

10

ISTITUTO AUTONOMO PER LE CASE POPOLARI

DELLA PROVINCIA DI BRINDISI

Lavori di costruzione n.5 Palazzine di Case per Lavoratori Agricoli Dipendenti in MESAGNE.-

Legge 30/12/1960, n.1676 - Esercizi 1961/62 - 1962/1963-1963/1964.-

IMPRESA: Ing.Luigi MAGGI - Mesagne -

Importo al netto del ribasso

dell'1,95% £.115.455.875

CONTRATTO: n.4212 del 10/5/1963 - registrato a Brindisi il 25/5/1963 al n.1611 Mod.I.-

VERBALE DI PROVA DI CARICO ESEGUITA SUI SOLAI

L'anno millenovecentosessantacinque il giorno ventuno del mese di maggio in Mesagne.-

Il sottoscritto Dott.Ing.Giovanni ROMA, Direttore dei Lavori, assistito dal Geom.Vito SAVINO ed alla presenza dell'Impresa e del Geom.Agostino SAPONARO, in rappresentanza del locale Ufficio del Genio Civile, ha proceduto alla prova di carico dei solai costruiti dalla predetta Impresa.-

La prova è stata eseguita sul solaio di copertura del piano rialzato, in corrispondenza del vano soggiorno del terzo appartamento verso il Campo Sportivo della Palazzina n.5;-

Le caratteristiche del solaio sono le seguenti:

luce netta mt.4,35; H = cm.19,5; h = cm.18; i=cm.50;

$\phi f = 3 \phi 7 + 1 \phi 8$; F = cmq.1,65; 6f = 2.189 Kg./cmq. cemento tipo 680.-

Vano caricato: 4,35 x 4,50 = mq.19,57;

Il sovraccarico accidentale prescritto è di Kg.250/mq. oltre i carichi fissi.-

Essendo già in opera i tramezzi, il sovraccarico è stato mantenuto di Kg.250/mq. per cui si doveva avere un carico sul vano pari a $\text{Kg.}250 \times 19,57 = \text{Kg.}4.893.-$

Il carico è stato effettuato con n.129 tufi duri delle dimensioni di mt.0,50x0,22x0,27 del peso medio di Kg.45 l'uno e quindi per un peso complessivo di Kg.5.805 che è risultato superiore a quanto prescritto.-

CALCOLO DELLA FRECCIA TEORICA

$$f = \frac{3}{384} \frac{c l^4}{E j}$$

dove $q = 586 \times 0,50 = \text{Kg.}293/\text{ml.} = 2,93/\text{cm}.$

$$l^4 = 435^4 = 35.806.100.625.-$$

$E = 250.000 \text{ Kg/cm}^2.$

$$j = \frac{1}{12} \times 50 \times 19,5^3 = \text{cm.}^4 \quad 30.895$$

$$f = \frac{3}{384} \frac{2,93 \times 35.806.100.625}{250.000 \times 30.895} = \frac{3}{384} \times \frac{104.911.874.831}{7.723.750.000}$$

$$\frac{314.735.624.493}{2.965.920.000.000} = 0,106 \text{ cm.}$$

$$2.965.920.000.000$$

e quindi $f = 1,06 \text{ mm.}$

DATI DEL FLESSIMETRO

Lettura del solaio scarico: Ore 10,40 del 20/5/1965 = 0,00 mm.

" " " a metà

carico: " 11,30 " " = 0,06 "

" " " fine carico: " 12,40 " " = 0,19 "

" " " carico : " 10,25 " 21/5/1965 = 0,44 "

" " " metà scarico " 10,50 " 21/5/1965 = 0,26 "

" " " fine scarico " 11,15 " " " = 0,02 "

" " " dopo lo " " 13,35 " " " = 0,00 "

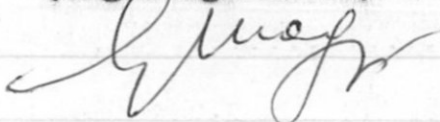
Freccia totale	0,44
" elastica	0,44
" permanente	0,00

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

Del che si è redatto il presente verbale che viene sottoscritto dagli interventuti.-

L'IMPRESA

(Ing. Luigi MAGGI)



LA DIREZIONE DEI LAVORI

(Geom. Vito SAVINO)

Geom. Vito Savino
Dott. Ing. Giovanni ROMA

IL RAPPRESENTANTE DEL GENIO CIVILE

(Geom. Agostino SAPONARO)

