

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 - Esercizio 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.1 ESEGUITA SUI SOLAI

L'anno millenovecentosessantatré il giorno tredici
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 Impre-
sa.-

La prova è stata eseguita sul solaio di copertura
del piano rialzato, della Palazzina A1 in corrispon-
denza dei vani letto dell'alloggio centrale Scala A.
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 = 2 Ø 5 + 2 Ø 10 diritti; 2 Ø 5 monconi

agli estremi.=

VANO caricato: $6,79 \times 4,27 = \text{mq.} 29,==$

Il sovraccarico accidentale previsto è di Kg.380/mq.

Essendo già in opera i tramezzi e pavimenti tale so-

vraccarico è stato ridotto a Kg.250/mq. per cui si è

avuto un carico sul vano pari a $250 \times 29 = \text{Kg.} 7.250.=$

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

dimensioni medie di cm.0,50x0,22x0,27 per un peso

complessivo di Kg.7.425.=

CALCOLO DELLA FRECCIA TEORICA

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

dove $q = 603 \times 0,66 = \text{Kg.} 398/\text{ml.} = 4,00$

$$l^4 = 4,27^4 = 33.243.864.241$$

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

$$j = \frac{1}{12} \times 66 \times 20,5^3 = \text{cm}^4 \quad 47.382$$

$$f = \frac{3}{384} \frac{4 \times 33.243.864.241}{200.000 \times 47.382} = \frac{3 \times 132.975.456.964}{384 \times 9.476.400.000} =$$

$$= \frac{398.926.370.892}{3.638.937.600.000} = 0,11 \text{ mm.}$$

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

=====

DATI DEL FLESSIMETRO

Lettura del solaio scarico: Ore 10,15 del 13/5/1963 = 0,00 mm.

Lettura del solaio a metà

carico: Ore 10,35 del 13/5/63 = 0,35 mm.

" " " fine " : " 11,00 " " " " = 0,42 "

" " " " : " 10,10 " 14/5/63 = 0,50 "

" " " metà

scarico " 10,25 " " " " = 0,30 "

" " " fine " " 10,40 " " " " = 0,16 "

" " " " " " 11,30 " " " " = 0,00 "

Freccia totale 0,50

" elastica 0,50

" 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

Antonio Fanfani

LA DIREZIONE DEI LAVORI

Geom. Vincenzo PIERRI

Vincenzo Pierri

Dott.Ing. Giovanni ROMA

Giovanni Roma