

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

ANALISI DEI CARICHI

p.p. solaio in opera	Kg/mq. 230.
Sovracc. permanente	" 150.
Totale carico perman.	Kg/mq. 380.
Sovracc. accidentale	" 250.
Carico complessivo P	Kg/mq. 630.

CARATTERISTICHE delle SEZIONI

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 si adottano i seguenti momenti flettenti massimi.

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

- LUCE : mt. 4,70 - $\pm$ 1160 Kgm.

Dott. Ing. LUIGI CIANCABILLA
n. 1420rd. Ing. Prov. Pescara

- LUCE : mt. 5,50 - $\pm$ 1588 Kgm.

LUCE : mt. 4,70

DESCRIZIONE	Unità di misura	M ₁₋₂	M ₁ - M ₂
Momento flettente	M Kg/cm.	+ 92.800	- 92.800
Altezza totale del solaio	H cm.		20
Altezza utile del solaio	h cm.		18
Larghezza soletta	b cm.		80
Diametro dei ferri tesi	Ø mm.	2Ø8+2Ø10	2Ø10+1Ø12
Sezione dei ferri tesi	F cmq.	2,57	2,70
Asse neutro			
$\frac{m \cdot F}{b} \left[-1 + \sqrt{1 + \frac{b \cdot h}{5 F}} \right]$	x cm.	3,09	3,18
Distanza fra i centri di compressione e di tensione :			
$h - \frac{x}{3}$	z cm.	16,97	16,94
Compressione $\frac{2 \cdot M}{b \cdot x \cdot s}$	σ _c Kg/cmq.	44,24	43,06
Tensione armatura $\frac{M}{F \cdot z}$	σ _f Kg/cmq.	2.127	2.029

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

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

LECCE Via dei Templari, 14

BRINDISI Via Cortine, n. 1

— LUCE : mt. 5,50 —

DESCRIZIONE	UNITA' di misura	M ₁₋₂	N ₁ = N ₂
Momento flettente	M Kg/cm.	+ 127.040	- 127.040
Altezza totale del solaio	H cm.		20
Altezza utile del solaio	h cm.		18
Larghezza soletta	b cm.		80
Diametro dei ferri tesi	Ø mm.	2Ø8+1Ø12+1Ø14	1Ø12+1Ø14+1Ø10
Sezione dei ferri tesi	F cmq.	3,67	3,46
Asse neutro			
$\frac{m \cdot F}{b} \left[-1 + \sqrt{1 + \frac{b \cdot h}{5 F}} \right]$	x cm.	3,61	3,53
Distanza fra i centri di compressione e di tensione:			
$h - \frac{x}{3}$	z cm.	16,80	16,82
Compressione $\frac{2 \cdot M}{b \cdot x \cdot s}$	σ _c Kg/cmq.	52,36	53,49
Tensione armatura $\frac{M}{F \cdot z}$	σ _f Kg/cmq.	2.060	2.182

Ing. LUCIO CHIANCARELLA
N. 100 REG. Ing. Prov. di Potenza

[Handwritten signature]

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

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

LECCE Via dei Templari, 14

BRINDISI Via Cortine, n. 1