

Spett/le Impresa Ing. Vincenzo GRAVILI L E C C E

Bari, 4/3/964
EJ/da.

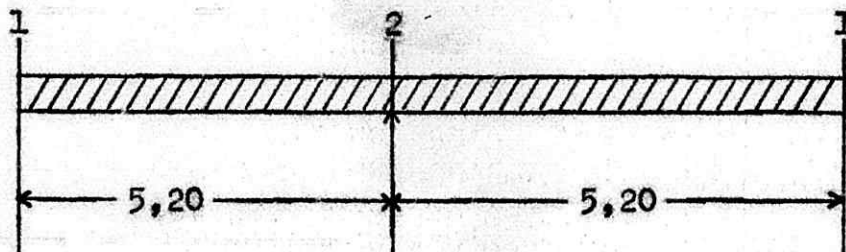
VERIFICHE DI STABILITA' DEL SOLAIO CELERSAP H/30 - LATERIZIO - CON SOVRASTANTE SOLETTA COLLABORANTE IN CALCESTRUZZO SPESSE cm. 3.

ANALISI DEI CARICHI

Peso proprio del solaio + solàtta	= Kg/mq.	315.
Sovraccarico permanente	= "	100.
" accidentale	= "	250.
Carico totale riferito al mq.	= Kg/mq.	665.

Carico per unita' di lunghezza 665x05 p = Kg/ml. 333.

VINCOLO: Continuita' Semincastro.



Trattandosi di due campate continue semincastate agli estremi, a tutto vantaggio della stabilita' si assumeranno i seguenti momenti Max positivi e negativi:

$$M_1 = - \frac{1}{18} pL^2 = - \frac{1}{18} 333 \times 5,20^2 = \text{Kg.cm. } 50.000$$

$$M_2 = - \frac{1}{10} pL^2 = - \frac{1}{10} 333 \times 5,20^2 = \text{Kg.cm. } 90.000$$

$$M_{1-2} = + \frac{1}{12} pL^2 = + \frac{1}{12} 333 \times 5,20^2 = \text{Kg.cm. } 75.000$$

Calcolo Statico Giustificativo
ad esclusivo uso del professionista
abilitato che ha progettato o dirige la costruzione.

M. & G. SPAGNUOLO

Ufficio Tecnico

ACCOMANDITA LATERIZI ADRIATICA - PESCARA

Concessionaria prodotti R. D. B. - Piacenza

DESCRIZIONE	Simboli	Unità di misura	<u>MOMENTO POSITIVO</u>
Momento flettente	M	Kg./cm.	75.000
Altezza totale del solaio	H	cm.	33
Altezza utile del solaio	h	cm.	31,5
Larghezza soletta	b	cm.	50
Diametro dei ferri tesi	ø	mm.	4 ø 6
Sezione dei ferri tesi	F	cmq.	1,13
Asse neutro			
$\frac{m \cdot F}{b} \left[-1 + \sqrt{1 + \frac{b \cdot h}{5 F}} \right]$	x	cm.	3,55
Distanza fra i centri di compressione e di tensione			
$h - \frac{x}{3}$	z	cm.	30,32
Compressione $\frac{2 \cdot M}{b \cdot x \cdot z}$	σ_c	Kg/cmq.	27,88
Tensione armatura $\frac{M}{F \cdot z}$	σ_f	,	2.189

M. & G. SPAGNUOLO
Ufficio Tecnico

ACCOMANDITA LATERIZI ADRIATICA - PESCARA

Concessionaria prodotti R. D. B. - Piacenza

DESCRIZIONE	Simboli	Unità di misura	<u>MOMENTI NEGATIVI</u>	
Momento flettente	M	Kg./cm.	50.000	90.000
Altezza totale del solaio	H	cm.	33	33
Altezza utile del solaio	h	cm.	31	31
Larghezza soletta	b	cm.	50	50
Diametro dei ferri tesi	ø	mm.	1ø10+1ø8	2 ø 12
Sezione dei ferri tesi	F	cmq.	1,21	2,26
Asse neutro				
$\frac{m \cdot F}{b} \left[-1 + \sqrt{1 + \frac{b \cdot h}{5 F}} \right]$	x	cm.	3,75	4,86
Distanza fra i centri di compressione e di tensione				
$h - \frac{x}{3}$	z	cm.	29,75	29,38
Compressione $\frac{2 \cdot M}{b \cdot x \cdot z}$	σ_c	Kg/cmq.	17,92	25,21
Tensione armatura $\frac{M}{F \cdot z}$	σ_f	,	1.302	1.355

M. & G. SPAGNUOLO
Ufficio Tecnico