

15/2

ISTITUTO AUTONOMO PER LE CASE POPOLARI
DELLA PROVINCIA DI BRINDISI

=====

Lavori di costruzione di Case Popolari in FASANO -
Rione Mucchiai - Lotti 9°-10°-11° -

Legge 26.10.1960 n°1327 - Esercizi 1960/1961 -

IMPRESA: SEMERARO Dante - Martina Franca

CONTRATTO n°4019 del 7.5.1962 reg.a Brindisi il 23
Maggio 1962 al n.1875 Mod.I -

VERBALE DI PROVA DI CARICO ESEGUITA SUI SOLAI

L'anno millenovecentosessantatre il giorno dodici
del mese di Maggio in FASANO.=

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 dei vani letto
dell'appartamento centrale della Scala A della palaz-
zina tipo "ØA1".=

Le caratteristiche del solaio sono le seguenti:

luce netta mt.4,25; H = cm.20,5; h = cm.16,5; i=cm.66;
s = cm.4; Ff = 2Ø5 + 2Ø10 = diritti; 2Ø5 monconi agli
estremi.=

Vano caricato: $6,80 \times 4,25 = \text{mq.} 28,90$;

Il sovraccarico accidentale previsto è di $\text{kg.} 380/\text{mq.}$

Essendo già in opera i tramezzi; tale sovraccarico

è stato ridotto a $\text{kg.} 250/\text{mq.}$ per cui si è avuto un

carico sul vano pari a $250 \times 28,90 = \text{kg.} 7.225.=$

Il carico è stato ottenuto con n.165 tufi duri delle

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

complessivo di $\text{kg.} 7.425.=$

CALCOLO DELLA FRECCIA TEORICA

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

dove $q = 6,03 \times 0,66 = \text{kg.} 398/\text{ml.} = 4/\text{cm.}$

$$l^4 = 4,25^4 = 32.625.390.625$$

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

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

$$f = \frac{3}{384} \frac{4 \times 32.625.390.625}{200.000 \times 47.382} = \frac{3}{384} \frac{130.501.562.500}{9.476.400.000}$$

$$= \frac{391.504.687,500}{3.638.937.600.000} = 0,11 \text{ cm.}$$

e quindi $f = 1,10 \text{ mm.}$

DATI DEL FLESSIMETRO

Lettura del solaio scarico: Ore 11,00 del 12.5.65 = 0,00 mm.

" " " a metà ca

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

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

Lettura del solaio carico: Ore 11,30 del 13.5.63 = 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)

Vincenzo Pierri

Dott.Ing.Giovanni ROMA

