

ISTITUTO AUTONOMO PER LE CASE POPOLARI
DELLA PROVINCIA DI BRINDISI

LAVORI di costruzione di n° 5 Palazzine di Abitazione per Lavoratori Agricoli Dipendenti in S.VITO DEI NORMANNI - Legge 30/12/1960 N° 1676 - Es. 1965 -
IMPRESA : Pietro PUTIGNANO = NOCI (Bari) =
CONTRATTO N° 4644 del 29/9/1965 registrato a Brindisi al N° 1898 Mod.I.=

VERBALE DI PROVA DI CARICO ESEGUITA SUI SOLAI

L'anno millenovecentosessantasette il giorno trentuno del mese di marzo in S.VITO DEI NORMANNI.=

Il sottoscritto Dott.Ing. Giovanni ROMA, Direttore dei Lavori, assistito dal Geom. Beniamino OLIVIERI ed alla presenza dell'Impresa e del Geom. Virgilio CONTEGNO, 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 della Palazzina "C" senza portico.=

Le caratteristiche del solaio sono le seguenti :
luce netta mt. 4,70; H = cm.20; h = cm.16;

s = cm. 4; i = 80 cm.; $\phi f = 2 \phi 5 + 1 \phi 6 + 2 \phi 10$;

Af = cmq. 2,24; f = 2.100 Kg./cmq.=

Il carico è stato applicato ad una striscia lunga mt. 4,70 e larga mt. 0,70.=

Essendo prescritto dal Capitolato Speciale d'Appalto un sovraccarico accidentale di Kg. 250/mq. il carico corrispondente alla striscia risulta di mt; $4,70 \times 1,00 \times 250 = \text{Kg. } 1.175.=$

Il carico è stato eseguito con N° 38 sacchetti di cemento del peso di Kg. 50 cadauno per un peso complessivo di Kg. $50 \times 38 = \text{Kg. } 1.900$ che è risultato superiore a quanto prescritto.=

CALCOLO DELLA FRECCIA TEORICA

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

dove q = $570 \times 0,80 = \text{Kg. } 456/\text{ml.} = 4,56 \text{ cml.}$

$$l^4 = 4,70^4 = 48796810000$$

$$E = 250.000 \text{ Kg./cmq.}$$

$$j = \frac{1}{12} \times 80 \times 20^3 = \text{cm.}^4 \quad 53.333$$

$$f = \frac{3}{384} \times \frac{4,56 \times 48796810000}{250.000 \times 53.333} = \frac{3}{384} \times \frac{22.251.345}{1.333.325} = \frac{66.754.035}{511.996.800} = 0,13 \text{ cm.}$$

e quindi f = 1,30 mm.=

LETTURE DEL SOLAIO

ncarico Ore 9,30 del 30.3.1967 = 0,00 mm.

a metà carico " 10,00 " " = 0,15 mm.

a fine carico " 10,30 " " = 0,22 mm.

carico	Ore 13,00 del 30.3.1967	= 0,28 mm.
carico	" 10,00 del 31/3.1967	= 0,35 "
a metà carico	" 10,30 " "	= 0,26 "
a fine carico	" 11,00 " "	= 0,10 "
dopo lo scarico	" 13,00 " "	= 0,10 "

Freccia totale 0,35

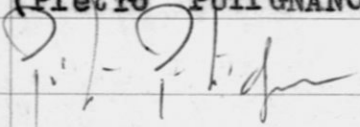
Freccia elastica ... 0,35

Freccia permanente.. 0,10

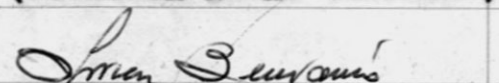
Da detti risultati si deduce che il solaio ha reagito elasticamente ed è statico.=

Del che si è redatto il presente verbale che viene sottoscritto dagli intervenuti.=

L'IMPRESA
(Pietro PUTIGNANO)



La Direzione dei Lavori
(Geom. Beniamino OLIVIERI)


(Dott. Ing. Giovanni ROMA)

IL RAPPRESENTANTE DEL GENIO CIVILE

(Geom. Virgilio CONTEGNO)

