

ISTITUTO AUTONOMO PER LE CASE POPOLARI

DELLA PROVINCIA DI BRINDISI

-----ooOoo-----

LAVORI di costruzione di Abitazioni per Lavoratori

Agricoli Dipendenti in TUTURANO -

LEGGE 30/12/1960, n.1676 - 5° P.I. -

IMPRESA: Dott. Gaetano CAPETO -

IMPORTO al netto dell'aumento di

asta 183% diminuito dello

0,20% per fidejussione .. £. 614.006.670.=

CONTRATTO n.5728 del 27/1/1977 registrato a Brindi

si il 2/2/1977 al n.517 Mod.I°.=

VERBALE DI PROVA DI CARICO ESEGUITA SUI SOLAI

L'anno millenovecentosettantotto nei giorni sedici e diciassette del mese di Aprile in TUTURANO il sottoscritto Dott.Ing. Antonio LONGO, Direttore dei Lavori, assistito dal Geom. Valerio PAMPO, alla presenza dell'Impresa Dott. Gaetano CAPETO, ha proceduto alla prova di carico dei solai costruiti dalla predetta Impresa.

La prova è stata eseguita sul solaio di copertura del porticato, in corrispondenza dei vani letto dello appartamento a sinistra della Palazzina n. 12.

Le caratteristiche del solaio sono le seguenti:

luce netta mt.5,00; H = cm.20; h = cm.16; b = cm.

s = cm.4; h utile = cm.18,5;

$F_f = 2 \varnothing 8 + 2 \varnothing 12$ diritti + 1 $\varnothing 16$ sagolato;

$A_f = \text{cmq. } 5,27$; interesse nervature = cm. 40 ;

Il carico è stato applicato ad una striscia lunga mt. 5,00 e larga mt. 1,50 = mq. 7,50.

Essendo prescritto al Capitolato Speciale di Appalto un sovraccarico accidentale di Kg.250/mq. e considerando i carichi permanenti scaturenti dal calcolo in Kg.170/mq. il carico corrispondente alla striscia risulta di mt. $(250 + 170) \times 7,50 = \text{Kg.}3.150$.
Il carico è stato realizzato in eccesso con apposito copertone ad acqua per un peso complessivo di Kg./mq. $500 \times 7,50 = \text{Kg. } 3.750$.=

CALCOLO DELLA FRECCIA TEORICA

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

dove $q = 628 \times 1,50 = \text{Kg. } 942,00/\text{ml} = 9,42/\text{cm}$.

$$l^4 = 500 = 62.500.000.000$$

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

$$J = \frac{1}{12} \times 150 \times 18,5^3 = \text{cm.}^4 \quad 79.145$$

$$F = \frac{3}{384} \times \frac{9,42 \times 62.500.000.000}{200.000 \times 79.145} = \frac{3}{384} \times \frac{5.887.500}{758.290} = \frac{17.662.500}{60.783.360} = 0,29 \text{ cm.}$$

e quindi $f = 2,90 \text{ mm.}$

DATI DEL FLESSIMETRO

A solaio scarico Ore 10,45 del 16/3/78 = 0,00 mm.

A solaio mezzoca

rico Ore 9,00 del 16/3/78 = 0,00 mm.

A solaio carico " 12,00 " " " " = 0,06 mm.

A solaio carico " 7,00 " 17/3/78 = 0,055 mm.

A solaio dopo lo

scarico " 10,15 " " " " = 0,02 mm.

A solaio scarico " 13,00 " " " " = 0,00 mm.

Freccia totale = 0,060

Freccia elastica = 0,060

Freccia permanente = 0,000

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

LA DIREZIONE DEI LAVORI

(Dott. Gaetano CAPETO)

(geom. Valerio PAMPO)

(Dott.Ing. Antonio LONGO)