



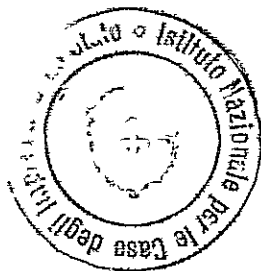
COPIA 25

DOTT. ING. GUIDO VIOLÀ
ARCH. PROF. GIUSEPPE SAMONÀ
PIAZZA PONTE S. ANGELO, 31 - TELEF. 55-723
ROMA

I. N. G. I. S. - BRINDISI

PROGETTO PER LA COSTRUZIONE DI UNA PALAZZINA PER L'AL-
LOGGIO DELLE FAMIGLIE DEI SOTTUFFICIALI

CALCOLO PER LE DETERMINAZIONI DELLE PRESSIONI AI VARI
PIANI E SUL TERRENO DI FONDAZIONE



10 SET. 1939
Anno XVII

Visto: L'Ing. Capo della 1ª Sezione
F.to dott. Ing. Francesco Allogna

Visto: Il Capo del Servizio Tecnici
F.to dott. Ing. Giuseppe Petrilli

PER COPIA CO...
Visto: Il Capo del Servizio Tecnici
(dott. Ing. Giuseppe Petrilli)

Roma, 11 15 luglio 1939.XVI

I PROGETTISTI

(Ing. G. Viola - Arch. Samonà)

Guido Viola
Giuseppe Samonà

PESI E CARICHI CONSIDERATI NEI

CALCOLI

Muratura in pietra tufo	Kg. 1200/mq.
Muratura di mattoni	Kg. 1600/mq.
Muratura di pietrame	Kg. 2300/mq.
Conglomerato cementizio per opere in C.A.	Kg. 2400/mq.
Tramezzi in mattoni forati	Kg. 1100/mq.

SOLAI IN C.A. =

Peso proprio solai	Kg. 240/mq.
Pavimenti ecc.	Kg. 60/mq.
Sovraccarico	Kg. 200/mq.

In totale Kg. 500/mq.

M U R O A-B = ml. 2.30

2.30 x 2.70 x 500 = Kg. 3.100

Piano attico

1 Solaio:

$$2.30 \times 2.70 \times 500 =$$

$$\text{Kg. } 3.100$$

2 Muri in conci di tufo:

$$2.30 \times 2.50 \times 0.30 = \text{mc. } 1.73 \times \text{Kg. } 1200 =$$

$$\text{Kg. } 2.080$$

Somma i carichi al piano attico

$$\text{Kg. } 5.180$$

$$\text{Kg. } 5.180 = \text{Kg. } 0.85/\text{cmq.}$$

$$230 \times 30$$

Secondo piano

3 Solaio:

Come al n.1

$$\text{Kg. } 3.100$$

4 Muro in conci di tufo:

$$2.30 \times 3.45 \times 0.40 = \text{mq. } 3.17$$

Detrazione finestre:

$$1 \times 1.30 \times 2 \times 0.40 = \text{mc. } 1.04$$

Restano

$$\text{mc. } 2.13 \times \text{Kg. } 1200 =$$

$$\text{Kg. } 2.550$$

Somma i carichi al secondo piano

$$\text{Kg. } 10.830$$

$$\text{Kg. } 10.830 = \text{Kg. } 3.2/\text{cmq.}$$

$$85 \times 40$$

A riportare

$$\text{Kg. } 10.830$$

Riporto.....Kg. 10.830

Primo piano

5	Tramezzi di mattoni forati ad 1 testa al 2° p. 2.70 x 0.13 x 3.45 x Kg. 1.100 =	Kg. 1.530
6	Solaio: Come al n.1	Kg. 3.100
7	Muro di mattoni e malta di cemento: Come al n.4	Kg. 2.550
	Sommano i carichi al I° piano	Kg. 18.010
	Kg. <u>18.010</u> = Kg. 5.3/cmq.	
	85x40	

Piano terreno

8	Tramezzi di mattoni forati ad 1 testa al I° p. Come al n.5	Kg. 1.530
9	Solaio: Come al n.1	Kg. 3.100
10	Muro di mattoni e malta di cemento: Come al n.7	Kg. 2.550
	Sommano i carichi al piano terreno	Kg. 25.190
	Kg. <u>25.190</u> = Kg. 7.4/cmq.	
	85x40	

A riportare	Kg. 25.190
-------------	------------

	Riporto	Kg. 25.190
<u>Seminterrato</u>		
11	Tramezzi di mattoni forati ad 1 testa al p.terr.:	
	Come al n.5	Kg. 1.530
12	Solaio:	
	Come al n.1	Kg. 3.100
13	Muro di mattoni e malta di cemento =	
	spessore cm.50 :	
	$2.30 \times 1.50 \times 0.50 =$ mc. 1.72	
	Detrazione vani:	
	$1.30 \times 0.80 \times 0.50 =$ mc. 0.52	
	Restano mc. 1.20 x Kg. 1600 =	Kg. 1.920
	Sommano	Kg. 31.740
	<u>Kg. 31.740</u> = Kg. 7.5/cmq.	
	50x85	
14	Muro in conglomerato cementizio a 200	
	$2.30 \times 1 \times 0.50 \times$ Kg. 2400 =	Kg. 4.760
	Sommano i carichi al seminterrato	Kg. 34.500
	<u>Kg. 34.500</u> = Kg. 3/cmq.	
	230x50	
<u>Fondazioni</u>		
15	Calcestruzzo cementizio:	
	$2.30 \times 0.60 \times 1.30 \times$ Kg. 2.400 =	Kg. 3.970
	Sommano i carichi al piano di fondazione	Kg. 38.470
	A riportare	Kg. 38.470

Riporto	Kg. 38.470
Kg. <u>38.470</u> = Kg. 2.8/cmq.	*****
230x60	

M U R O C=D = ml.1.00

Piano attico

1	Solaio:	
	1.00 x 2.70 x 5.000	Kg. 1.350
2	Muratura in conci di tufo:	
	1.00 x 2.50 x 0.30 = mc. 0.75 x Kg.1.200 =	Kg. 900
	Somma dei carichi al piano attico	Kg. 2.250
	Kg. <u>2.250</u> = Kg. 0.8/cmq.	
	100x30	

Secondo piano

3	Solaio:	
	1.00 x 5.65 x 500 =	Kg. 2.820
4	Muratura in conci di tufo:	
	1.00 x 0.40 x 3.45 x Kg.1200 =	Kg. 1.680
	Somma dei carichi al 2° piano	Kg. 6.750
	Kg. <u>6.750</u> = Kg. 1.7/cmq.	
	100x40	

A riportare	Kg. 6.750
-------------	-----------

	Riporto	Kg. 6.750
<u>Primo piano</u>		
5	Tramezzi di mattoni forati ad 1 testa al 2° p ^a :	
	$8.00 \times 0.15 \times 3.45 \times 1100 =$	Kg. 760
	6.750	
6	Solaio:	
	Come al n.3	Kg. 2.820
7	Muratura in conci di tufo:	
	Come al n.4	Kg. 1.680
	Somma dei carichi al I° piano	Kg. 12.010
	Kg. <u>12.010</u> * Kg. 3/cm ² .	
	100x40	
<u>Pianterreno</u>		
8	Tramezzi di mattoni forati ad 1 testa al I° p.:	
	Come al n.5	Kg. 760
9	Solaio:	
	Come al n.3	Kg. 2.820
10	Muro in conci di tufo = spessore cm.50:	
	$1.680 \times \frac{0.50}{0.40} =$	Kg. 2.020
	Somma dei carichi al pianterreno	Kg. 17.610
	Kg. <u>17.610</u> * Kg. 3.5/cm ² .	
	100x50	
	A riportare	
		Kg. 17.610

	Riporta	Kg. 17.610
	<u>Seminterrato</u>	
11	Tramezzi di mattoni forati ad 1 testa al p.terr.:	
	Come al n.5	Kg. 760
12	Solaio:	
	Come al n.3	Kg. 2.820
13	Muratura in conci tufacei:	
	1.00 x 2.50 x 0.70 x 1200 =	Kg. 2.100
	Sommano i carichi al piano seminterrato	Kg. 23.290
	Kg. <u>23.290</u> = Kg. 3.3/cmq.	
	100x70	

	<u>Fondazioni</u>	
14	Calcestruzzo di cemento:	
	1.00 x 0.90 x 1.20 x 2400 =	Kg. 2.600
	Sommano i carichi in fondazione	Kg. 25.890
	Kg. <u>25.890</u> = Kg. 2.8/cmq.	*****
	100x90	

M U R O E-F = ml.3.00

	<u>Terrazza</u>	
1	Muratura in conci di tufo =	
	3.00 x 0.30 x 1.00 x 1200 =	Kg. 1.080
	A riportare	Kg. 1.080

Riporto.....Kg. 1.080

Secondo piano

2 Solaio:

3.00 x 2.95 x 500 = Kg. 4.430

3 Muratura in conci di tufo:

3.00 x 3.45 x 0.40 = mc. 4.14

Detrazione vani:

1.30 x 2.00 x 0.40 = mc. 1.04

Restano mc. 3.10 x Kg. 1200 = Kg. 2.720

Sommano i carichi al 2° piano Kg. 8.230

Kg. 8.230 = Kg. 1.3/cmq.

160x40

Primo piano

4 Tramezzi in mattoni forati ad 1 testa al 1° p.:

$\frac{1}{2}$ 6.00 x 3.45 x 0.15 x 1100 = Kg. 1.700

5 Solaio:

Come al n.2 Kg. 4.430

6 Muratura in conci di tufo:

Come al n.3 Kg. 2.720

Sommano i carichi al 1° piano Kg. 17.080

Kg. 17.080 = Kg. 2.7/cmq.

160x40

A riportare

Kg. 17.080

Riporto.....Kg. 17.080

Piano terreno

- | | | |
|---|---|------------|
| 7 | Tramezzi di mattoni forati ad 1 testa al I° p.: | |
| | Come al n.4 | Kg. 1.700 |
| 8 | Solaio: | |
| | Come al n.5 | Kg. 4.430 |
| 9 | Muratura in conci di tufo = spessore cm.50 | |
| | $2.720 \times \frac{0.50}{0.40} =$ | Kg. 3.400 |
| | Somma dei carichi al piano terreno | Kg. 26.610 |
| | <u>Kg. 26.610</u> = Kg. 3.3/cmq. | |
| | 160x50 | |

Seminterrato

- | | | |
|----|---|-------------------|
| 10 | Tramezzi di mattoni forati ad 1 testa al p.terr.: | |
| | Come al n.4 | Kg. 1.700 |
| 11 | Solaio: | |
| | Come al n.5 | Kg. 4.430 |
| 12 | Muratura in conci di tufo: | |
| | $3.00 \times 1.50 \times 0.70 =$ mc. 3.15 | |
| | Detrazione vani: | |
| | $1.30 \times 0.80 \times 0.70 =$ mc. 0.73 | |
| | Restano mc. 2.42 x Kg. 1200 = | Kg. 2.910 |
| | | <u>Kg. 35.650</u> |
| | <u>Kg. 35.650</u> = Kg. 3.2/cmq. | |
| | 160x70 | |
| | A riportare | Kg. 35.650 |

Riparto.....Kg. 35.650

13 Muratura c.s. :

$3.00 \times 1.00 \times 0.70 = mc.2.10 \times Kg.1200 =$ Kg. 2.520

Sommano i carichi al seminterrato Kg. 38.170

Kg. 38.170 = Kg. 1.8/cmq.

300x70

Fondazioni

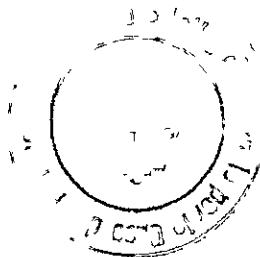
14 Calcestruzzo cementizio a 200:

$3.00 \times 0.70 \times 1.20 \times 2400 =$ Kg. 6.050

Sommano i carichi in fondazione Kg. 44.220

Kg. 44.220 = Kg. 2.1/cmq.

300x70



5 SET. 1939
Attoni

Visto: L'ing. Capo della 1^a Sezione
F.to dott. ing. Francesco Allegro

Visto: Il Capo dei S. V. L. T. e S. di
F.to dott. ing. C. M. P. M. M.

PER COPIA CONTINUA
Visto: Il Capo del Servizio
F.to dott. ing. Giuseppe P. M. M.

Roma, 11 15 luglio 1939.XVII

I PROGETTISTI

Paulo Ing
P. M. P. M. M.