

15/6

ISTITUTO AUTONOMO PER LE CASE POPOLARI

DELLA PROVINCIA DI BRINDISI

=====

Lavori di costruzione di Case Popolari in FASANO

Rione Mucchiaia Lotti 9°-10° e 11° - Legge 26.10.'60

n°1327 - Esercizio 1960/61 -

IMPRESA: SEMERARO Dante - Martina Franca

CONTRATTO n°4P19 del 7.5.1962 reg.a Brindisi il

23.5.1962 al n°1875 Mod;I

VERBALE DI PROVA DI CARICO ESEGUITA SUI SOLAI

L'anno millenovecentosessantatre il giorno otto 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, ala a destra in corrispondenza del vano soggiorno della palazzina tipo D.=-

Le caratteristiche del solaio sono le seguenti:

luce netta mt.4,05; H = cm.20,5; h = cm.16,5; i=cm.66;

s = cm.4; Ff = 2Ø6+1Ø8+1Ø10 dritti; 2Ø6 monconi

agli estremi.=

VANO caricato: $8,68 \times 4,05 = \text{mq.} 35,15;$

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

Essendo già in opera i tramezzi e pavimenti tale sovraccarico è stato ridotto a $\text{kg.} 250/\text{mq.}$ per cui si è avuto un carico sul vano pari a $250 \times 35,15 = \text{kg.} 8.787.=$

Il carico è stato ottenuto con n.200 tufi duri delle dimensioni medie di $\text{mm.} 0,50 \times 0,22 \times 0,27$ per un peso complessivo di $\text{kg.} 9000.=$

CALCOLO DELLA FRECCIA TEORICA

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

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

$$l^4 = 405^4 = 26.904.200.625$$

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

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

$$\begin{aligned} f &= \frac{3}{384} \frac{4 \times 26.904.200.625}{200.000 \times 47.382} = \frac{3}{384} \frac{107.616.802.500}{9.476.400.000} \\ &= \frac{322.850.407.500}{3.638.937.600.000} = 0,09 \text{ mm.} \end{aligned}$$

e quindi $f = \underline{\underline{0,90 \text{ mm.}}}$

DATI DEL FELSSIMETRO

Lettura del solaio scarico: Ore 10,15 del 8.5.1963 = 0,00 mm.

Lettura del solaio a metà

carico: Ore 10,35 del 8.5.1963 = 0,35 mm.

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

" " " " : " 10,10 " 9.5.1963 = 0,50 "

" " " metà

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

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

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

Freccia totale 0,50

Freccia elastica 0,50

Freccia 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

