

Legge 4.11.1963 n°1460.-

>>>>>>>>X<<<<<<<<<

Le strutture portanti verticali sono costituite dalle murature perimetrali e dalle murature di spina, oltre che dalle murature d'ambito delle scale.

Per copie conforme

L. DIRETTORE GENERALE F. F.
(Call. 1200 Giovanni Pansa)



Tutte le murature portanti sono a doppio paramento di tufo con spessore minimo di cm.42, con i paramenti esterni in tufo carparo alla zoccolatura.

Le strutture in c.a. sono costituite dalle rampe delle tre scale, armate a ginocchio con gradini riportati, e dai solai di copertura dei diversi piani a struttura mista latero-sidero-cementizia e da alcuni pilastri ed architravi.

Le luci dei solai risultano variabili e vanno da m.2,00 a m.5,00 al netto.-

Onde assolvere pienamente al compito affidatomi, ho proceduto alla prova di carico dei solai: in particolare la prova è stata eseguita sul solaio di calpestio della palazzina grande, nell'appartamento a destra della scala A, in corrispondenza del vano pranzo soggiorno.

Le caratteristiche del solaio sono le seguenti:

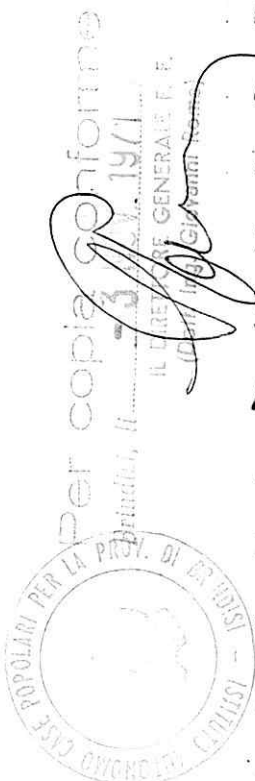
luce netta m.5,00; H=cm.20,5; h=cm.16,5; i=cm.80;

$\phi f = 3 \phi 8 + 1 \phi 12$;

$A_f = 2,63$; $\sigma_f = 2143 \text{ Kg/cm}^2$.

Il carico è stato applicato su una striscia lunga mt.5,00 e larga m.1,00.-

Essendo prescritto dal Capitolato Speciale di Appalto un sovraccarico accidentale di Kg.250/mq. il carico corrispondente alla striscia risulta di m.5,00x



xl,00x250= Kg.1250.-

Il carico è stato eseguito con n.30 sacchetti di cemento del peso di Kg.50 cadauno e quindi per un peso complessivo di kg.50x30=Kg.1.500,- che è risultato superiore a quanto prescritto.

CALCOLO DELLA FRECCIA TEORICA

$$f = \frac{3}{384} \cdot \frac{ql^4}{Ej}$$

dove q= 580 x 0,80 = Kg.464/ml.=4,64/cml.

$$l^4 = 5,00^4 = 62500000000$$

$$E = 250.000 \text{ Kg./cmq.}$$

$$J = \frac{1}{12} \times 80 \times 20,3 = \text{cm.}^4 \quad 53333$$

$$F = \frac{3}{384} \times \frac{4,64 \times 62500000000}{250.000 \times 53333} = \frac{3}{384} \times \frac{290000000}{1333325} = \frac{87000000}{511996800} = 0,169 \text{ e quindi } f = 1,69 \text{ mm.}$$

Letture del solaio:

Scarico ore 10,00 del 27/10/1970 = 0,00 mm.

a metà carico " 10,30 " " " " = 0,07 mm.

a fine carico " 10,45 " " " " = 0,12 "

Carico " 11,00 " " " " = 0,12 "

a metàscarico " 11,30 " " " " = 0,09 "

a fine scarico " 11,00 " " " " = 0,05 "

dopo lo scarico ore 14,00 del 27/10/1970 = 0,03 mm.

Sulla base dei risultati della prova di carico e

del controllo diretto delle strutture cementizie

portanti, si ritiene che le opere in c.a. siano sta-

te eseguite secondo le regole e le norme di cui al

Per copia conforme

Brindisi, li 27 NOV 1971
il DOTTOR GENERALE F. F.
(Prof. Ing. Giovanni Romo)



D.L. n.2229 del 16/11/1939.

Le murature portanti ed i divisori in fetta di tufo sono state eseguite a regola d'arte.

Le forze agenti sull'intero immobile sono perfettamente equilibrate e non essendovi pericolo alcuno per l'incolumità pubblica e privata, dichiaro staticamente collaudabile come con il presente atto collaudo ad ogni effetto di legge le due palazzine in oggetto.

Fasano, li 27 ottobre 1970

Il Collaudatore

(dott.ing. FRANCO GENTILE)

[Handwritten signature of Dott. Ing. Franco Gentile]



Per copia conforme

- 3 NOV 1971

IL DIRETTORE GENERALE F. F.
(Dott. Ing. Giovanni Roma)

[Handwritten signature of the Director General]