

1/d

ING. VINCENZO GRAVILI ING L E C C E ING

Case Popolari ING BRINDISI ING

VERIFICHE DI STABILITA' DEL SOLAIO BISAP H/16,5+3 cm. DI SOLETTA

ANALISI DEI CARICHI		CARATTERISTICHE della SEZIONE	
p.p. solaio in opera	Kg/mq. 215	Altezza totale H = cm. 19,5	
Sovraccarico perman.	" 100	Altezza utile h = cm. 17,5	
Totale carico perman.	Kg/mq. 315	Largh. sezione b = cm. 80	
Sovraccarico acciden.	" 300	Largh. sezione	
Carico complessivo P	Kg/mq. 615	resistente al	
	=====	taglio $b_o =$ cm.	
Carico riferito all'interasse solaio : $p = P_{0,80} \text{ Kg/ml. } 492$			
CONDIZIONI DI VINCOLO : SEMINCASTRO			
MOMENTI FLETTENTI MASSIMI :			
Luce = m. 4,70 $M = \pm \frac{1}{12} 492 \times 4,70^2 = \text{Kg.cm. } 91.000$			
S I M B O L I			
Luce	m.	4,70	
Momento flettente	Kgcm.	91.000	
Diametro dei ferri tesi	ϕ mm.	2 ϕ 8+1 ϕ 10+1 ϕ 10 (2 ϕ 8 per estr.)	
Sezione ferri tesi	F. cmq.	2,58	
$x = \frac{mF}{b} \left[-1 + \sqrt{1 + \frac{2bh}{mF}} \right]$	cm.	3,04	
$z = h - \frac{x}{3}$	cm.	16,49	
$\sigma_c = \frac{-2 M}{b \cdot x \cdot z}$	Kg/cmq.	45,40	
$\sigma_f = \frac{M}{F \cdot z}$	"	2.140	

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 Cortine, n. 1

VERIFICHE DI STABILITÀ DEL SOLAIO C/SP H/30+3 cm. DI SOLETTA

ANALISI DEI CARICHI		CARATTERISTICHE della SEZIONE	
p.p. solaio in opera	Kg/mq. 330	Altezza totale H = cm. 33	
Sovraccarico perman.	" 100	Altezza utile h = cm. 31,5	
Totale carico perman.	Kg/mq. 430	Largh. sezione b = cm. 50	
Sovraccarico acciden.	" 200	Largh. sezione	
Carico complessivo P	Kg/mq. 630	resistente al	
	=====	taglio	b ₀ = cm. 50
Carico riferito all'interasse solaio : p = P × 0,5 Kg/ml. 315			
CONDIZIONI DI VINCOLO : SEMINCASTRO			
MOMENTI FLETTENTI MASSIMI :			
Luce = m. 4,70 M = ± 1/12 315 × 4,70 ² = Kgcm. 58.000			
S I M B O L I			
Luce	m.		4,70
Momento flettente	Kgcm.		58.000
Diametro dei ferri tesi	φ mm.	4 φ 7	(monoc. 1φ8+1φ7)
Sezione ferri tesi	F. cmq.		1,54
$x = \frac{m^2 p}{b} \left[-1 + \sqrt{1 + \frac{2bh}{m^2 p}} \right]$	cm.		3,80
$z = h - \frac{x}{3}$	cm.		30,24
$\sigma_c = \frac{-2 M}{b \cdot x \cdot z}$	Kg/cm ² .		20,20
$\sigma_f = \frac{M}{F \cdot z}$	"		1.250

PESCARA - PREVETI "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

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

=====

Bari, 4/3/964
EJ/da. =

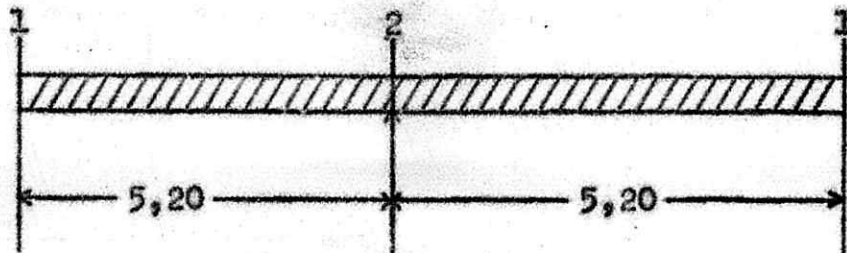
VERIFICHE DI STABILITA' DEL SOLAIO CELERSAP H/30 - LATERIZIO - CON SOVRASTANTE SOLETTA COLLABORANTE IN CALCESTRUZZO SPESSA cm. 3 =

ANALISI DEI CARICHI

Peso proprio del solaio + soletta	= 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 semincastrate agli estremi, a tutto vantaggio della stabilita' si assumeranno i seguenti momenti Max positivi e negativi:

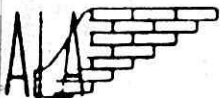
$$M_1 = - \frac{1}{18} pL^2 = - \frac{1}{18} 333 \times 5,20^2 = \text{Kg.cm. } 50.000$$

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

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

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

M. & G. SPAGNUOLO
Ufficio Tecnico

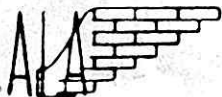


ACCOMANDITA LATERIZI ADRIATICA - PESCARA

Concessionaria prodotti R. D. B. - Piacenza

DESCRIZIONE	Simboli	Unità di misura	MOMENTO POSITIVO
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	∅	mm.	1∅10+1∅8	2 ∅ 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