

ISTITUTO AUTONOMO PER LE CASE POPOLARI

DELLA PROVINCIA DI BRINDISI

LAVORI di costruzione di Case Popolari in S. Pietro Vernotico S.S. n° 16 - legge 05/08/1978, n° 457 - al loggi n° 19, vani convenzionali 400,35.-

IMPRESA: Dott. Ing. Olindo ANGELINI - Fasano.-

IMPORTO: a base d'astal.f. 427.200.000,=

IMPORTO: al netto del ribasso d'a-

sta del 6,09+0,20% =....." 400.329.120,=

CONTRATTO: n° 5950 del 19/05/1978 reg. a Brindisi il 19/05/1980 al n° 2173 Mod. I.-

VERBALE DI PROVA DI CARICO ESEGUITA SUI SOLAI

L'anno millenovecentottantuno, il giorno quattro del mese di Febbraio in S. Pietro Vernotico.-

Il sottoscritto Dott. Arch. Pietro ORESTA, direttore dei lavori, alla presenza dell'Impresa Dott. Ing. Olin do ANGELINI ha proceduto alla prova di carico dei so lai costruiti dalla predetta Impresa.-

Calcolatore: delle opere in c.a. l'Ing. Giovanni MI- NARDI da Martina Franca, iscritto all'Albo degli Ingg. della provincia di Taranto al n° 678.-

La prova é stata eseguita sul solaio del vano letto posto al 2° piano della palazzina guardando il pro-

spetto principale.-

Le caratteristiche del solaio sono le seguenti:

luce netta mt. 4,40; H= cm. 25; h= cm. 20; s= cm.5;

i= cm.50 agli incastri 2+20 per ogni travetto ed

1/5 L. I solai sono del tipo a struttura prefabbricata con travetti precompressi e pignatte in caterino.-

Il carico é stato applicato ad una striscia lunga

4,40 e larga m. 1,00.-

Essendo prescritto dal Cap. Spec. d'Appalto un so-

vraccarico accidentale di kg. 250/mq. il carico cor-

rispondente sulla striscia risulta di m. 4,40x1,00x

x2,50 = kg. 1.100.-

Il carico é stato eseguito con n° 36 sacchetti di

cemento del peso di kg. 50/ cadauno per un peso com-

plessivo di kg. 50x36 = kg. 1.800 che é risultato

superiore a quanto previsto.-

CALCOLO DELLA FRECCIA TEORICA

$$f = \frac{3}{384} \frac{q L^4}{E J}$$

dove q = 712x0,50 = kg. 356/ml. = 3,56 cml.

$$l^4 = 4,40^4 = 57480960000$$

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

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

$$f = \frac{3}{384} \times \frac{5,60 \times 37480960000}{250.000 \times 38.587} = \frac{3}{384} \times \frac{20.989.338}{964.675} = \frac{62.968.013}{370.435.200} = \text{cm. } 0,169$$

e quindi f = 1,69 mm.-

LETTURA DEL SOLAIO:

scarico	ore 10,30 del 04/02/981	= 0,00 mm.;
a meta' carico	" 10,50 " "	= 0,20 mm.;
a fine carico	" 11,15 " "	= 0,30 mm.;
carico	" 13,00 " "	= 0,30 mm.;
carico	" 10,00 " 05/02/981	= 0,30 mm.;
a meta' carico	" 15,00 " "	= 0,30 mm.;
a fine scarico	" 15,30 " "	= 0,00 mm.;
dopo lo scarico	" 16,00 " "	= 0,000 mm.;

- Freccia totale 0,30

- Freccia elastica 0,30

- Freccia permanente 0,00

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

Del ché si é redatto il presente verbale che viene sottoscritto dagli intervenuti.-

L'IMPRESA

(Dott. Ing. Olindo ANGELINI)

LA DIREZIONE LAVORI

(Dott. Arch. Pietro ORESTA)

