

ISTITUTO AUTONOMO PER LE CASE POPOLARI

DELLA PROVINCIA DI BRINDISI

Lavori di costruzione di Abitazioni per Lavoratori

Agricoli Dipendenti in Mesagne - Legge 30.12.1960

n° 1676 - Esercizio 1969 - Palazzine n° 4.

IMPRESA: DI TANO Vito Nicola (Fasano)

IMPORTO al netto del ribasso d'asta

del 3,59%£.135.118.615

CONTRATTO n° 5294 del 5.2.1970 registrato a Brindisi

il 3.2.1970 al N° 226 mod. I

VERBALE DI PROVA DI CARICO ESEGUITA SUI SOLAI

L'anno millenovecentosettantuno nei giorni due e tre novembre in Mesagne, il sottoscritto Dott. Ing. Giovanni ROMA, Direttore dei Lavori, assistito dal Geom Valerio PAMPO, alla presenza dell'Impresa DI TANO Vito Nicola, 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 pranzo dell'appartamento ad est della palazzina C con portico.

Le caratteristiche del solaio sono le seguenti:

Luce netta m. 4,00; H = a cm. 20,5; h = a cm. 10;

b = a cm. 50; s = a cm. 4; h utile = cm. 20.

$Af = \text{cmq. } 1;91 + 1 \text{ } \phi \text{ } 10 + 1 \text{ } \phi \text{ } 12 \times \text{monconi esterni.}$

Le nervature sono costituite da travetti prefabbricati precompressi, posti ad un interasse di cm. 50 e completati con getto in opera della soletta.

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

Essendo prescritto dal Capitolato Speciale di Appalto un sovraccarico accidentale di kg. 250/mq. il carico corrispondente alla striscia risulta di:

$$4,00 \times 250 \times 1,10 = \text{kg. } 1.100.$$

Essendo già in opera i tramezzi ed il pavimento, il carico è stato realizzato in eccesso con n° 40 sacchi di cemento del peso di kg. 50 cadauno e quindi per un peso complessivo di kg. $50 \times 40 = \text{kg. } 2.000.$

CALCOLO DELLA FRECCIA TEORICA

$$f = \frac{1}{384} \times \frac{q \cdot l^4}{E \cdot j}$$

$$\text{dove } q = 700 \times 0,50 = \text{kg. } 350/\text{ml} = 3,50 \text{ kg./cm}$$

$$l^4 = 4,00^4 = 25.600.000.000.-$$

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

$$j = \frac{1}{12} \times 50 \times 20^3 = \text{cm.}^4 \quad 33.333$$

$$F = \frac{1}{384} \times \frac{3,50 \times 25.600.000.000}{200.000 \times 33.333} = \frac{1}{384} \times \frac{896.000}{66.666} =$$

$$= \frac{896.000}{25.599.744} = f = 0,35 \text{ mm}$$

DATI DEL FLESSIMETRO

A solaio scarico ore 10,45 del 2.11.1971 = 0,00 mm

A solaio carico ore 11,10 del 2.11.1971 = 0,25 mm

A solaio carico ore 10,00 del 3.11.1971 = 0,19 mm

A solaio scarico ore 12,00 del 3.11.1971 = 0,00 mm

Freccia totale = 0,25 mm

Freccia elast. = 0,19 mm

Freccia perm. = 0,00 mm

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 dalle parti interessate.

L'IMPRESA

LA DIREZIONE dei LAVORI

(Vito Nicola DI TANO) (Geom. Valerio PAMPO)

G. Zano Vito Nicola Pampo Meni

(Dott. Ing. Giovanni ROMA)

