

ISTITUTO AUTONOMO CASE POPOLARI
PER LA PROVINCIA DI BRINDISI

= = = = =

COSTRUZIONE DI CASE POPOLARI IN
FRANCAVILLA FONTANA

= = =

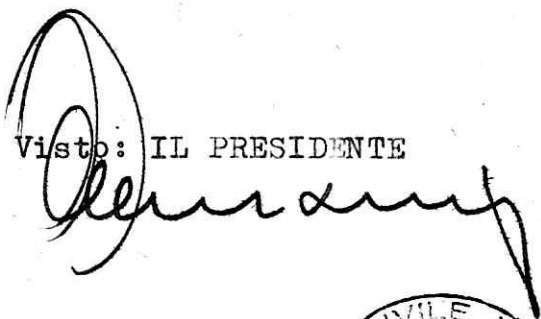
Legge 9/8/1954, n. 640 = Esercizio 1957/58

= = =

CALCOLI STATICI

Brindisi, Aprile 1957

Visto: IL PRESIDENTE



L'INGEGNERE

UFFICIO DEL GENIO CIVILE DI BRINDISI

VISTO: si esprime parere favorevole ai sensi
dell'art. 23 del D.P.D.R. 30-6-1955 n. 1534.

N. 3355 di Prot.

Brindisi, 28.4.57

L'INGEGNERE DIRIGENTE

G. Gulli

Per copia conforme
INGEGNERE DIRIGENTE
(G. Gulli)

CALCOLI STATICI

MATERIALE ADOPERATO

- a) tufi di Oria, Grottaglie e Palagianello, ecc
- carico rottura 25 - 30 Kg. cmq;
b) conglomerato cementizio costituito da:
1) cemento idraulico a 500 Kg. 300
2) pietrisco calcareo puro mc. 0,800
3) sabbia silicea o mista con
sabbione calcareo mc. 0,400
c) ferro coesogeno
carico sicurezza $\frac{1}{2}$ 1.400
d) calce di Ostuni (Brindisi)
e) peso medio spessore muratura doppio spessore Kg. 1.400/mc.

1° SPESORE DEI MURI

verifica di stabilità per ml. di muro di spina.

Analisi dei carichi;

Muro del piano rialzato:

0,50x3,30x1.400

Kg. 3.172

solaio h. 15

4,50x280

" 1.250

carico fisso e sovraccarico

4,50x320

" 1.400

carichi per piano rialzato

5.872

Muro del primo piano:

0,50x3,30x1.400

Kg. 2.310

solaio e sovraccarico:

4,60x600

" 2.760

sommato primo piano

5.070

Secondo piano:

0,40x3,30x1.400

Kg. 1.848

solaio a camera d'aria

4,80x350

" 1.680

carico terrazza e sovraccarico acciden-
tale: 4,80x320

" 1.536

sommato secondo piano

5.064

Totale

Kg. 16.006

In cifra tonda

" 16.000

Verifica muro piano rialzato:

$$t = \frac{16.000}{100 \times 60} = 2,7 \text{ Kg./cmq.}$$

II° VERIFICA PRESSIONE SUL TERRENO DI FONDAZIONE

Analisi del carico per al.

Curatura di fondazione in calce-
struzzo cementizio a Kg.200:

$$0,90 \times 2,60 \times 2.500 = \text{Kg.} 4.500$$

$$\text{carico totale } 16.000 + 4.500 = \text{Kg.} 20.500$$

$$t = \frac{25.600}{200 \times 90} = 2,27 \text{ Kgcm.}$$

S G A L A

III° RAMPA A SBALZO

Analisi del carico per al.

Sovraccarico:

$$110 \times 1,00 \times 400$$

$$\text{Kg. } 440$$

Rivestimento pietra ed
interno

$$" 150$$

Ringhiera

$$" 30$$

Peso proprio

$$6,10 \times 110 \times 100 \times 2500$$

$$" 275$$

Per gradini di tufo

$$3 \times 0,32 \times 110 \times \frac{0,16}{2} \times 1400$$

$$" 120$$

sommato

$$\text{Kg. } 1.011$$

In cifra tonda " 1.000

$$H_1 = \frac{1.000 \times 1,70^2}{2} = 60.500 \text{ Kgcm.}$$

$$H = 10$$

$$" 40$$

$$h = 0,457 \sqrt{\frac{60.500}{100}} = 11 \text{ cm.}$$

$$" 1200$$

$$A_x = 0,0195 \sqrt{60500 \times 100} = 4,79 = 3 \text{ } \varnothing \text{ } 12 + 2 \text{ } \varnothing \text{ } 10$$

Verifica al taglio

$$" = \frac{1.000}{0,90 \times 11 \times 1100} = 1 \text{ Kg/cmq.}$$

IV° SOLAI COPERTURA PIANO INTERMEDIO CON DEVESTANTE TRAMOSO

DISTRIBUIRE

Solai tipo misto con laterizi forati h cm. 14
e soletta superiore in calcestruzzo alta cm. 3
nervature cm. 8 - interasse cm. 40

Analisi dei carichi per mq. luce m. 4

Sovraccarico utile Kg. 250

Pavimento ed intonaco " 70

peso proprio:

soletta $1,00 \times 1,00 \times 0,09 \times 2500$ " 125

nervature $\frac{100}{40} \times 0,80 \times 0,14 \times 2500$ " 70

forati " 71

tramezzo distribuito

$\frac{2}{4,00} \times 7,00 \times 0,10 \times 3,30 \times 1400$ " 232

totale Kg. 818

Arrotondato Kg. 820

e per ml. di travetto

$p = 820 \times 40 = 328 \text{ Kg/ml.}$

Momento flettente max.

$M_f = \frac{1}{12} 328 \times 4,00^2 = \text{Kg. 489} = \text{Kgon. } 48.000$

$r = \frac{17,5}{\sqrt{48.000 + 40}} = 0,505$

cui corrisponde per $n = 10$ $\sigma_f = 1400$

$\sigma_c = 39$ $\epsilon = 0,00153$

$m_f = 0,00153 \sqrt{48000 \times 40} = \text{cmq. } 2,12$

si realizza con $2 \text{ } \varnothing 12 = \text{cmq. } 2,26$

Verifica di stabilità:

$x = \frac{10,00 \times 2,12}{40} = 1 + \sqrt{1 + \frac{2 \times 40 \times 17,50}{10 \times 2,12}} = \text{cm. } 3,80$

$$\sigma = \frac{2 \times 48.000}{40 \times 3,80 \left(1,75 - \frac{1,60}{3} \right)} = \frac{25.000}{2468,48} = \text{Kgcm. } 38,89$$

$$\sigma_z = \frac{48.000}{2,26 \left(17,5 - \frac{1,60}{3} \right)} = \frac{48.000}{36,79} = \text{Kg. } 1.307,90$$

Lo sforzo di taglio max all'estremità è:

$$T_{\text{max}} \quad \tau = \frac{128 \times 4}{2} = 660 \text{ Kg.}$$

e la sollecitazione tg max risulta

$$\sigma = \frac{660}{0,90 \times 17,5 \times 40} = 1 \text{ Kgcmq.} \quad 4,00$$