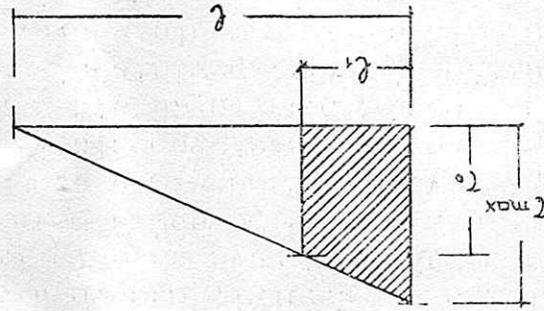


C.I.L.R. UFFICIO TECNICO
MATERA - Passerelli, 50 - tel. 21.327

CALCOLO DI VERIFICA A FLESSIONE E TAGLIO



$T_{da\ ass.} = \frac{C_{max} + C_0}{2} \cdot b_0 \cdot l_1 = \text{kg}$
 $T_{ass.} = F_p \sqrt{2} \cdot v_f = \text{kg}$
 $C_{max} = \frac{v}{y \cdot b_0} = \text{kg/cmq.}$
 $v = 560 \times 2,15 \times 80 = \text{Kg. } 960$
 $3,88$

b) Taglio

$W = \frac{1}{14} \times 560 \times 4,30^2 \times 80 = \text{Kgc.m. } 59.000$
 $x = \frac{b}{m F_f} \left\{ -1 + \sqrt{1 + \frac{2 b h}{m F_f}} \right\} = \text{cm. } 2.50$
 $e_c = \frac{2}{W} \cdot y \cdot b \cdot x = \text{kg/cmq. } 2.50$
 $e_t = \frac{y F_f}{W} = \text{kg/cmq. } 2150$
 $y = h - \frac{3}{x} = \text{cm. } 17.67$

a) Flessione

ARMATURA METALLICA

all'incastro $F_f = \text{cmq}$
 sagomata $F_f = \text{cmq. } 0.98$
 in mezzera $F_f = \text{cmq. } 1.55$
 $1 \emptyset 5 + 2 \emptyset 6 + 1 \emptyset 10$
 $1 \emptyset 5 + 1 \emptyset 10$

CARICHI SUL SOLAIO

Accidentale 250 kg/mq
 Permanente 100
 GI presente calcolo è stato eseguito in relazione ai dati di sovraccarico e condizione di vincolo precisati con Comm. n. 895 del 1/10/1966

STRUTTURA ADOTTATA

Altezza totale solaio $16+4$
 Interasse $40+40$
 Altezza utile 18.5
 Larghezza nervatura $7+7$
 Peso proprio struttura $g = \text{kg/mq } 210$
 Armatura metallica in $A.M. 4400$

SOLAIO:
 S.D. 16/80
 Ditta: CONSORZIO RAVENNATE BR

FORNACI VALDADIGE S. P. A.
 UFFICIO TECNICO
 STABILIMENTO DI VENUSIO - MATERA
 TELEF. N. 22072
 POSIZIONE:
 N.

1/8