

9

ISTITUTO AUTONOMO CASE POPOLARI
DELLA PROVINCIA DI BRINDISI

=°=°=°=°=°=°=

Lavori di costruzione di n.2 palazzine di case per*
Lavoratori Agricoli dipendenti in SAN PANCRAZIO SA-
LENTINO Legge 30/12/1960, n° 1676-Esercizi 1961/62-62/63
1963/64.

Impresa CARPARELLI GIUSEPPE.

Importo contrattuale £.73.587.787.=

CONTRATTO:n.4457 del 10/7/1964 registrato a Brindisi

il 20/7/1964 al n.124 Mod.I

VERBALE DI PROVA DI CARICO ESEGUITA SUI SOLAI.

L'anno millenovecentosessantacinque il giorno quattordici del mese di Maggio in SAN PANCRAZIO SALENTINO. §
Il sottoscritto Dott.Ing.Giovanni ROMA, Direttore dei lavori, assistito dal Geom.Giovanni GUADALUPI 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 é stata eseguita sul solaio di copertura del Piano rialzato, in corrispondenza del vano letto piccolo dell'appartamento n.1 della Palazzina n.2

Le caratteristiche del solaio sono le seguenti:

luce netta mt. 3,20; H= cm. 20,5 h=cm. 16,5; H utile=18,5

i=cm. 50; s=cm. 4; Pf=1Ø 7+ Ø 8 diritti;

Vano caricato: 3,30 x 3,50=mq. 11,55

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

Essendo già in opera i tramezzi ed i pavimenti tale sovraccarico è stato ridotto a Kg. 250/mq. come da Capitolato Speciale di Appalto per cui si è avuto un carico sul vano paria $250 \times 11,5 = \text{Kg. } 2887 =$

Il carico è stato ottenuto in eccesso con n. 65 tufi duri delle dimensioni medie di cm. 0,50 x 0,22 x 0,27 per un peso complessivo di Kg. 3.200.=

CALCOLO DELLA FRECCIA TEORICA

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

dove $q = 350 \times 0,50 = \text{kg. } 175/\text{ml.} = 1,75/\text{cm.}$

$$l^4 = 350^4 = 15.006.250.000. =$$

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

$$J = \frac{1}{12} \times 50 \times 18,5^3 = \text{cm}^4 26.382$$

$$f = \frac{3}{384} \frac{1,75 \times 15.006.250.000}{200.000 \times 26382} = \frac{3}{384} \times \frac{2.626.094}{527.640} =$$

$$= \frac{7.878.282}{202.613.760} = 0,039 \text{ cm.}$$

e quindi $f = 0,39 \text{ mm.}$

DATI DEL PRESSIMETRO

Lettura del solaio scarico /Ore II,30 del 14.5.65=0,00 mm.

Lettura del solaio a metà:

carico forte: Ore 11,50 del 14.5.65=0,10 mm.

Lettura del solaio a fine

	Carico : ore 12,30 del	14.5.65=0,15m/m
" " " " " " " " " " " "	11,10 del	15.5.65=0,20 m/m
" " " " " " " " " " " "	a metà	
	scarico : " " 11,45 del	" " " =0,10 m/m
" " " " " " " " " " " "	a fine	
	scarico ; " " 12,10 del	" " " =0,05 m/m
" " " " " " " " " " " " " " " " " "	12,20 " " " " " "	=0,03 m/m
" " " " " " " " " " " " " " " " " "	15,00 " " " " " "	=0,00 m/m

Freccia Totale 0,20

Freccia elastica 0,20

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.

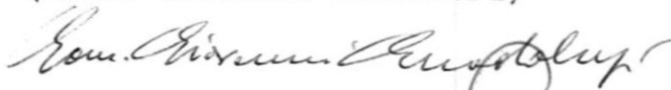
L'IMPRESA

(CARPARELLI Giuseppe)



LA DIREZIONE DEI LAVORI

(Geom. Giovanni GUADALUPI)



(Dott. Ing. Giovanni ROMAN)

IL RAPPRESENTANTE DEL GENIO CIVILE

(Geom. Virgilio CONTEGNO)

