

R+R

VERIFICHE DI STABILITA' DEL SOLAIO BISAP H/12 PREVISTO CON 3 cm. DI SOLETTA
COLLABORANTE IN CALCESTRUZZO CEMENTIZIO.

ANALISI DEI CARICHI		CARATTERISTICHE della SEZIONE	
p.p. solaio in opera	Kg/mq. 185.-	Altezza totale	H = cm. 15
Sovraccarico perman.	" 50.-	Altezza utile	h = cm. 13
Totale carico perman.	Kg/mq. 235.-	Largh. sezione	b = cm. 120
Sovraccarico acciden.	" 100.-	Largh. sezione	
Carico complessivo P	Kg/mq. 335.-	resistenza al	
=====		taglio	h cm.
			o
Carico riferito all'interasse solaio : p = P x 1,20 = Kg/ml. 402			
CONDIZIONI DI VINCOLO :			
MOMENTI FLETTENTI MASSIMI :			
l = m. 2,30	$M_{1-2} = + \frac{1}{12} \times p \times l^2 = + 177 \text{ Kgm.}$		
	$M_1 = M_2 = - \frac{1}{12} \times p \times l^2 = - 177 \text{ Hgm.}$		
S I M B O L I		M_{1-2}	$M_1 = M_2$
Luce	m.	-	-
Momento flettente	Kgcm.	+ 17.700	- 17.700
Diametro dei ferri tesi	Ø mm.	2Ø4,5+2Ø5	1Ø5+1Ø8
Sezione ferri tesi	F.cmq.	0,71	0,70
$x = \frac{mF}{b} \left[1 + \sqrt{1 + \frac{2bh}{mF}} \right]$	cm.	1,18	1,17
$z = h - \frac{x}{3}$	cm.	12,60	12,61
$\sigma_c = \frac{2M}{b \cdot x \cdot z}$	Kg/cmq.	19,9	20,0
$\sigma_f = \frac{M}{F \cdot z}$	"	1.980	2.005

