

GESTIONE CASE PER LAVORATORI

ISTITUTO AUTONOMO CASE POPOLARI

DELLA PROVINCIA DI BRINDISI

Lavori di costruzione di case per lavoratori in Brindisi, Via S. Michele Coop. Speranza, legge 14/2/1963 N.60 art.15 N.3.

IMPRESA: Cav. Giuseppe CARPARELLI

Importo al netto del ribasso d'asta

del 2,25%..... 61.539.100

CONTRATTO N.4797 del 9/1/1967, registrato a Brindisi il 9/1/1967 al N.66 Mod.1.

VERBALE DI PROVA DI CARICO ESEGUITA SUI SOLAI

L'anno millenovecentosessantasette il giorno quindici del mese di giugno in BRINDISI il sottoscritto Dott. Ing. Giuseppe MARASCO, Direttore dei Lavori, assistito dal Geom. Giovanni GUADALUPI, alla presenza dell'Impresa Cav. Giuseppe CARPARELLI, 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 cucina dell'appartamento a sinistra salendo la scala della palazzina.

Le caratteristiche del solaio sono le seguenti:

luce netta mt. 5,00; H=cm.20;h=cm.18,5;si=80cm.

$f=2\phi 10+1\phi 12 - 1\phi 16$ monconi sag. $1\phi 12+1\phi 10$ diritto:

$A_f=\text{cmq.}6,63.$

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

Essendo prescritto al Capitolato Speciale di Appalto un sovraccarico accidentale di Kg.250/mq. il carico corrispondente alla striscia risulta di mt.5,00 x 1,60 x 2,50 = Kg.2.000.

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

CALCOLO DELLA FRECCIA TEORICA

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

dove $q = 560 \times 0,80 = \text{Kg.}448/\text{ml.} = 4,48/\text{cm}.$

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

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

$$J = \frac{1}{12} \times 80 \times 18,5^3 = \text{cm.}^4 \quad 42213$$

$$F = \frac{3}{384} \times \frac{4,48 \times 62.500.000.000}{250.000 \times 42213} = \frac{3}{384} \times \frac{28.000.000}{1.055.325} = \frac{84.000.000}{405.244.800} = 0,21 \text{ cm.}$$

e quindi $f = 2,10 \text{ mm.}$

Letture del solaio:

Scarico ore 9,30 del 15/6/67 = 0,00 mm.

a metà carico ore 10,00 " " " = 0,25 mm.

a fine carico	ore 10,30 del 15/6/67	= 0,30 mm.
carico	" 10,00 " 16/6/67	= 0,83 mm.
a metà carico	" 10,30 " " "	= 0,70 mm.
a fine scarico	" 11,00 " " "	= 0,52 mm.
dopo lo scarico	" 14,00 " " "	= 0,45 mm.
" " "	" 16,00 " " "	= 0,25 mm.

Freccia totale = 0,83

" elastica = 0,58

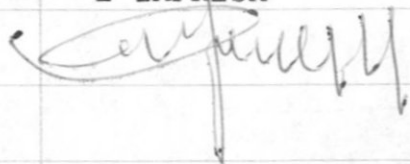
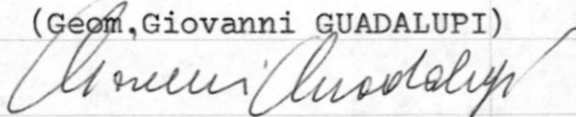
" permanen. = 0,25

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.

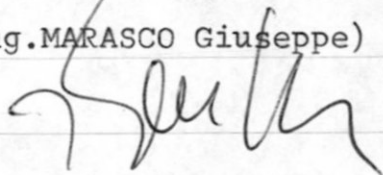
L'IMPRESA

(Geom. Giovanni GUADALUPI)

Il Direttore dei Lavori

(Ing. MARASCO Giuseppe)



VISTO

Il Direttore Tecnico I.A.C.P.

(Ing. Giovanni ROMA)

