

15/b

ISTITUTO AUTONOMO PER LE CASE POPOLARI

DELLA PROVINCIA DI BRINDISI

=====

Lavori di costruzione di case popolari in OSTUNI -

Rione Mucchiai - Lotti 21°, 22° e 23°.=

Legge 26/10/1960, n.1327 - Esercizi 1960/1961 -

IMPRESA : SEMERARO Dante - Martina Franca.

CONTRATTO: n.4020 del 7/5/1962 reg. a Brindisi il 23

Maggio 1962 al n.1876 - Mod.I.-

VERBALE DI PROVA DI CARICO N°2 ESEGUITA SUI SOLAI

L'anno millenovecentosessantatré il giorno ventuno
del mese di Maggio in OSTUNI.=

Il sottoscritto Dott.Ing.Giovanni ROMA, Direttore
dei Lavori, assistito dal Geom.Vincenzo PIERRI ed
alla presenza dell'Impresa 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 cuc-
na-servizi-letto dell'appartamento a destra, salen-
do, della scala A della Palazzina "F".-

Le caratteristiche del solaio sono le seguenti:

luce netta mt.4,53; H = cm.20,5; h = cm.16,5; i=cm.66;

s = cm.4; Ff = 2 Ø 8 + 1 Ø 10 + 1 Ø 12 = diritti;

2 Ø 8 monconi agli estremi.=

Vano caricato: $7,50 \times 4,53 = \text{mq.} 33,97$;

Il sovraccarico accidentale previsto è di $\text{Kg.} 380/\text{Mq.}$

Essendo già in opera i tramezzi e pavimenti tale so-

vraccarico è stato ridotto a $\text{Kg.} 250/\text{mq.}$ per cui si è

avuto un carico sul vano pari a $250 \times 33,97 = \text{Kg.} 8.492.=$

Il carico è stato ottenuto con n. 190 tufi duri dalle

dimensioni medie di $\text{cm.} 0,55 \times 0,27 \times 0,22$ per un peso

complessivo di $\text{Kg.} 8.550.=$

CALCOLO DELLA FRECCIA TEORICA

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

dove $q = 6,03 \times 0,66 = \text{Kg.} 398/\text{ml.} \quad 4/\text{cml.}$

$$l^4 = 4,53 = 42.110.733,681$$

$$E = 200.000 \text{ kg/cmq.}$$

$$j = \frac{1}{12} \times 66 \times 20,5^3 = \text{cm.}^4 \quad 47,382$$

$$f = \frac{3}{384} \frac{4 \times 42.110.733,681}{200.000 \times 47,382} = \frac{3 \times 168.442.934.724}{384 \times 9.476.400.000} =$$

$$= \frac{505.328.804.172}{3.638.937.600.000} = 0,13 \text{ cm.}$$

e quindi $f = 1,30 \text{ mm.}$

DATI DEL FLESSIMETRO

Lettura del solaio scarico: Ore 11,00 del 21/5/63 = 0,00

" " " a metà ca-

rico: " 11,15 " " = 0,42

" " " fine carico " 11,35 " " = 0,50

Lettura del solaio carico: Ore 11,30 del 22/5/63 = 0,55 mm.

" " " metà sca

rico: " 11,50 " " = 0,30 "

" " " fine sca

rico: " 12,20 " " = 0,13 "

" " " " " 13,00 " " = 0,00

Freccia totale 0,55

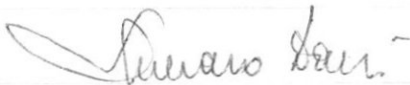
" elastica 0,55

" permanente 0,00

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

(Geom. Vincenzo PIERRI)



Dott. Ing. Giovanni ROMA

