

ISTITUTO AUTONOMO PER LE CASE POPOLARI

DELLA PROVINCIA DI BRINDISI

AAAAAAAAAAAAAAAAAAAAAAAAAAAA

Lavori di costruzione di n° 2 Palazzine per complessivi N° 10 alloggi di Abitazioni per Lavoratori Agricoli Dipendenti nel Comune di CISTERNINO.=

Legge 30/12/1960 N° 1676 - Esercizio 1966 -

IMPRESA : Soc. Coop. CO.RE.FA. - Fasano -

Importo a base d'asta L. 50.050.000.=

Importo al netto del ribasso d'asta

del 3,75 %/o L. 48.173.125.=

Importo netto perizia suppletiva .. L. 11.305.000.=

CONTRATTO N° 4579 del 4/7/1966 registrato a Brindisi

il 6/7/1966 al N° 1220 Mod. I.=

VERBALE DI PROVA DI CARICO ESEGUITA SUI SOLAI

L'anno millenovecentosessantasette il giorno ven
ti del mese di giugno in CISTERNINO.=

Il sottoscritto Dett.Ing. Giovanni ROMA, Direttore dei Lavori, assistito dal Geom.Beniamino OLIVIERI ed alla presenza dell'Impresa e del Geom. Donato BARBELLA, in rappresentanza del locale Ufficio del Genio Civile, ha proceduto alla prova di carico dei solai costruiti dalla predetta Impresa.=

La prova e' stata eseguita sul solaio di copers

tura del piano rialzato, in corrispondenza del vano soggiorno del primo appartamento a sinistra della Palazzina a quattro alloggi con portico.=

Le caratteristiche del solaio sono le seguenti:
 luce netta mt. 4,70; H = cm. 21,00; h = cm. 16,00;
 a = cm. 5,00; i = 50 cm.; $\phi f = 2 \phi 5 + 3 \phi 6 + 2 \phi 10$; Af = cmq. 2,81; $f = 2.180 \text{ Kg./cmq.}$ =

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

Essendo prescritto dal Capitolato Speciale d'Apalto un sovraccarico accidentale di Kg.350/mq.il carico corrispondente alla striscia risulta di mt.4,70x1,00x250 = Kg. 1.175.=

Il carico e' stato eseguito con n° 38 sacchetti di cemento del peso di Kg.50 cadauno per un peso complessivo di Kg. 50x38 = Kg. 1900 che e' risultato superiore a quanto prescritto.=

CALCOLO DELLA FRECCIA TEORICA

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

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

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

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

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

$$f = \frac{3}{384} \frac{2,85 \times 48796810000}{250.000 \times 38.587} = \frac{3}{384} \times \frac{18.907.090}{964.675} = \frac{41.721.270}{370.435.200} = 0,103 \text{ cm.}$$

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

LETTURE DEL SOLAIO

scarico Ore 9,30 del 19/6/1967 = 0,00 mm.

a metà carico .. " 10,00 " " = 0,15 "

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

carico " 13,00 " " = 0,28 "

carico " 10,00 " 20/6/1967 = 0,35 "

a metà carico .. " 10,30 " " = 0,26 "

a fine scarico .. " 11,00 " " = 0,10 "

dopo lo scarico . " 13,00 " " = 0,10 "

Freccia totale 0,35

" elastica 0,35

" permanente 0,10

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

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

L'IMPRESA
Coop. Edil. "CO.RE.FA." - FASANO
Il Presidente

Pio Caporali

LA DIREZIONE DEI LAVORI

(Geom. Beniamino OLIVIERI)

Giovanni Roma

(Dott. Ing. Giovanni ROMA)

IL RAPPRESENTANTE DEL GENIO CIVILE

(Geom. Donato BARBELLA)

Barbella Donato