

ISTITUTO AUTONOMO PER LE CASE POPOLARI
DELLA PROVINCIA DI BRINDISI

^^

LAVORI di costruzione di n° 2 Palazzine di Case Po-
polari, "a riscatto", - 6° e 7° Lotto - in MESAGNE. =

Legge 4/11/1963 N° 1460 - Es. 1963/64 - 1965 - 1966

IMPRESA: MIACOLA Vito = BRINDISI =

Importo al netto del ribasso 2,21% £. 65.519.300. =

CONTRATTO N° 4816 del 10/2/1967 registrato a Brindi

si il 21/2/1967 al n° 331 Mod. I

~~~~~

VERBALE DI PROVA DI CARICO ESEGUITA SUI SOLAI

L'anno millenovecentosessantotto il giorno dici-  
sette del mese di febbraio in MESAGNE. =

Il sottoscritto Dott. Ing. Giovanni ROMA, Diretto-  
re dei Lavori, assistito dal Geom. Giovanni GUADALU-  
PI ed alla presenza dell'Impresa ed del Geom. Antonio  
DE MITRI, 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 copertu-  
ra del Piano Rialzato, tra il vano letto e pranzo  
dell'appartamento di testata Palazzina Grande a due  
scale. =

Le caratteristiche del solaio sono le seguenti :

luce netta mt. 4,10; H = cm. 20,5; h = cm. 16,6;

H utile cm. 18; i = cm. 50; s = cm. 4; Ff = 1 Ø 10

+ 1 Ø 12 diritti; per ogni travetto e 2 Ø 8 + 1 Ø 10

monconi all'appoggio. =

= Striscia caricata:  $1,60 \times 4,10 = \text{mq. } 6,56$

Il sovraccarico accidentale previsto è di Kg. 250/mq.

oltre ai carichi permanenti per Kg. 100/mq. e quindi

complessivamente Kg. 350/mq. = per cui si è avuto un

carico sul vano pari a  $350 \times 6,56 = \text{Kg. } 2.296$ .

Il carico è stato tenuto in eccesso con N° 60

sacchetti di cemento per un peso complessivo di Chi

logrammi 3.000. =

CALCOLO DELLA FRECCIA TEORICA

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

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

$l^4 = 410^4 = 28.257.610.000$

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

$J = \frac{1}{12} \times 50 \times 18^3 = \text{cm.}^4 24.300$ ;

$$f = \frac{3}{384} \cdot \frac{1,75 \times 28.257.610.000}{200.000 \times 24.300} = \frac{3}{384} \cdot \frac{4.945.082}{486.000}$$

$$f = \frac{14.835.246}{186.624.000} = 0,08 \text{ cm.}$$

e quindi  $f = 0,80 \text{ mm.}$

DATI DEL FLESSIMETRO

Lettura del solai scarico Ore 8,30 del 17/2/68 = 0,00 mm.

" " " a metà =

carico Ore 8,50 = 0,32 mm.

Lettura del solaio a fine carico : ore 9,15 = 0,50 mm.

" " " " carico " : " 10,00 = 0,50 mm.

" " " carico : " 12,30 = 0,50 mm.

" " " a fine scarico: " 12,50 = 0,05 mm.

" " " scarico : " 13,00 = 0,00 mm.

freccia totale 0,50

" elastica 0,50

" permanente 0,00

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

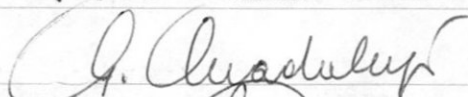
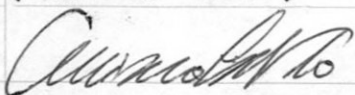
Del che si è redatto il presente verbale che, previa lettura e conferma, viene sottoscritto dagli intervenuti. =

L'IMPRESA

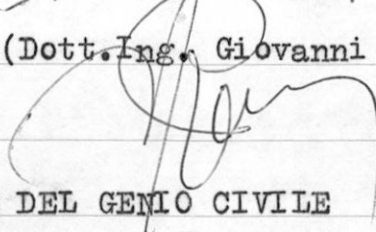
LA DIREZIONE DEI LAVORI

(MIACOLA Vito)

(Geom. Giovanni GUADALUPI)



(Dott. Ing. Giovanni ROMA)



IL RAPPRESENTANTE DEL GENIO CIVILE

(Geom. Antonio DE MITRI)

