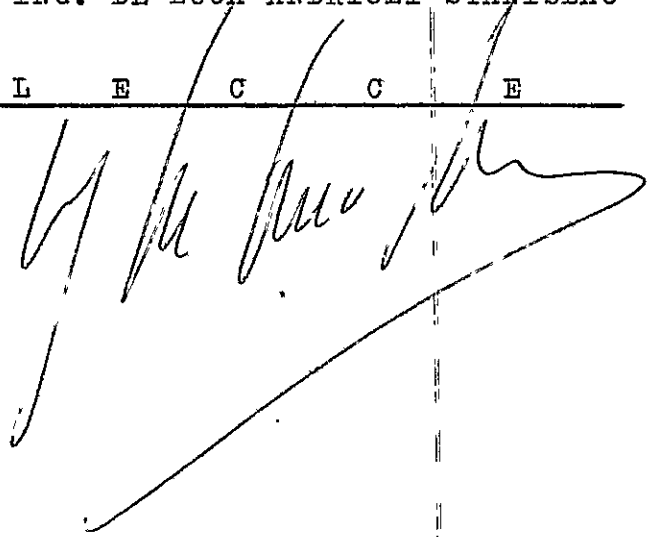


IMP. ING. DE LUCA ANDRIOLI STANISLAO

L E C C E

A large, stylized handwritten signature in dark ink is written over the printed text and extends downwards across the page.

VERIFICHE DI STABILITA DEL SOLAIO ARENA B/16,5+4CARATTERISTICHE DELLA SEZIONE

$$H = \text{cm. } 20,5 = h = \text{cm. } 18 = b = \text{cm. } 66$$

ANALISI DEI CARICHI

Peso proprio + Soletta da cm. 4	Kg/mq.	235
Sovraccarico permanente	"	80
" accidentale	"	250
Carico totale riferito al mq.	Kg/mq.	565
Carico per unità di lunghezza 565 x 0,66p	Kg/ml.	373

CONDIZIONI DI VINCOLO: Semincastro

LUCE m. 4,20

MOMENTO FLETTENTE MASSIMO

$$M = + \frac{1}{12} 373 \times 4,20^2 = \text{Kg.cm. } 54.832$$

$$F = 1,86 \quad (2\phi 6 + 1\phi 8 + 1\phi 10)$$

monconi 1\phi 6 per estremo

VERIFICHE DI STABILITA'

Distanza dell'asse neutro dal bordo compresso:

$$x = \frac{m}{b} \frac{F}{F} \left\{ -1 + \sqrt{1 + \frac{b}{5} \frac{h}{F}} \right\} = \text{cm. } 2,92$$

Distanza fra i centri di compressione e di trazione:

$$z = h - \frac{x}{3} = \text{cm. } 17,03$$

SOLLECITAZIONI UNITARIE MASSIME

R. D. B. - A. L. A.
 AGENZIA DI BARI
 IL CONSULENTE TECNICO
 (Dott. ing. Gerardo Avallone)

SOLLECITAZIONI UNITARIE MASSIME

$$\text{Compressione; } \sigma_c = \frac{2 M}{b \times d} = \text{Kg.cmq. } 33,41$$

$$\text{Trazione: } \sigma_f = \frac{M}{F \times z} = \text{Kg.cmq. } 1731$$

R. D. B. - A. L. A.
AGENZIA DI BAE
IL CONSULENTE TECNICO
(Dott. ing. Gerardo Apollon)

N.B. PER L'ARMATURA DEI SOLAI SI PREVEDE L'IMPIEGO DI TONDO
ACCIAOSO-SEMIDURO DEL TIPO Aq. 60

== SI USERA' INOLTRE CEMENTO DEL TIPO 680