

Impresa L U I G I S A R D E L L A - FASANO -

[illegible]

CASE POPOLARI - BRINDISI

XX

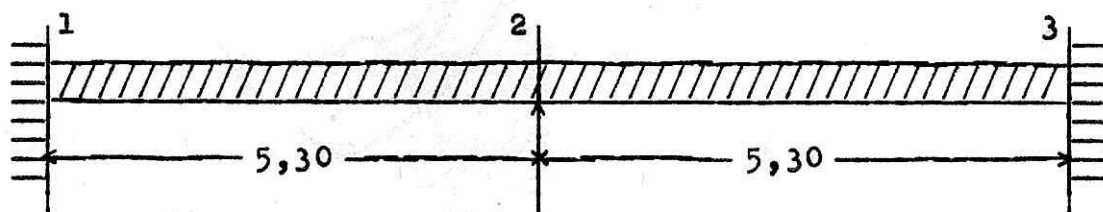
VERIFICHE DI STABILITA' DEL SOLAIO BISAP H-16,5 CON SOVRASTANTE SOLETTA COLLABORANTE IN CALCESTRUZZO SPESSA cm. 3.

ANALISI DEI CARICHI

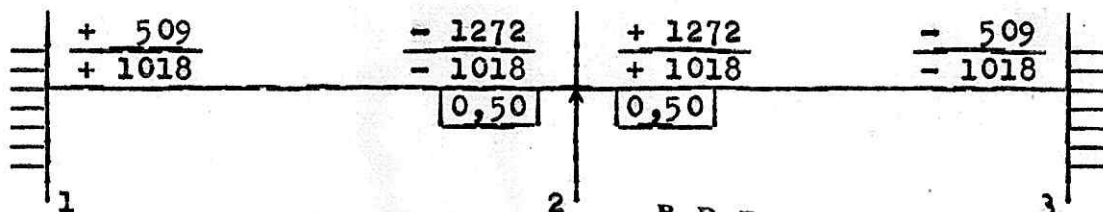
Peso proprio del solaio + soletta	= Kg/mq.	210.
Peso tramezzi trasversali	= "	50.
Sovraccarico permanente	= "	70.
" accidentale	= "	250.
Carico totale riferito al mq.	= Kg/mq.	580.

Carico per unita' di lunghezza $580 \times 0,75 \dots p = \text{Kg/ml. } 435.$

■ Si considera il solaio continuo su 2 campate uguali incastrato agli estremi e caricato uniformemente.■



■ Nello schema seguente, risolvendo col metodo di Cross, sono riportati i coefficienti di ripartizione, i momenti squilibranti ed i momenti di calcolo :



R. D. B. - A. L. A.
AGENZIA DI BARI
IL CONSULENTE TECNICO
Prof. Ing. Riccardo Quallone

MOMENTI DI CAMPATE

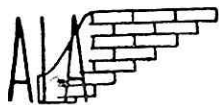
= campata 1-2 = 2-3

$$T_{1-2} = T_{2-3} = \frac{435 \times 5,30}{2} - \frac{(1272 - 509)}{5,30} = \text{Kg. } 1008$$

$$x_0 = \frac{1008}{435} = \text{m. } 2,31$$

$$M_{1-2} = M_{2-3} = 1008 \times 2,31 - 509 - \frac{435 \times 2,31^2}{2} = \text{Kg.m. } 658$$

R. D. B. - A. L. A.
AGENZIA DI BARI
IL CONSULENTE TECNICO
(Dott. ing. Gerardo Avallone)

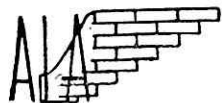


ACCOMANDITA LATERIZI ADRIATICA - PESCARA

Concessionaria brevetti R. D. B. - Piacenza

DESCRIZIONE	Simboli	Unità di misura	CAMPATA
			<u>1-2</u> <u>2-3</u>
Momento flettente	M	Kgcm.	65.800
Altezza totale del solaio	H	cm.	19,5
Altezza utile del solaio	h	cm.	17,5
Larghezza soletta	b	cm.	75
Diametro dei ferri tesi	∅	mm.	(2∅8 + 1∅8 + 1∅10)
Sezione dei ferri tesi	F	cmq.	2,29
Asse neutro			
$\frac{m \cdot F}{b} \left[-1 + \sqrt{1 + \frac{b \cdot h}{5 F}} \right]$	x	cm.	2,99
Distanza fra i centri di compressione e di tensione			
$h - \frac{x}{3}$	z	cm.	16,51
Compressione $\frac{2 \cdot M}{b \cdot x \cdot z}$	σ_c	Kg/cm ² .	35,56
Tensione armatura $\frac{M}{F \cdot z}$	σ_f		1740

R. D. B. - A. L. A.
AGENZIA DI BARI
IL CONSULENTE TECNICO
(Dott. Ing. Gerardo Avallone)

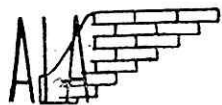


ACCOMANDITA LATERIZI ADRIATICA - PESCARA

Concessionaria brevetti R. D. B. - Piacenza

DESCRIZIONE	Simboli	Unità di misura	APPOGGIO INTERMEDIO
Momento flettente	M	Kgcm.	127.200
Altezza totale del solaio	H	cm.	19,5
Altezza utile del solaio	h	cm.	17,5
Larghezza soletta	b	cm.	75
Diametro dei ferri tesi	∅	mm.	(2∅10 + 2∅14)
Sezione dei ferri tesi	F	cmq.	4,65
Asse neutro			
$\frac{m \cdot F}{b} \left[-1 + \sqrt{1 + \frac{b \cdot h}{5 F}} \right]$	x	cm.	4,06
Distanza fra i centri di compressione e di tensione			
$h - \frac{x}{3}$	z	cm.	16,15
Compressione $\frac{2 \cdot M}{b \cdot x \cdot z}$	σ_c	Kg/cmq.	51,73
Tensione armatura $\frac{M}{F \cdot z}$	σ_f	,	1693

R. D. B. - A. L. A.
AGENZIA DI LARI
IL CONSULENTE TECNICO
(Dott. ing. *Gerardo Avallone*)



ACCOMANDITA LATERIZI ADRIATICA - PESCARA

Concessionaria brevetti R. D. B. - Piacenza

DESCRIZIONE	Simboli	Unità di misura	ESTREMO 1 - 3
Momento flettente	M	Kgcm.	50.900
Altezza totale del solaio	H	cm.	19,5
Altezza utile del solaio	h	cm.	17,5
Larghezza soletta	b	cm.	75
Diametro dei ferri tesi	∅	mm.	(1∅8 + 1∅10 + 1∅8)
Sezione dei ferri tesi	F	cmq.	1,79
Asse neutro			
$\frac{m \cdot F}{b} \left[-1 + \sqrt{1 + \frac{b \cdot h}{5 F}} \right]$	x	cm.	2,65
Distanza fra i centri di compressione e di tensione			
$h - \frac{x}{3}$	z	cm.	16,62
Compressione $\frac{2 \cdot M}{b \cdot x \cdot z}$	σ_c	Kg/cmq.	30,81
Tensione armatura $\frac{M}{F \cdot z}$	σ_f	,	1710

R. D. B. - A. L. A.
AGENZIA DI BARI
IL CONSULENTE TECNICO
Dott. Ing. Gerardo Avallone

VINCOLO: semincastro

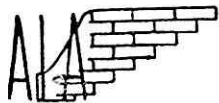
LUCE m. 5,10

MOMENTO FLETTENTE MASSIMO

$$M = \pm \frac{1}{12} 435 \times 5,10^2 = \text{Kg.cm. } 94.286$$

~ ~ ~ ~ ~

R. D. B. - A. L. A.
AGENZIA DI BARI
IL CONSULENTE TECNICO
(Dott. Ing. Gerardo Avallone)



ACCOMANDITA LATERIZI ADRIATICA - PESCARA

Concessionaria brevetti R. D. B. - Piacenza

DESCRIZIONE	Simboli	Unità di misura	LUCE m. 5,10
Momento flettente	M	Kgcm.	94.286
Altezza totale del solaio	H	cm.	19,5
Altezza utile del solaio	h	cm.	17,5
Larghezza soletta	b	cm.	75
Diametro dei ferri tesi	∅	mm.	(2∅8 + 2∅12) = 4 monconi 1∅12 per estremo.
Sezione dei ferri tesi	F	cmq.	3,26
Asse neutro			
$\frac{m \cdot F}{b} \left[-1 + \sqrt{1 + \frac{b \cdot h}{5 F}} \right]$	x	cm.	3,50
Distanza fra i centri di compressione e di tensione			
$h - \frac{x}{3}$	z	cm.	16,34
Compressione $\frac{2 \cdot M}{b \cdot x \cdot z}$	σ_c	Kg/cmq.	44,05
Tensione armatura $\frac{M}{F \cdot z}$	σ_f	,	1773

R. D. B. - A. I. S.
AGENZIA DI LARI
IL CONSULENTE TECNICO(Dott. ing. *Gefardo Avallone*)