

14

GESTIONE CASE PER LAVORATORI

ISTITUTO AUTONOMO PER LE CASE POPOLARI

DELLA PROVINCIA DI BRINDISI

LAVORI di costruzione di Case per Lavoratori in FRAN-

CAVILLA FONTANA - Quartiere S.Lorenzo - Cant.2121/BR

IMPRESA: VERGALLO Vincenzo.

IMPORTO al netto del ribasso d'asta

del 7,19%. ..... L. = 58.512.158. =

CONTRATTO n.5232 dell'8.4.1969, registrato a Brindisi

l'11.4.1969 al n.697 Mod.I.

VERBALE DI PROVA DI CARICO ESEGUITA SUI SOLAI

L'anno millenovecentosettantuno il giorno sei del mese di Settembre in Francavilla Fontana, il sottoscritto Dott.Ing.Giovanni ROMA, Direttore dei Lavori, assistito dal Geom.Giovanni GUADALUPI, alla presenza dell'Impresa VERGALLO Vincenzo, ha proceduto alla prova di carico dei solai costruiti dalla predetta

Impresa.

La prova è stata eseguita sul solaio di copertura del piano terreno, in corrispondenza del vano letto dell'appartamento a sinistra salendo la scala della palazzina grande, 1° piano.

Le caratteristiche del solaio sono le seguenti:

Tipo Celersap con travetti precompressi: luce netta  
 mt.5,00; H = cm.24; h = cm.20; i = 50 cm.; f = 1  $\phi$  10+  
 + 1  $\phi$  12 per ogni estremo.

Il carico è stato applicato ad una striscia lunga  
 mt.5,00 e larga mt.1,60.

Essendo prescritto al Capitolato Speciale di Appal-  
 to un sovraccarico accidentale di Kg.250/mq.: il cari-  
 co corrispondente alla striscia risulta di mt.5,00 x  
 x 1,60 x 250 = Kg. 2.000.

Essendo già in opera i tramezzi ed i pavimenti il  
 carico è stato realizzato in eccesso con n.45. sacchet-  
 ti di cemento del peso di Kg.50 cadauno e quindi per  
 un peso complessivo di Kg.50 x 45 = Kg.2.250.

#### CALCOLO DELLA FRECCIA TEORICA

$$f = \frac{3}{384} \frac{q l^4}{E J}$$

$$\text{dove } q = 725 \times 0,50 = \text{Kg. } 362,5/\text{ml.} = 3,625/\text{cm.}$$

$$l^4 = 5,00 = 62.500.000.000$$

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

$$J = 1 \times 50 \times 24^3 = \text{cm.}^4 \quad 57.600$$

$$F = \frac{3}{384} \times \frac{3.625 \times 62.500.000.000}{25000 \times 57.600} = \frac{679.687,50}{5.529.600} = 0,123 \text{ cm.}$$

e quindi f = 1,23 mm.

#### Letture del solaio:

Scarico ore 9,30 del 6.9.1971 = 0,00 mm.

a metà carico " 10,00 " " " = 0,12 mm.

a fine carico " 10,30 " " " = 0,18 mm.

carico ore 10,00 del 7.9.1971 = 0,25 mm.

a metà scarico " 10,30 " " " " = 0,20 mm.

a fine scarico " 11,00 " " " " = 0,15 mm.

dopo lo scarico" 14,00 " " " " = 0,05 mm.

- Freccia totale = 0,25

- Freccia elastica = 0,20

- Freccia permanente = 0,05

Da detti risultati si deduce che il solaio ha reagito elasticamente ed è statico.=

Del che si è redatto il presente verbale che viene sottoscritto dagli intervenuti.=

L'IMPRESA

LA DIREZIONE DEI LAVORI

(VERGALLO Vincenzo)

(Geom. Giovanni GUADALUPI)

*Vergallo Vincenzo*

*Giovanni Guadalupi*

(Dott. Ing. Giovanni ROMA)

*Giovanni Roma*