

1/2

Impresa S~~ac~~. Cooperativa Co.Re.Fa. - Fasano -

Cantiere Case Contadini Fasano .

Commissione n. 484/RM del 14/9/66

Bari, 14/9/66
T/DNV/da.

VERIFICHE DI STABILITA' DEL SOLAIO BIBAP H/16,5(+3,5).

ANALISI DEI CARICHI

p.p. solaio in opera	Kg/mq. 230.
Sovracc. permanente	" 100.
Totale carico perman.	Kg/mq. 330.
Sovracc. accidentale	" 250.
Carico complessivo P	Kg/mq. 580.

CARATTERISTICHE della SEZIONE

Altezza totale	H = cm. 20
Altezza utile	h = cm. 18
Largh. sezione	b = cm. 80

Carico riferito all'interasse solaio : $p = P = \text{Kg/ml.}$

CONDIZIONI DI VINCOLO: SEMINCASTRO.

MOMENTI FLETTENTI MASSIMI /: Trattandosi di struttura in semincastro a tutto vantaggio della stabilit  si adottano i seguenti momenti flettenti massimi.

$$M_1 = M_2 = M_{1-2} = \pm \frac{1}{12} p l^2$$

LUCE : mt. 5,45 = $\pm$ 1435 Kgm.

Dott. Ing. LUIGI CIANCABILLA
M. 142 Ord. Ing. Prov. di Pescara



N.B. I MOMENTI DIETRO RIPORTATI SONO RIFERITI ALL'INTERASSE DI cm. 80.

DESCRIZIONE	Sim- boli	Unita' di misura	$M_1 = M_2$	M_{1-2}
Momento flettente	M	Kg/cm.	- 114.800	+ 114.800
Altezza totale del solaio	H	cm.	20	
Altezza utile del solaio	h	cm.	18	
Larghezza soletta	b	cm.	80	
Diametro dei ferri tesi	ϕ	mm.	2 ϕ 10+1 ϕ 14	2 ϕ 7+1 ϕ 10+1 ϕ 14
Sezione dei ferri tesi	F	cmq.	3,11	3,19
Asse neutro				
$\frac{m \cdot F}{b} \left[-1 + \sqrt{1 + \frac{b \cdot h}{5 F}} \right]$	x	cm.	3,38	3,37
Distanza fra i centri di compressione e di tensione:				
$h - \frac{x}{3}$	z	cm.	16,87	16,88
Compressione $\frac{2 \cdot M}{b \cdot x \cdot s}$	σ_c	Kg/cmq.	50,33	50,45
Tensione armatura $\frac{M}{F \cdot z}$	σ_f	Kg/cmq.	2.188	2.194

Dott. Ing. LUIGI CIANCABILLA
N. 142 Ord. Ing. Prov. di Pescara

"A.L.A." - PESCARA - BREVETTI R.D.B. - PIACENZA

AGENZIA di VENDITA M. e G. SPAGNUOLO - BARI Via Dante, n. 11

LECCE Via dei Templari, 14

BRINDISI Via Corfina, n. 1