \times 0,395 = "$ 136,70

" " $28 \times 6 \times 1,96 \times 0,395 = "$ 130,07

Plinti ai pilastri tipo 7-8:

$\emptyset 6$ dritti $14(8+8) \times 1,65 \times 0,222 = "$ 82,05

A riportare:

£L 6.336.277.=

Riporto.....£. 6.336.277.=

Ø 14 staffoni	14x(3+3)x4,48xl,208=	454,59
" sagomati	14x(1x2,28x 1,208 =	38,56
" "	14 x1 x 2,23x 1,208 =	37,71
Ø 8 staffe	14 x6 x2,26x 0,395 =	74,99
" "	14 x6 xl,96x 0,395 =	65,03

-Plinti ai pilastri tipo 3-6:

Ø 6 dritti	4 x 7 x2,43x0,222 =	15,10
" "	4 x12 xl,45x0,222 =	15,45
Ø 14 staffoni	4 x3 x6,04 xl,208 =	87,56
" "	4 x4 x 4,08xl,208 =	78,56
" sagomati	4 x2 x 1,98xl,208 =	19,13
" "	4 x2 x 2,78xl,208 =	26,87
Ø 8 staffe	4 x12x2,06 x0,395 =	39,06
" "	4 x6 x 2,46x0,395 =	23,32

-Ferro plinti pilastro tipo 9:

Ø 6 dritti	2 x8x 2x46 x0,222 =	8,74
" "	2x 12xl,65 x0,222 =	8,79
Ø 14 staffoni	2 x3 x 6,04 xl,208=	43,78
" "	2 x4x 4,48 xl,208 =	43,29
" sagomati	2 x2 x2,28 xl,208 =	11,02
" "	2 x2x 2,78 xl,208 =	13,43
Ø 8 staffe	2x12x 2,26 x0,395 =	21,42
" "	2 x6x 1,96 x0,395 =	9,29

A riportare.....£. 6.336.277.=

Riporto.....£. 6.336.277.=

-Armatura cordoli porta muratura:

-tratti longitudinali:

Ø 14 dritti $2 \times (5+5) \times 79,44 \times 1,208 = 1919,27$

" " $2 \times 7 \times (5+5) \times 0,84 \times 1,208 = 142,06$

-tratti trasversali:

Ø 14 dritti $2 \times (5+5) \times 10,78 \times 1,208 = 260,44$

Ø 8 staffe sui tratti

longitudinali:

$2 \times 15 \times 20 \times 1,76 \times 0,395 = 417,12$

Ø 8 staffe sui tratti trasver=

sali: $2 \times (26+7) \times 1,76 \times 0,395 = 45,88$

Ferri per chiamata pilastri:

per pilastri tipo 1-2-3-4-5-6-

7-8-9:

Ø 12 dritti $(18+36) \times 4 \times 1,98 \times 0,888 = 379,78$

Ø 6 staffe $36 \times 7 \times 0,98 \times 0,222 = 54,82$

" " $18 \times 7 \times 1,08 \times 0,222 = 30,21$

Sommano.....Kg.5822,52 x£.480= " 2.794.809.=
=====

4)-Art.31

Calcestruzzo dosato a Kg.300 di cemento,
ecc. per strutture in fondazioni:

-Per plinti tipo 1-2-3 4-5:

		$28 \times 1,30 \times 1,30 \times 0,70 = 33,12$
-	" "tipo 7-8	$14 \times 1,50 \times 1,50 \times 0,70 = 22,05$
-	" " " 3-6	$4 \times 1,30 \times 2,28 \times 0,70 = 8,30$
-	" " " 9	$2 \times 1,50 \times 2,28 \times 0,70 = 4,79$

A riportare.....£. 9.131.086.=

Riporto.....£. 9.131.086.=

-Calcestruzzo per cordoli

tratti longitudinali:

2x11x 3,90x0,50x0,40= 17,16

2x4x 3,41x0,50x0,40= 5,46

tratti trasversali

2x(5,15+1,30)x0,50x0,40= 2,58

Sommano.....mc.93,46

mc.93,46 x£. 38.000 = " 3.551.480.=
=====

5)-Art.31/b

Calcestruzzo dosato a Kg.300 di cemento, ecc. per strutture in elevazione -

Per spezzoni pilastri:

Pilastri 25x30 36x 0,25x0,30x0,41= 1,11

" 25x40 18x 0,25x0,40x0,41= 0,74

Sommano.....mc. 1,85

mc.1,85 x £. 46.000 = " 85.100.=
=====

6)-Art.15

Muratura tutta tufo e malta comune in opera, ecc. per fondazioni -

-Tratti longli: 2x11x 3,90x0,50x0,30= 12,87

" " 2x11x 4,95x0,50x0,41= 22,32

" " 2x4x 3,41x0,50x0,30= 4,09

" " 2x4x 4,81x0,50x0,41= 7,89

-Tratti testata:

2x(5,15+1,30)x0,50x 0,30 = 1,93

2x(6,20+2,30)x 0,50x0,41 = 3,48

Sommano.....mc. 52,58 x£.20000=" 1.051.600.=
=====

A riportare.....£. 13.819.266.=

Riporto.....£. 13.819.266.=

7)-Art.52

Vespaiο formato esclusivamente con pie=
trame calcareo, ecc.

Zona al netto delle murature perime=

trali: 78,00x8,65x1,38= 931,09

-Vespaio: A detrarre:

-per sottofondo fascia

centrale: 78,00x 0,27= -35,80

-per plinti centra=

li: 12x 1,30x1,30x0,70 =-14,20

-per plinti testata: 2x1,30x0,60x0,70= - 1,09

- " " giunto: 2x 1,30x2,28x0,70= - 4,15

-Per sottofondo fasce

lateralι: 78,00x0,60x0,27= -12,64

78,00x0,70x0,27= -14,74

-Per plinti laterali:

12x1,30x0,40x0,70= - 4,37

" " " 12x1,50x0,50x0,70= - 6,30

" " testata: 2x 0,40x0,60x0,70= - 0,34

" " " 2x 0,50x0,70x0,70= - 0,49

-Per sottofondo plinti

laterale giunto: 2x 2,28x0,40x0,70= - 1,28

2x 2,28x0,50x0,70= - 1,60

Sommano.....mc. 834,09 x £.5500=" 4.587.495.=
=====

8)-Art.3

Scavo a sezione obbligata ampia o di
sbancamento, ecc.

-Per sistemazione zona portico e mar=

ciapiede relativo: 32,70x13,54= 442,76

4,15x 8,97= 37,22

56,80x13,54= 769,07

A riportare.....mq.1249,05

£. 18.406.761.=

Riporto.....mq. 1249,05

£. 18.406.761.

A detrarre per ingombro muri:

-Scale D e f.ml.(4,30+3,55+2,00+
+3,85+2,40+3,85+3,55+4,90+
+1,30+1,30) x 3 x 0,25 = " -15,50

-Scala E:

Scavo sbancamento:

-Scala C:ml.(2,40+3,55+6,90+2,00+
+2,80+7,10+3,85+1,60+1,58+
+1,35+1,35+4,90+4,30+1,68+
+1,78+1,55+3,65+4,68+5,67+
+4,68+1,78+3,55)x 0,25 = -18,17

-Buche ascensori:

3x 1,55 x 1,35= - 6,28

-Pilastri: Pal.D e F

2x 19 x 0,40x0,50= - 7,60

-Pilastri Pal.E

13 x 0,40 x 0,50 = - 2,60

Restano.....mq.1198,90 x£.

=====

Mq. 1198,90 x H^m0,60= mc.719,24 x £.6000= " 4.316.040.=
=====

9)-Art.83

Cordone di sezione fino a cm.15x30,ecc.

-perimetro fabbricato:

ml.(32,40+13,54+28,40+8,82+60,84+

+13,54+56,80+8,82) = ml.223,16 x£. 4500 = " 1.004.220.=
=====

10)-Art.52

Vespaio formato esclusivamente con pie=
trame calcareo,ecc.

-per portico e marciapiedi:

-Si richiama la superficie di cui allo

art.3 relativo allo scavo di sbancamen

to:

mq. 1198,90x0,25=mc.299,72 x£.5500=" 1.648.460.=
=====

A riportare.....£. 25.375.481.=

Somma no.....mq.453,78 x£.3000=" 1.361.440.=

$$\text{mq.} 453,78 \times \text{£.} 3600 = " 1.633.608. =$$
$$x \ 0,60 \ x0,60^m = \quad mc. \ 15,88$$
$$+1,00) \times 0,70 \times 0,60 + 1,50 = \text{ " } 56,02$$

£. 28.370.429.=

Riporto.....mc.	71,90	£.28.370.429.=
-per pozzetti sul collettore prin		
cipale:	$17 \times 0,70 \times 0,70 \times \frac{0,60+1,50}{2} = 8,75$	
-per posa in opera tubazione		
idrica per collegamento vano		
autoclave alle colonne mon=		
tanti:	$ml.(3,00+56,80) \times 0,30 \times 0,30 = 5,38$	
-per fondazione muro C.T.verso Via		
Boldini:	$4,00 \times 0,70 \times 1,40 = 3,92$	
-per buche ascensori:		
	$3 \times 1,35 \times 1,55 \times 1,50 = 9,42$	
Sommano.....mc.		$99,37 \times £.3500 = 347.795.=$
		=====

14)-Art.32

Calcestruzzo a Kg.200 ecc. -per fonda=

ziona cordoni:
-Si richiamano i ml.di cordoni di cui
all'art.83 riportato a pag.6 di questo
computo metrico:

$ml.223,16 \times 0,30 \times 0,15 = mc. 10,04$

-per sottofondo e bloccaggio tubi
fogna:

-tratti dal pozzetto di caduta al
collettore principale:

$ml.(1,80+4,05+2,25+3,90+1,80+$
 $+ 1,70+3,80+1,95+3,80+1,60+$
 $+ 1,80+3,45+2,05+3,35+1,80) \times$
 $\times 0,60 \times 0,20^m = " 4,69$

-colettore principale:

$ml.(4,90+4,40+5,00+2,20+4,50+$
 $+ 5,20+3,05+5,25+5,85+2,75+$
 $+ 9,60+4,05+4,00+6,08+2,90+$
 $+ 5,50+1,00) \times 0,70 \times 0,20^m = " 10,67$

A riportare.....mc. 25,40

£.28.718.224.=

Riporto.....mc.	25,40	£.28.718.224.=
-per tubazione idrica:		
ml.(3,00+56,80)x0,15 ^{m.} x0,10 ^{m.} = "	0,90	
-per fondazione muro C.T.:		
4,00x0,70x0,80 = "	2,24	
Sommano.....mc.	28,54	x£.22.000= " 627.880.=
	=====	

15)-Art.31

Calcestruzzo dosato a Kg.300 di cemento,
per strutture in fondazione,ecc.

-per costruzione pozzetti per fogna:

-Pozzetti di caduta tipo (1)-

base	15x 0,65x0,65x0,15=	0,95
pareti	15x2x0,35x0,15x0,35=	0,55
"	15x2x0,65x0,15x0,35=	1,02

-Pozzetti tipo (2)

base	13x 0,75x0,75x0,15=	1,10
pareti	13x2x 0,45x0,15x0,80=	1,40
"	13x2x 0,75x0,15x0,80=	2,34

-Pozzetti tipo (3)

base	3x 0,80x0,80x0,15=	0,29
pareti	3x2x 0,50x0,15x1,25=	0,56

-Cls a Kg.300,ecc.

pareti	3x2x 0,80x0,15x1,25=	0,90
--------	----------------------	------

-Pozzetto tipo (4)

base	0,90x0,90x0,15=	0,12
pareti	2x 0,60x0,15x1,35=	0,24
"	2x 0,90x0,15x1,35=	0,36

Sommano.....mc.	9,83	x £.38.000=" 373.540.=
	=====	

A riportare.....£.29.719.644.=

Riporto.....£.29.719.644.=

16)Art.89

Provvista e posa in opera di tubazioni
in fibrocemento, ecc. del Ø 125 per fo
gna.-

-tra i pozzetti di caduta ~~xx~~ ed il col
lettore principale:

ml.(1,80+4,05+2,25+3,90+1,80+
+1,70+3,80+1,95+3,80+1,60+
+1,80+3,45+2,05+3,35+1,80)=ml. 39,10

-per alcuni tratti del collettore
principale:

ml.(4,90+4,40+5,00+2,20+4,50+
+ 5,20) = ml. 26,20

Sommano.....ml. 65,30 x£.5000=" 326.500.=
=====

17)-Art.90

Idem c.s., ma del Ø 150, ecc.

-per alcuni tratti del collettore
principale:

ml.(3,05+5,25+5,85+2,75+9,60+
+4,00+4,05+6,08+2,90+5,50+
+1,00) = ml.50,03 x £.5200 = " 260.156.=
=====

18)-Art.99

Tubazione in ferro zincato, ecc.

-per allaccio autoclave al piede delle
colonne montanti:

-tubazione da 1"½ -ml.59,30xKg/ml.3,650=Kg.216,44 x1000=" 216.440.=
=====

A riportare.....£. 30.522.740.:

Riporto.....£. 30.522.740.=

19)-Art.122/n.

Saracinesche in bronzo PN6 -DNSO

-per intercettazione colonne mon=

tanti - in tutto $n.3 \times £.18.000 = "$ 54.000.=
=====

20)-Art.9

Formazione ri rilevati e colmate,ecc.

-per riempimento scavi per posa in
opera tubazioni:

-Si richiama il volume dello scavo
ristretto relativo all'art.1 ripor
tato a pag.8 di questo C.M. = mc. 99,37

-A DETRARRE:

-Il volume del Cls a Kg.200 di cui
all'art.32 riportato a pag.9 di
questo C.M. = " -28,54

-Il volume del clas a Kg.300 di
cui all'art.31 riportato a pag.
9 di questo C.M. = " -9,83

-Il vuoto dei pozzetti tipo (1)
 $15 \times 0,35 \times 0,35 \times 0,35 = "$ -0,64

-Il vuoto dei pozzetti tipo (2)
 $13 \times 0,45 \times 0,45 \times 0,80 = "$ -2,11

-Il vuoto dei pozzetti tipo (3)
 $3 \times 0,50 \times 0,50 \times 1,25 = "$ -0,94

-Il vuoto dei pozzetti tipo (4)
 $1 \times 0,60 \times 0,60 \times 1,35 = "$ -0,49

-Il volume delle tubazioni:

Ø 125-art.89 a pag.10;
 $ml.65,30 \times (0,125)^2 \times 3,14 = "$ -0,80

$\frac{2}{a}$ a riportare.....mc. 56,02

£.30.576.740.=

Riporto.....£. 31.462.000.=

base: 9,00x2,00x0,20= mc. 3,60

lateralì:

2x 9,00x1,50^{m.}x0,25^{m.}= " 6,75

Sommano.....mc. 10,35 x £.22.000=" 227.700.=
=====

24)-Art.93

Fornitura e posa in opera di tubo di eternit Ø 100, ecc.

-per predisposizione tubi per infilaggio ENEL e SIP :

-Palazzina F ml. 2x(4,40+1,00+1,50)=ml. 13,80

-Palazzina E " 2x(4,40+1,00+1,50)=" 13,80

-Palazzina D " 2x(2,20+1,00+1,50)=" 9,40

Sommano.....ml. 37,00 x £.4000= " 148.000.=
=====

25)-Art.99

Tubazione in ferro zincato sottotraccia, ecc.

-tubo da 1/2" per carico C.T. da autoclave:

ml. (1,95+10,75+0,50)x13,50=Kg. 17,82 x £.1000=" 17.820.=
=====

- FABBRICATO ARTICOLATO -

26)-Art.3)

Scavo a sezione obbligata, ampia o di sbancamento, ecc.

-Per marciapiede intorno al fabbricato:

A riportare.....£.31.855.520.=

Riporto.....£. 31.855.520.=

-zona 1 e 8	2x 13,54x2,17= 58,76
- " 2 e 12	2x 25,10x2,17=108,93
- " 3 e 11	2x 5,20x2,17 = 22,57
- " 4	30,45x2,17 = 66,08
- " 5	2,04x2,17 = 4,43
- " 6	12,27x2,17 = 26,63
- " 7	27,40x2,27 = 62,20
- " 9	20,28x2,17 = 44,01
- " 10	29,22x2,17 = 63,41

Sommano £.457,02
=====

Mq.457,02x0,30=mc. 137,11 x £.6000=" 822.660.=
=====

27)-Art.83

Cordone di sezione fino a cm.15x30,
ecc.-

-per perimetro marciapiedi:

ml.(13,54+25,10+5,20+29,22+22,15+
+13,54°2,02+0,94+27,40+27,40+
+0,94+2,02+10,10+4,08+28,58+
+5,20+29,04) = ml.246,47 x £.4.500= " 1.109.115.=
=====

28)-Art.52

Vespaio formato esclusivamente con
pietrame calcareo,ecc.

-per sistemazione calpestio portico
(ingombro fabbricato) :

-Fabbricato "A" 9,20x27,40x0,60= 151,25
-Fabbricato "B" 9,20x28,40x0,60= 156,77
-Fabbricato "C" 9,20x25,10x0,60= 138,55

A riportare.....mc.446,57

£.33.787.295.=

Riporto.....mc.446,57

£.33.787.295.:

Vespaio ecc.

-giunto tra fabbr.A e B

0,82x5,20x0,60 = " 2,56

- A DETRARRE -

-vuoto ascensori:

2x 1,35x1,55x0,60=" -3,77

-ingrombo pilastri:

3x23x 0,40x0,50x0,60=" -8,28

-Vespaio per marciapiedi:

-zona 1e8 2x13,24x2,02=mq.53,49

- " 2e12 2x25,10x2,02=" 101,40

- "3 e11 2x5,20x2,02 =" 21,01

- "4 30,45x2,02 =" 61,51

- "5 2,04x2,02=" 4,12

- "6 12,12x2,02 =" 24,48

- "7 27,40x1,03 =" 28,22

- "9 20,28x2,02 =" 40,97

- " 10 29,22x2,02 =" 59,02

In totale mq. 394,22

Mq.394,22x H^m.0,25 = mc. 98,55

Totale.....mc. 535,63 x £. 5.500 = " 2.945.965

29)-Art.53

Massetto in calcestruzzo cementizio,ecc.

-per marciapiedi perimetrali:

-Si richiamano i mq.di marciapiedi ri=

portati nell'art.precedente: mq.394,22 x £. 3.000 = " 1.182.660

30)-Art.58

Pavimento in pietrini di cemento,ecc.

-per marciapiedi perimetrali:

A riportare.....£.37.915.920.

Riporto.....£.37.915.920.=

-Si richiama la superficie del mas
setto riportato all'articolo pre=
cedente:

mq.394,22 x £.3.600= " 1.419.192.=
=====

31)-Art.1

Scavo in materie di qualsiasi natura,
a pareti ristrette,ecc.

-per posa in opera tubi fogna:

-tratti dal pozzetto di caduta al
collettore principale:

ml.(4,05+2,35+4,05+3,50+3,45+2,10+
+4,45+2,05+3,90+2,15+3,45+3,70+
+2,00+3,70+2,00)x0,60x0,60^m= mc. 16,88

-collettore principale:

-1° tratto: (4,40+2,80+6,30+
+6,05)x0,70x0,55+0,85=" 9,58
2

-2° tratto: (7,50+7,50+3,55+
+4,65)x0,70x0,55+0,85=" 11,37
2

-3° tratto: (3,45+3,04+5,95+5,55+
+2,60+5,15+3,55)x 0,70x
x 0,85+1,20 = " 21,02
2

-4° tratto: (7,20+4,85+5,65+7,75)x
x 0,70 x 0,55+1,20 = " 15,59
2

-5° tratto:
(2,10+7,25)x0,70x1,20+1,35 = " 8,34
2

-per pozzetti sul collettore prin
cipale:

-1°tratto: 4x 0,70x0,70x0,55+0,85= 1,37
2

A Riportare:

£.39.335.112.=

Riporto.....£. 39.335.112.=

-2° tratto: $4x 0,70x0,70x\frac{0,55+0,85}{2} = 1,37$

-3° tratto: $7x 0,70x0,70x\frac{0,85+1,20}{2} = 3,52$

-4° tratto: $5x 0,70x0,70x\frac{0,55+1,20}{2} = 2,14$

-5° tratto: $2x 0,70x0,70x\frac{1,20+1,35}{2} = 1,25$

-per posa in opera di tubazione idrica per collegamento colonne montanti:

ml. $(12,55+4,80+3,00+29,20+17,80+12,00)x0,40x0,30 = 9,52$

-per buche ascensori:

$3x 1,35x1,55x1,50 = 9,42$

Sommano.....mc.111,37 x £.3.500 = " 389.795.=
=====

32)Art.32

Calcestruzzo dosato a Kg.200 di cemento, ecc.-per fondazione cordoni:

Cls a Kg.200, ecc.

-Si richiamano i ml.dei cordoni di cui all'art.83 riportato a pag.14 :

ml. $246,47x0,30x0,15 = mc.11,09$

-per sottofondo e bloccaggio tubi fogna:

-tratti dai pozzetti di caduta al collettore principale:

ml. $(365+1,95+3,65+3,10+2,15+1,70+4,05+1,65+3,50+1,75+3,05+3,30+1,60+3,30+1,60) x$

$x 0,60x 0,20^m = mc. 4,92$

-per collettore principale:

A riportare.....mc.16,01

£.39.724.907.=

Riporto.....mc.	16,01	£.39.724.907.=
-1° tratto: ml.(4,40+2,80+6,30+6,05)x		
x 0,70 x 0,20 ^{m.} =	" 2,74	
-2° tratto: ml.(7,50+7,50+3,55+4,65)x		
x 0,70 x 0,20 ^{m.} =	" 3,25	
-3° tratto: ml.(3,45+3,04+5,95+5,55+		
+2,60+5,15+3,55) x		
x 0,70 x 0,20 ^{m.} =	" 4,10	
-4° tratto: ml.(7,20+4,85+5,65+		
+7,75)x0,70x0,20 ^{m.} =	" 3,56	
-5° tratto: ml.(2,10+7,25)x0,70x0,20 ^{m.} =	" 1,31	
-per protezione tubazione idri=		
ca: ml.(12,55+4,80+29,20+3,00+17,80+		
+12,00)x 0,25 ^{m.} x 0,10 ^{m.} =	" 1,98	
Sommano.....mc.	32,95	x£.22.000=" 724.900.=
	=====	

33)-Art.31

Calcestruzzo dosato a Kg.300 di cemento,per
strutture in fondazione,ecc.

-Per costruzione pozzetti:

-Pozzetti tipo (1)

base 15x 0,65x0,65x0,15=mc. 0,95

pareti 15x2x0,35x0,15x0,35= " 0,55

" 15x2x0,65x0,15x0,35= " 1,02

Cl.s a Kg.300,ecc.

-Pozzetti tipo (2)

base 18 x 0,75x0,75x0,15= " 1,52

pareti 18x2x0,45x0,45x0,80= " 1,94

" 18x2x0,75x0,15x0,80= " 3,24

-Pozzetti tipo (3)

base 3x 0,80x0,80x0,15= " 0,29

pareti 3x2x 0,50x0,15x1,25= " 0,56

" 3x2x 0,80x0,15x1,25= " 0,90

A riportare: mc. 10,97

£.40.449.807.=

Riporto.....mc.10,97

£.40.449.807.=

-Pozzetti tipo (4)

base: 1x 0,90x0,90x0,15 =" 0,12

pareti: 1x2x0,60x0,15x1,35=" 0,24

" 1x2x0,90x0,15x1,35=" 0,36

Sommano.....mc.11,69 x£.38000=" 444.220.=
=====

34)-Art.89

Provvista e posa in opera di tubazioni
in fibrocemento,ecc. del Ø 125 per fogna-
-per collegamento dai pozzetti di caduta
al collettore principale:

ml.(3,65+1,95+3,65+3,10+3,15+
+1,70+4,05+1,65+3,50+1,75+
+3,05+3,30+1,60+3,30+1,60)=ml.41,00

-per tratti del collettore della

pal.C:

ml.(4,40+2,80+6,05+7,50+7,50+
+3,55+4,65) = ml.36,45

-per tratti collettore principale

dalla pal.A:

ml.(7,20+4,85+5,65+7,75) = ml.25,45

Sommano.....ml.102,90 x £.5000 =" 514.500.=
=====

35)-Art.90

Idem c.s.,ma del Ø 150,ecc.

-per collettore fogna:

ml.(3,45+3,04+5,95+5,55+2,60+
+5,15+3,55+2,10+7,25)= ml.38,64 x £.5200 = " 200.928.=
=====

36)-Art.99

Tubazione in fibrocemento,ecc. -

A riportare.....£.41.609.455.=

Riporto.....£. 41.609.455.=

-per allacciamento del locale auto
clave alla rete pubblica:

-tubazione da 1"½:

ml. 8,75+4,30+20,75+3,00)=ml. 36,80

-per distribuzione dall'auto=
clave alle colonne:

-tubazione da 1"½:

ml. 13,45+4,60+28,25+2,80+18,50)
=ml. 67,60

In totale.....ml. 104,40

ml. 104,40 x Kg/ml. 3,650 = Kg. 381,06 x £. 1000 = " 381.060.=

37)-Art. 122/a

Saracinesche in bronzo PN6 -DNSO:

-per intercettazione colonne mon=

tanti:

In tutto N°3 x £. 18.000 =

" 54.000.=

38)-Art. 9

Formazione di rilevati e colmate, ecc.

-per isolamento scavi per posa in ope
ra tubazioni:

-Si richiama il volume dello scavo ri
stretto di cui all'Art. 1 riportato a
a pag. 17 : mc. 111,37

- A detrarre:

a)-il volume del calcestruzzo

a Kg. 200 di cui all'art. 32

riportato a pag. 18: " -32,95

b)-il volume del calcestruzzo a Kg. 300

di cui all'art. 31 riportato a

pag. 19 : mc. -11,69

A riportare.....£. 42.044.515.=

Riporto.....£. 42.044.515.=

c)-Il volume dei pozzetti:

Colmamento, ecc.

-pozzetti tipo (1) 15x 0,35x0,35x0,35= - 0,64
 - " " (2) 18x 0,45x0,45x0,80= - 2,92
 - " " (3) 3x 0,50x0,50x1,25= - 0,94
 - " " (4) 1x 0,60x0,60x1,35= - 0,49

d)-il volume delle tubazioni:

Ø 125:art.89 pag.19

$$\text{ml.}102,90 \times \frac{(0,125)^2}{2} \times 3,14 = - 1,26$$

Ø 150:art.90 pag.19

$$\text{ml.}38,64 \times \frac{(0,150)^2}{2} \times 3,14 = - 0,68$$

zincato :art. 99 pag.20:

$$\text{ml.}104,40 \times \frac{(0,049)^2}{2} \times 3,14 = - 0,20$$

Restano.....mc.59,60

$$\text{mc.}59,60 \times \text{£. } 2.000 =$$

" 119.200.=

39)-Art.151

Fornitura e posa in opera di chiusini in ghisa per pozzetti, ecc.

-pozzetti tipo (1) 15xKg.23 = Kg.345,00
 - " " (2) 18x " 27 = " 486,00
 - " " (3) 3x " 31 = " 93,00
 - " " (4) 1x " 53 = " 53,00

$$\text{Sommano.....Kg.}977,00 \times \text{£.}600 =$$

" 586.200.=

40)-Art.3

Scavo a sezione obbligata ampia o di sbancamento, ecc.

-per rinterro serbatoio nafta:

$$9,00 \times 2,00 \times 2,50 = \text{mc.}45,00 \times \text{£.}6000 =$$

270.000.=

A riportare....£.43.019.915.=

Riporto.....£.43.019.915.=

41)-Art.32

Calcestruzzo dosato a Kg.200 di cemento, ecc.

-per basamento e bloccaggio serbatoio

 nafta: base 9,00x2,00x0,20= mc.3,60

 lateral 2x9,00x0,25x1,50= " 6,75

Sommano.....mc.10,35 x £.22.000 = " 227.700.=
=====

42)-Art.93

Fornitura e posa in opera di tubo di eternit Ø 100, ecc.

-per predisposizione allacci ENEL:

-Palazzina A: ml.3(4,40+1,00+1,50=ml.20,70

- " B: " 2x(2,20+1,00+1,50)= 9,40

- " C: " 2x(4,40+1,00+1,50)= 13,80

Sommano.....ml. 43,90 x£. 4.000= " 175.600.=
=====

SISTEMAZIONE PIAZZALI, STRADE, AIUOLE

43)-Art.3

Scavo a sezione obbligata, ampia o di sbancamento, ecc.

-per formazione piani tappetino bitumato ed aiuole:

-Zona A: 61,14x8,40x0,620= 318,42

- " B: 15,82x33,60x0,907= 241,06
 2

- " C: 20,80x7,26x0,897= 135,46

- " D: 32,64x7,26x0,785= 186,02

A riportare.....mc. 880,96

£. 43.423.215.=

Riporto..... mc.880,96	£.43.423.215.=
-Zona E: 18,40x20,13x0,720= 266,68	
- " F: 27,63x7,26x0,630 = 126,37	
- " G: 29,24x6,26x0,428 = 78,34	
- " H: 11,39x28,33x0,440= 141,98	
- " I: 15,47x12,32x0,418= 79,67	
- " L: 31,70x1,92x0,300 = 18,26	
- " M: 28,34x22,65x0,555= 356,25	
- " N: 22,30x6,40x0,676 = 96,48	
- " O: 56,80x8,82x0,942 = 471,92	
- " P: 56,80x5,00x0,962 = 273,21	
- " Q: 56,80x7,31x0,964 = 400,26	
- " R: 56,80x5,00x0,880 = 249,92	
- " S: 22,82x2,63x0,683 = 40,99	
-Scavo di sbancamento ecc.	
-Zona T. 25,10x7,85x0,740 = 145,80	
Sommano.....mc.3627,08 x £. 6.000.=	" 21.762.480.=
=====	

44)-Art.83

Cordone di sezione fico a cm.15x30,ecc.

-Perimetro strade:(misurazione iniziata dal punto A -precedente in senso antiorario):

ml.(2,30+1,00+14,40+1,80+
+19,20+1,45+17,55+1,30+
+18,00+1,35+16,10+1,70+
+72,10+1,70+2,55) = ml.172,50

-Inizio dal punto B,in senso orario:

A riportare.ml.172,50

£. 65.185.695.=

ml. 172,50

£. 65.185.695.=

ml. (12,30+3,00+9,60+1,70+
+7,80+1,50+5,85+12,40 +
+1,63+1,63+10,18+ 5,26+
+2,80+1,63+1,63+26,85 +
+1,95+20,35+1,70+12,35+
+7,85+7,85+14,22+2,63 +
+2,63+22,60+2,63+15,60+
+4,20+11,10+1,65+2,50+
+0,80) =

ml. 238,37

-Inizio dal punto C, in sen-
so orario:

ml. (2,90+1,75+13,05+7,90+
+11,35+2,63+2,63+25,05 +
+2,63+2,63+10,13+ 8,90 +
+4,83+2,63+2,63+ 28,45 +
+1,75+12,55+2,20+ 4,00 +
+15,60+2,10+6,43+ 7,93 +
+2,10+109,90) =

ml. 294,65

Sommano.....ml. 705,52 x £. 4.500 = " 3.174.840.=
=====

45)-Art. 61

Fornitura e posa in opera di corpo stra-
dale, ecc.

-Per formazione piazzali e strade in-
terne:

-Zona A: $\frac{11,10+4,50}{2} \times 4,50 = \text{mq. } 35,10$
- " B: $\frac{15,70+17,80}{2} \times 4,00 = \text{" } 67,00$
- " C: $37,90 \times 4,00 = \text{" } 151,60$
- " D: $20,40 \times 10,70 = \text{" } 218,28$

A riportare....mq. 471,98

£. 68.360.535.=

	mq. 471,98	£. 68.360.535.=
- Zona E:	21,80x8,80 = " 191,84	
- " F:	27,00x4,00 = " 108,00	
- " G:	34,50x4,00 = " 138,00	
- " passaggio:	3,00x1,63= " 4,89	
- Zona H:	25,70x9,13 = " 234,64	
- " passaggio:	3,00x1,63= " 4,89	
- Zona I:	9,00x4,00= " 36,00	
- " L:	$\frac{10,20+4,00}{2} \times 4,10 =$ " 29,11	
- Zona M:	$\frac{12,80+6,60}{2} \times 4,15 =$ " 40,25	
- " N:	12,70 x 6,60=" 83,82	
- " O:	$\frac{7,10 \times 3,80}{2} =$ " 13,49	
- " P:	2,20 x 2,80=" 6,16	
- " Q:	$\frac{3,80 \times 1,90}{2} =$ " 3,61	
- " R:	57,90 x 23,50=" 1360,65	
- " passaggi	5x3,00x2,63= 39,45	
- " "	1x 7,85x3,00 = " 23,55	
- " S:	$\frac{4,25+3,35}{2} \times 3,10 =$ " 11,78	
- " T:	$\frac{6,43+7,93}{2} \times 3,00 =$ " 21,54	
Sommano.....mq.	2823,65 x £. 15.000 =	" 14.118.250.=

46)-Art.187

Fornitura e spanchimento di terreno vegetale per formazione di aiuole, ecc.

Terreno vegetale per aiuole:

A riportare.....£. 82.478.785.=

Riporto.....£.82.478.785.=

-aiuola a:	16,01x2,50=mq.40,02
- " b:	27,25x2,50=" 68,12
- " c:	4,83x2,50=" 12,07
- " d:	8,90x2,50=" 22,25
- " e:	10,26x2,50=" 25,65
- " f:	25,05x2,50=" 62,62
- " g:	12,35x2,50=" 30,87
- " h:	20,61x19,84=" 408,90
- " i:	13,54x1,50=" 20,31
- " l:	16,40x2,50=" 41,00
- " m:	22,60x2,50=" 56,50
- " n:	12,10x7,72=" 93,41
- " o:	11,05x7,72=" 85,31
- " p:	22,70x2,50=" 56,75
- " q:	25,55x1,50=" 38,32
- " r:	6,63x2,50=" 16,57
- " s:	10,31x1,50=" 15,46
- " t:	12,40x1,50=" 18,60
- " u:	10,88x10,10 =" 109,89
- " v:	0,94x27,14=" 25,51

Sommano.....mq. 1248,13

mq.1248,13xH^m.0,25= mc. 312,03 x£.1.700= " 530.451.=

47)-Art.1

Scavo di materie di qualsiasi natura e con
sistenza,ecc.a sezione ristretta -

-rete per posa in opera tubi per canalizza
zione e allaccio ENEL -

-Misurazione iniziando da via Boldini e pro
cedendo in senso orario:

A riportare.....£. 83.009.236.=

Riporto.....£. 83.009.236.=

-Scavo ristretto:

ml. (11,85+16,05+16,50+7,45+
+8,85+27,40+19,10+ 17,55 +
+7,40+12,50+6,05+ 11,25+
+24,30+5,25)x0,80x1,10= mc.168,52

-Per scavo pozzetti:

14x 1,10x1,0x1,20 = " 20,33

-per scavo collegamenti da re=

te alla palazzina inizi~~zio~~ dal
la palazzina "A":

ml. (4,80+2,20+4,40+2,30+
+4,90+4,60)x0,60x1,00 = " 13,92

-scavo per allacciamento fo=

gna dal fabbricato in linea
alla rete pubblica su via Bol
dini:

ml. (1,30+18,80)x1,00x1,70=" 34,17

-per scavo n.2 pozzetti:

2x 1,10x1,10x1,80 = " 4,36

-scavo per allaccio fogna del
fabbricato articolato alla re
te pubblica su via Boldini:

ml. (1,80+1,20)x1,00x1,50=" 4,50

-per scavo n.1 pozzetto:

1,10x1,10x1,60 = " 1,94

-Scavo per collegamento loca=
le autoclave fabbricato in
linea alla rete pubblica:

10,50x0,60x0,60 = " 3,78

Sommano.....mc. 251,52 x £.3.500.= " 880.320.=
=====

A riportare.....£. 83.889.556.=

Riporto.....£.83.889.556.=

48)-Art.32

Calcestruzzo dosato a Kg.200 di cemen
to,ecc.

-per protezione tubi ENEL nei tratti
di attraversamento,pedonali o carra
bili:

$$\text{ml.}(3,00+3,00+3,00+7,40+ \\ +3,00+3,00)\times 0,80\times 0,40= \text{mc. } 7,17$$

-per ripristino vespaio e mas
setto portico:

$$\text{ml.}(4,80+2,20+4,40+2,30+ \\ +4,90+4,60)\times 0,60\times 0,40 = \text{" } 1,52$$

-per protezione tubi ENEL in
corrispondenza serbatoi naf
ta:

$$2\times 6,50\times 0,50\times 0,50 = \text{" } 3,25$$

-Cls a Kg.200,ecc.

-per protezione allaccio fogna
del fabbricato in linea:

$$\text{ml.}(1,30+18,80)\times 1,00\times 0,20^{\text{m.}} = \text{" } 4,02$$

-per protezione allaccio fogna
del fabbricato articolato:

$$\text{ml.}(1,60+1,20)\times 1,00\times 0,20^{\text{m.}} = \text{" } 0,56$$

-per protezione allaccio ~~idri~~
idrico del fabbricato in li
nea:

$$10,50\times 0,60\times 0,20^{\text{m.}} = \text{" } 1,26$$

Sommano.....mc. 17,78 x £.22.000= " 391.160.=
=====

A riportare.....£.84.280.716.=

Riporto.....£. 84.280.716.=

49)-Art.31

Calcestruzzo dosato a Kg.300 di cemento, per strutture di fondazione, ecc.

-per costruzione pozzetti rete

ENEL:

basi 14x 1,05x1,05x0,15= 2,31

pareti 14x2x1,00x0,12x1,00= 3,26

" 14x2x0,80x0,12x1,00= 2,69

chiusini 14x 0,98x0,98x0,10 = 1,34

-per costruzione pozzetti fogna

allacciamenti:

basi 3x 0,95x0,95x0,15 = 0,41

pareti 3x2x 0,95x0,15x1,20 = 1,03

" 3x2x 0,65x0,15x1,20 = 0,70

Sommano.....mc. 11,84 x £.38.000=" 449.920.=
=====

50)-Art.62

Ferro omogeneo in opera sagomato per c.a., edc.

-per armatura chiusini in calcestruzzo ai pozzetti rete ENEL -

-ogni pozzetto armato con 4+5 Ø 12 incrociati):

14x(4+5)x0,95x0,888=Kg.106,29 x £.480 = " 51.019,20
=====

51)-Art.90

Provvista e posa in opera di tubazioni in fibrocemento del diametro interno Ø 150, ecc. -

A riportare.....£. 84.781.655.=

Riporto.....£.84.78I.655.=

-per allacciamenti fogna :

-fabbr. in linea: ml. 1,30x18,80= ml.20,10

- " articolato: " 1,80+1,20 = " 3,00

Sommano.....ml.23,10 x£.5200=" 120.120.=
=====

52)-Art.99

Tubazione in ferro zincato,ecc.

-per allacciamento pal.linea al
la rete pubblica:

-tubazione da 1"½:

ml.10,50xKg/ml.3,650=Kg.38,32 x£.1000=" 38.320.=
=====

53)-Art.53

Massetto in calcestruzzo cementi=
zio,ecc.

-per ripristino rotture zona por=

ticato per allacciamenti ENEL e

idrico: ml.2,30+4,90+4,60+4,80+

+2,20+4,40+6,50)x0,50= mq.14,85 x £.3.000 = " 44.550.=
=====

54)-Art.58

Pavimento in pietrini di cemento,ecc.

-idem quantità di cui all'art.prece=

dente:

mq.14,85 x £.3.600 = " 53.460.=
=====

55)-Art.9

Formazione di rilevati o colmate,ecc.

-per rinterro canalizzazione ENEL ed

allacci idrici e fognanti:

A riportare.....£.85.038.I05.=

Riporto.....£.85.038.105.=

-Si richiama lo scavo di cui all'art.

1 riportato a pag.27di rinterro,ecc.

mc.251,52

A detrarre:

-Il volume del calcestruzzo

a Kg.200 di cui all'art.32

riportato a pag.28: " -16,52

-Il volume del cls a Kg.300

art.31 pag. " -11,84

Restano.....mc.223,16 x £.2.000 = " 446.320.=
=====

56)-Art.61

Fornitura e posa in opera di corpo stra
dale,ecc.

-per ripristino passaggi carrabili attra
versati dagli scavi per l'ENEL:

ml.(3,00+3,00+3,00+7,40+

+3,00+3,00)x 0,90 = mq.6,79 x £.5.000 = " 33.950.=
=====

57)-151Art.

Fornitura e posa in opera di chiusini in
ghisa,ecc.

-per pozzetti allaccio fogna:

n.3xKg.53= Kg.159.=x £. 600 = " 95.400.=
=====

58)-Art.15

Muratura tutto tufo e malta comune,ecc.

-per costruzione nicchie per alloggia=

mento contatori EAAP -

2x 1,02x0,62x1,05=mc.1,33 x£.20000= 26.600.=
=====

A riportare.....£.85.640.375.

Riporto.....£.85.640.375.

58)-Art.64

Provvista e posa in opera cancellate e ringhiere, ecc.

-Per ringhiera di attico alle terrazze:

Da contabilizzare la differenza tra il peso previsto dal Disciplinare di Kg/ml. 16,00 ed il peso effettivo di Kg/ml. 25,32 riscontrato come da verbale di pesatura N°1:

-fabbricato in linea:

$$\begin{aligned} & \text{ml.} (12,10 + 29,00 + 8,00 + 56,80 + \\ & + 12,10 + 57,50 + 8,00 + 28,30) = \\ & = \text{Kg/ml. } 9,32 = \text{Kg. } 1973,98 \end{aligned}$$

-fabbricato articolato:

$$\begin{aligned} & \text{ml.} (5,80 \times 1,00 \times 6,30 \times 30,20 + 6,30 + \\ & + 1,00 + 4,50 + 5,80 + 28,00 + 3,80 + \\ & + 25,00 + 12,10 + 24,40 + 3,80 + \\ & + 27,70 + 22,20) \times \text{Kg/ml. } 9,32 = " 2404,56 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} & \text{Sommano.....Kg. } 4378,54 \times \text{£. } 1000 = " 4.378.540.- \\ & \text{=====} \end{aligned}$$

59)-Art.23

Muratura di mattoni forati spessore da cm.8 a 10, ecc.

-Per formazione di finti pilastri ed aiuole nei porticati:

-fabbricato in linea:

$$\text{-punto (1): } (0,16 + 1,10 + 0,32 + 0,77) \times 2,60 = 6,11$$

$$\text{- " " : } (0,40 + 0,27) = \underline{0,29}$$

$$\text{A riportare.....mq. } 6,20 \quad \text{£. } 90.018.915.=$$

Riporto.....mq.6,20

£.90.018.915.=

-punto (2) (8) (13):

$$3x2x(0,86+0,32)2,60 = "18,41$$

$$\text{Idem} \quad 3x4x \ 0,61x0,25 = " \ 1,83$$

$$\text{Idem} \quad 3x6x \ 0,30x0,25 = " \ 0,45$$

-punto (3) (7):

$$2x(0,24+1,10+0,32+0,77)x \\ x2,60 = "12,64$$

$$2x(0,47+0,77)x0,25 = " \ 0,62$$

-punto (4) (5)

$$2x(0,08+1,22+0,32+0,92)x2,60=13,21$$

-punto (6) $2x2x(0,32+0,32)x2,60=" \ 6,66$

$$2x5x \ 0,38x0,25 = " \ 0,95$$

-punto (9) $(0,80+0,32+1,10+0,16)x \\ x \ 2,60 = " \ 6,18$

-Muratura in forati ecc.:

-punto (10) $2x(0,63+0,32)x \ 2,60 = " \ 4,99$

$$\text{"} \quad \text{"} \quad 4x \ 0,38x0,25 = " \ 0,38$$

$$\text{"} \quad \text{"} \quad 2x \ 0,41x0,25 = " \ 0,20$$

-punto (11) $(0,22+1,30+0,32+0,98)x \\ x \ 2,60 = " \ 7,33$

$$\text{"} \quad \text{"} \quad (0,48+0,98)x0,25 = " \ 0,36$$

-punto(12) e (14):

$$2x(0,16+1,15+0,32+0,83)x \\ x \ 2,60 = "12,79$$

-punto (15)

$$(0,32+1,30+0,32+0,99)x2,60 = " \ 7,62$$

$$\text{"} \quad \text{"} \quad (0,62+0,99)x0,25 = " \ 0,40$$

-Fabbricato articolato:

-punti (1) e (5):

$$2x2x(0,32+0,32)x \ 2,60 = " \ 6,66$$

A riportare.....£. 90.018.915.=

Riporto.....£.90.018.915.=

-punti (2)-(7)-(12):

$$3 \times 2 \times (0,55+0,42) \times 2,60 = 15,13$$

$$3 \times (0,40+1,07+1,07) \times \\ \times 0,25 = 1,90$$

$$3(0,30+0,50+0,38+0,40) \times \\ \times 0,25 = 1,18$$

-punti (4) e (5):

$$2 \times 2 \times (0,32+0,32) \times 2,60 = 6,66$$

-punti (6) e (9):

$$2 \times (0,38+0,50+0,40) \times 0,25 = 0,64$$

$$2 \times (0,22+1,22+0,32+0,87) \times 2,60 = 16,38$$

$$2 \times (0,33+0,87) \times 0,25 = 0,60$$

$$\text{-punto (8)} \quad (0,80+0,32+0,80) \times 2,60 = \\ = 4,99$$

-punti (10) e (14)

$$2 \times (0,60+0,40+0,30+1,27+ \\ +0,90) \times 2,60 = 18,04$$

$$2 \times (0,40+0,90) \times 0,25 = 0,65$$

-punti (11) e (13)

$$2 \times (0,25+1,20+0,32+0,70) \times 2,60 = 12,84$$

Sommano.....mq.187,09 x £.5500= " 1.028.995.=
=====

60)-Art.50/b

Rivestimento esterno mediante applicazio
ne di intonaco plastico,ecc.

-Si richiama la superficie di cui all'art.

precedente: - mq.187,09

-Per intonaco nicchie contatori

$$\text{EAAP :} \quad 2 \times (1,02+0,62) \times 2 \times \\ \times 1,05 = " \quad 6,89$$

$$2 \times 1,02 \times 0,62 = " \quad 1,26$$

Sommano.....mq.195,24 x £.7200 = " 1.405.728.=
=====

A riportare.....£.92.453.638.=

Riporto.....£.92.453.638.=

61)-Art.193

Demolizione totale o parziale di murature di qualunque spessore, eseguita a mano, ecc.

-Per murature già eseguite da altra impresa in condizioni di instabilità o non rispondenti al progetto:

-Fabbricato in linea- Pal.D e E:

-muri C.T (5,85+6,90)x2,60=mq. 33,16

-testata 2° p. Pal.D: 10,00x3,05 =" 30,50

-parte " 1° p. " " 4,90x3,05 =" 14,94

-parte prospetto anteriore

1° piano:

(6,80+0,70+1,90+0,70+4,30+
+4,30+0,70+1,90+0,70)x 3,05 =" 67,10

-muri scala pal.D-

2x2x 4,40 x 3,05 =" 53,68

- " giunto: 2x2x 10,00x 3,05 =" 122,00

-prospetto via Boldini 1° piano-

pal.E: 28,40x 3,05 =" 86,62

4x 0,80 x 3,05 =" 11,20

giunto 1° piano pal.E F:

10,00 x 3,05 =" 30,50

Sommano.....mq. 449,69 x £.3000= " 1.349.070.=
=====

62)-Art.195

Ripristino di murature di qualsiasi dimensioni e spessore, ecc.

A riportare.....£. 93.802.708.=

Riporto.....£.93.802.708.=

-per ripristino murature come

dall'art.precedente:

mq.449,69 x £.8000=" 3.597.520.=

- LOTTO D - NEGOZI

Sistemazione esterna

63)-Art.3

Scavo a sezione obbligata, ampia o ~~xi~~

Sbancamento ,ecc.

-per sistemazione piani:

sbancamento,ecc.

-zona anteriore 87,80x5,50x0,70=338,03

- " posteriore 87,80x3,60x0,40=126,43

- " testate 9,35(4,00+6,00)x0,40= 37,40

Sommano.....mc. 501,86

mc501,86 x £.6.000= " 3.011.160.=
=====

64)-Art.83

Cordone di sezione fino a cm.15x30,ecc.

-per perimetro marciapiede:

ml.(12,85+80,66+12,85+80,66)=ml.187,02 x£. 4500= 841.590.=
=====

65)-Art.52

Vespaiο formato esclusivamente con pie=
trame calcareo,ecc.

-per marciapiedi: 2x 12,55xl,28=mq. 32,13

80,66xl,92=" 154,87

A riportare.....mq. 187,00 £.101.252.978.=

±37=

$$80,66 \times 1,28 = \frac{\text{mq. } 187,00}{103,24}$$

£.101.252.978

Sommano.....mq. 290,24
=====

$$\text{-Mq. } 290,24 \times \text{H } 0,25 = \text{mc. } 72,56 \times \text{£. } 5500 = \text{" } 399.080.=$$

=====

66)-Art.53

Massetto in calcestruzzo cementizio, ecc.

-per marciapiedi:

-Si richiama la superficie riportata
nella articolo precedente e relativi
va al vespaio:

$$\text{mq. } 290,24 \times \text{£. } 3000 = \text{" } 870.720.=$$

=====

67)-Art.58

Pavimento in pietrini di cemento, ecc.

-Si richiama la superficie relativa al
massetto riportata nell'art. precedente
te:

$$\text{mq. } 290,24 \times \text{£. } 3600 = \text{" } 1.044.864.=$$

=====

68)-Art.1

Scavo in materie di qualsiasi natura, a
pareti ristrette, ecc.

-per posa in opera di tubi fogna:

-tratti tra i pozzetti:

$$7 \times 9,25 \times 0,70 \times 0,55 + 1,25 = 40,79$$

$$\text{" " " } 1,20 \times 0,70 \times 1,25^2 = 1,05$$

$$\text{-per pozzetti } 7 \times 1,15 \times 0,75 \times 0,55 + 1,25 = 5,43$$

$$\text{" " } 0,50 \times 0,80 \times 1,25^2 = 0,50$$

$$\text{Sommano.....mc. } 47,77 \times \text{£. } 3500 = \text{" } 167.195=$$

=====

A riportare.....£.103.734.837

Riporto.....£.103.734.837.=

69)-Art.32

Calcestruzzo dosato a Kg.200 di cemento, ecc.

-per formazione cordoni:

-Si richiama ml.di cordoni di cui
all'art.83 riportato a pag.36:

ml.187,02x0,30x0,15=mc. 8,41

-per sottofondo e bloccaggio

tubi fogna: $7 \times 9,25 \times 0,70 \times 0,20^m = 9,06$
 $1,20 \times 0,70 \times 0,20^m = 0,17$

-per bloccaggio tubazione

idrica: $81,25 \times 0,15 \times 0,10^m = 1,22$

Sommano.....mc.18,86 x £.22.000 =" 414 .920.=
=====

70)-Art.31

Calcestruzzo dosato a Kg.300 di cemento
per strutture di fondazione, ecc.

-per costruzione pozzetti fogna:

-coppia tipo:

base $7 \times 1,15 \times 0,75 \times 0,15 = 1,14$
pareti: $7 \times 2 \times 1,45 \times 0,75 \times 0,15 = 2,28$
" $7 \times 2 \times 0,45 \times 0,75 \times 0,15 = 0,71$
" $7 \times 1 \times 0,45 \times 0,75 \times 0,25 = 0,59$

-pozzetto terminale:

base: $1 \times 0,80 \times 0,80 \times 0,15 = 0,10$
pareti: $2 \times 0,80 \times 1,10 \times 0,15 = 0,26$
" $2 \times 0,50 \times 1,10 \times 0,15 = 0,16$

Sommano.....mc. 5,24 x £.38.000=" 199.120.=
=====

A riportare.....£. 104.348.877.=

Riporto.....£. 104.348.877.=

71)-Art.89

Provvista e posa in opera di tubazioni
in fibrocemento, ecc. del Ø 125 per fogna
ecc.:

-collettore principale: ml.3 x 9,25=ml.27,75 x £.5000= 138.750.=
=====

72)-Art.90

Idem c.s., ma del Ø 150, ecc.

-collettore principale:

ml. 4 x 9,25= ml.37,00

1 x 1,20= " 1,20

Sommano.....ml. 38,20 x £.5200 = " 198.640.=
=====

73)-Art.93

Idem c.s., ma del Ø 100, ecc.

-per collegamenti ai servi-

zi: 15 x 0,66 =ml. 9,90 x £. 4000 = " 39.600.=
=====

74)-Art.99

Tubazione in ferro zincato, ecc.

-per allacciamento dei singoli im
pianti alla rete pubblica:

-tubazione da 1"½: ml.81,25xKg/ml.3,650=Kg.296,56

Kg.296,56 x £.1.000 = " 296.560.=
=====

75)-Art.9

Formazione ri rilevati e colmate, ecc.

-per colmamento scavi per posa in opera
tubazioni:

A riportare.....£.105.022.427.=

Riporto.....£. 105.022.427.=

-Si richiama il volume dello scavo
ristretto di cui all'art.1 ripor=
tato a pag.37: mc.47,77

A DETRARRE

a)-il volume del calcestruzzo
a Kg.200 di cui all'art.32
riportato a pag.38 " -18,86

b)-il volume del cls a Kg.300
(art.31 pag.38): " -5,24

c)-il vuoto dei pozzetti:
 $7 \times 2 \times 0,45 \times 0,45 \times 0,75 =$ " -2,13

d)-il volume delle tubazioni
 $\varnothing 125: 3 \times 9,25 \times \frac{(0,125)^2}{2} \times 3,14 =$ " -0,34

e)-il volume delle tubazioni
 $\varnothing 150: 4 \times 9,25 \times \frac{(0,15)^2}{2} \times 3,14 =$ " -0,65

f)-il volume delle tubazioni zin-
cato 1" $\frac{1}{2}$:
 $81,25 \times \frac{(0,049)^2}{2} \times 3,14 =$ " -0,15

Restano.....mc. 20,13 x £.2000= " 40.260.=
=====

76)-art.151

Fornitura e posa in opera di chiusini
in ghisa per pozzetti,ecc.

14 x Kg.27= Kg.378,00

1 x " 31= " 31,00

Sommano.....Kg. 409,00=x £.600=" 245.400.=
=====

Sommano.....£. 105.308.087.=

Sommano lavori a misura.....£.105.308.087.=

A DEDURRE:

-Lavori a misura per fondazioni (discipli
nare d'appalto)....." 69.373.306.=

RESTANO MAGGIORI LAVORI.....£. 35.934.781.=

-Ribasso d'asta del 5,173% +0,20% per ef=
fetto della costituzione della cauzione
con polizza fidejussoria....." 1.930.776.=

R E S T A N O.....£. 34.004.005.=

A DISPOSIZIONE DELL'AMMINISTRAZIONE:

-Per spese generali 9%....." 3.060.360.=

TOTALE GENERALE PERIZIA.....£. 37.064.365.=

=====

Brindisi, lì 4 DIC. 1978

IL DIRETTORE DEI LAVORI
(Dott. Ing. Ugo LONOCE)

L'INGEGNERE CAPO IACP
(Dott. Ing. Antonio LONGO)

