

ISTITUTO AUTONOMO PER LE CASE POPOLARI
DELLA PROVINCIA DI BRINDISI

SECONDA SEZIONE DI DOCUMENTAZIONE

Lavori di costruzione di n° 6 palazzine di Case per
Lavoratori Agricoli Dipendenti in OSTUNI - Contrada
Madonna Del Pozzo - Legge 30.12.1960 n°1676 -Es.1966-

IMPRESA: Nicola PUTIGNANO - Noci (BA)

Importo al netto del ribasso del 6,20% L.129.537.800=

CONTRATTO n° 5226 del 30.12.68 registrato a Brindisi
il 8.1.69 al n° 63 Mod. I -

SECONDA SEZIONE DI DOCUMENTAZIONE

VERBALE DI PROVA DI CARICO ESEGUITA SUI SOLAI

L'anno millenovecentosessantanove il giorno ventisei
del mese di settembre in OSTUNI - Contrada Madonna
del Pozzo.-

Il sottoscritto Dott.Ing.Giovanni ROMA, Direttore dei
lavori, assistito dal Geom. Beniamino OLIVIERI ed al
la presenza dell'Impresa Nicola PUTIGNANO, ha proce-
duto alla prova di carico dei solai costruiti dalla
predetta Impresa.

La prova è stata eseguita sul solaio di copertura del
piano rialzato della palaz. A con portico, in corri-
spondenza del vano letto.

Le caratteristiche del solaio sono le seguenti:

Lece netta mt.4,10; H = cm.23; h = cm.20;

$g = \text{cm.5}; i = \text{cm.55}; \phi F = 3 \phi 12 \text{ e } 1 \phi 10;$

Il carico è stato applicato ad una striscia lunga
mt.4,10 e larga mt. 1,00=

Essendo prescritto dal Capitolato Speciale d'Appalto
un sovraccarico accidentale di kg.250/mq. il carico
corrispondente alla striscia netta di mt.4,10 x1,00x
x2,50 = kg. 1025;

Il carico è stato eseguito con n° 30 sacchetti di
cemento del peso di kg.50 cadauno per un peso compless
sico di kg. 50x30 = kg. 1500 che è risultato superio
re a quanto prescritto.

CALCOLO DELLA FRECCIA TEORICA

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

dove $q = 570 \times 0,50 = \text{kg. } 285/\text{ml.} = 2,85 \text{ cml.}$

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

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

$$j = \frac{1}{12} \times 50 \times 21^3 = \text{cm.}^4 \text{ } 38587$$

$$f = \frac{3}{384} \frac{2,85 \times 48796810000}{250.000 \times 38.587} = \frac{3}{384} \times \frac{13.907.090}{964.675} =$$

$$= \frac{41.721.270}{370.435.200} = 0,103 \text{ cm.}$$

e quindi $f = 1,03 \text{ mm.}$

Lettura del solaio:

scarico.....ore 9,30 del 29.9.1969 = 0,00 mm.

a metà carico....." 10,00 " " = 0,25 "

a fine carico....." 10,30 " " = 0,92 "

carico....." 10,25 " 30.9.1969 = 0,92 "

a metà scarico.....ore 10,50 del 30.9.1969 = 0,75 mm.

a fine scarico..... " 11,15 " " = 0,65 "

dopo lo scarico..... " 16,35 " " = 0,65 "

Freccia totale..... 0,92

" elastica..... 0,92

" permanente.... 0,65

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

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

L'IMPRESA

Armando P. P. P.

NA

LA DIREZIONE DEI LAVORI

(Dott. Ing. Giovanni ROMA)

Giovanni Roma