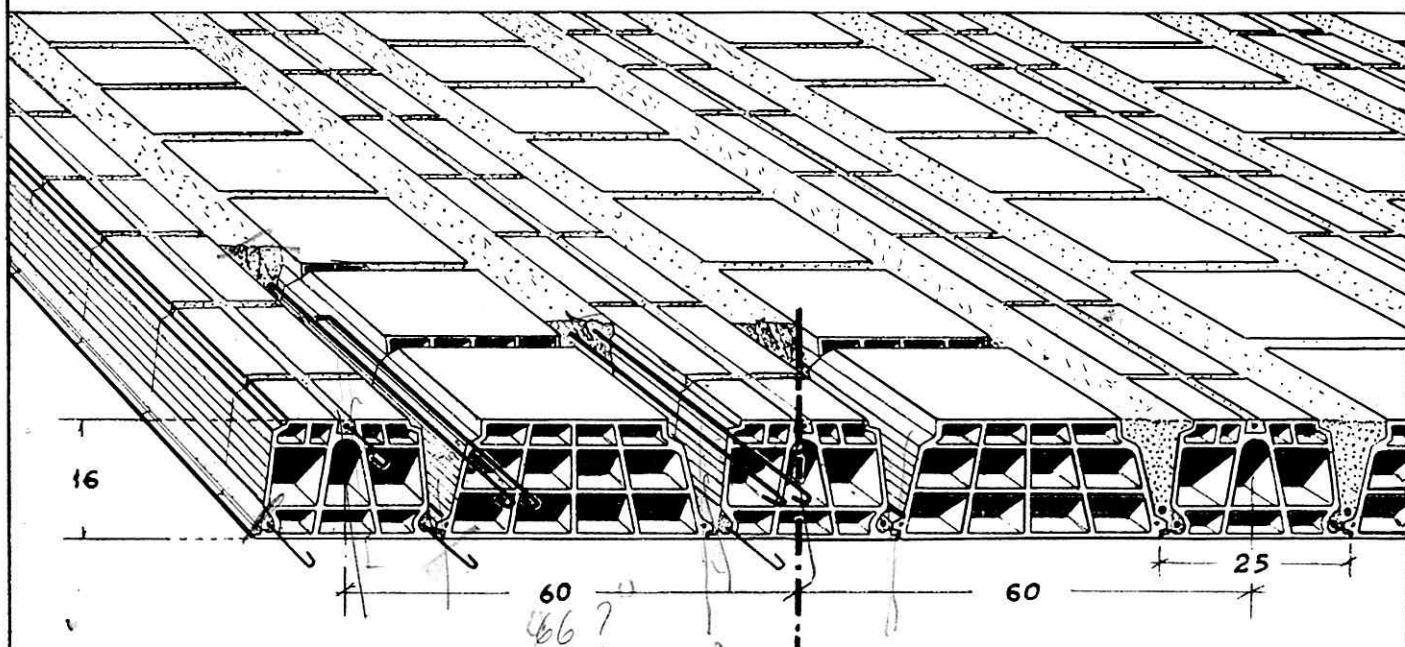


Messagne 1° e 2° lotto blu

SOLAIO ARENA "B."

ROR
ERREDIBI
PIACENZA



SEZIONE ALL'APPOGGIO

SEZIONE IN MEZZERIA

C A R A T T E R I S T I C H E				
Descrizione	Unità di misura	ARENA B 12	ARENA B 16	ARENA B 20
Peso laterizio sciolto: travi blocchi intermedi	Kg/ml	11,50	15	17,50
	Kg/mq	19,00	25	29,00
	Kg/mq	30,50	41	44,00
Peso travi confezionate	Kg/ml	17,50	21	23,50
	Kg/mq	29,00	35	39,00
Conglomerato per nervature	ℓ/mq	19	26	33
Peso solaio in opera	Kg/mq	105	135	160

VERIFICHE DI STABILITA' DEL SOLAIO ARENA B 16,5 CON SOVRASTANTE SOLETTA COLLABORANTE IN CALCESTRUZZO SPESSE cm. 4 .

ANALISI DEI CARICHI

Peso proprio del solaio + soletta	= Kg/mq.	235.
Peso tramezzi trasversali	= "	50.
Sovraccarico permanente	= "	80.
" accidentale	= "	250.
Carico totale riferito al mq.	= Kg/mq.	615.

Carico per unita' di lunghezza $615 \times 0,66 \dots p = \text{Kg/ml. } 406.$

CONDIZIONI DI VINCOLO: semincastro

LUCE m. 4,70

MOMENTO FLETTENTE MASSIMO

$$M = \frac{1}{12} 406 \times 4,70^2 = \text{Kg.cm. } 74.737$$

LUCE m. 4,50

MOMENTO FLETTENTE MASSIMO

$$M = \frac{1}{12} 406 \times 4,50^2 = \text{Kg.cm. } 68.513$$

LUCI m. 4,20 - 4,10

MOMENTO FLETTENTE MASSIMO

$$M = \frac{1}{12} 406 \times 4,20^2 = \text{Kg.cm. } 59.682$$

LUCI m. 3,10 - 3,00

MOMENTO FLETTENTE MASSIMO

$$M = \frac{1}{12} 406 \times 3,10^2 = \text{Kg.cm. } 32.513$$

N.B. = PER L'ARMATURA DEI SOLAI SI PREVEDE L'IMPIEGO DI TONDO ACCIAIOSO-SEMIDURO DEL TIPO Aq. 60 .

Ing. Gerardo Avallone

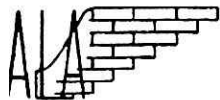


ACCOMANDITA LATERIZI ADRIATICA - PESCARA

Concessionaria prodotti R. D. B. - Piacenza

DESCRIZIONE	Simboli	Unità di misura	<u>ZONA CON TRAMEZZI</u> <u>$l = m. 4,70$</u>
Momento flettente	M	Kgcm.	74.737
Altezza totale del solaio	H	cm.	20,5
Altezza utile del solaio	h	cm.	18
Larghezza soletta	b	cm.	66
Diametro dei ferri tesi	$\varnothing$	mm.	1 $\varnothing$ 12 + 1 $\varnothing$ 14 = monconi 1 $\varnothing$ 12 per estremo.=
Sezione dei ferri tesi	F	cmq.	2,51
Asse neutro $\frac{m \cdot F}{b} \left[-1 + \sqrt{1 + \frac{b \cdot h}{5 F}} \right]$	x	cm.	3,36
Distanza fra i centri di compressione e di tensione $h - \frac{x}{3}$	z	cm.	16,88
Compressione $\frac{2 \cdot M}{b \cdot x \cdot z}$	σ_c	Kg/cmq.	40,05
Tensione armatura $\frac{M}{F \cdot z}$	σ_f	,	1764

Ing. Gerardo Avallone
j. [signature]

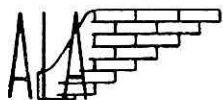


ACCOMANDITA LATERIZI ADRIATICA - PESCARA

Concessionaria prodotti R. D. B. - Piacenza

DESCRIZIONE	Simboli	Unità di misura	ZONA CON TRAMEZZI <u>$l = m. 4,50$</u>
Momento flettente	M	Kgcm.	68.513
Altezza totale del solaio	H	cm.	20,5
Altezza utile del solaio	h	cm.	18
Larghezza soletta	b	cm.	66
Diametro dei ferri tesi	$\emptyset$	mm.	1 $\emptyset$ 10 + 1 $\emptyset$ 14 = monconi 1 $\emptyset$ 10 per estremo.
Sezione dei ferri tesi	F	cmq.	2,33
Asse neutro $\frac{m \cdot F}{b} \left[-1 + \sqrt{1 + \frac{b \cdot h}{5 F}} \right]$	x	cm.	3,24
Distanza fra i centri di compressione e di tensione $h - \frac{x}{3}$	z	cm.	16,92
Compressione $\frac{2 \cdot M}{b \cdot x \cdot z}$	σ_c	Kg/cmq.	37,87
Tensione armatura $\frac{M}{F \cdot z}$	σ_f	,	1738

ing. Gerardo Galliani
17.11.1971

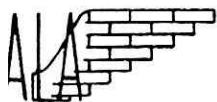


ACCOMANDITA LATERIZI ADRIATICA - PESCARA

Concessionaria prodotti R. D. B. - Piacenza

DESCRIZIONE	Simboli	Unità di misura	<u>ZONA CON TRAMEZZI</u> <u>$l = m. 4,20 - 4,10$</u>
Momento flettente	M	Kgcm.	59.682
Altezza totale del solaio	H	cm.	20,5
Altezza utile del solaio	h	cm.	18
Larghezza soletta	b	cm.	66
Diametro dei ferri tesi	$\varnothing$	mm.	1 $\varnothing$ 8 + 1 $\varnothing$ 14 = monconi 1 $\varnothing$ 8 per estremo.
Sezione dei ferri tesi	F	cmq.	2,04
Asse neutro $\frac{m \cdot F}{b} \left[-1 + \sqrt{1 + \frac{b \cdot h}{5 F}} \right]$	x	cm.	3,05
Distanza fra i centri di compressione e di tensione $h - \frac{x}{3}$	z	cm.	16,98
Compressione $\frac{2 \cdot M}{b \cdot x \cdot z}$	σ_c	Kg/cmq.	34,92
Tensione armatura $\frac{M}{F \cdot z}$	σ_f	,	1722

ing. Giorgio Avallone
[Signature]



ACCOMANDITA LATERIZI ADRIATICA - PESCARA

Concessionaria prodotti R. D. B. - Piacenza

DESCRIZIONE	Simboli	Unità di misura	ZONA CON TRAMEZZI
			<u>$l = m. 3,10 - 3,00$</u>
Momento flettente	M	Kgcm.	32.513
Altezza totale del solaio	H	cm.	20,5
Altezza utile del solaio	h	cm.	18
Larghezza soletta	b	cm.	66
Diametro dei ferri tesi	$\varnothing$	mm.	1 $\varnothing$ 7 + 1 $\varnothing$ 10 = monconi 1 $\varnothing$ 7 per estremo.=
Sezione dei ferri tesi	F	cmq.	1,17
Asse neutro			
$\frac{m \cdot F}{b} \left[-1 + \sqrt{1 + \frac{b \cdot h}{5 F}} \right]$	x	cm.	2,36
Distanza fra i centri di compressione e di tensione			
$h - \frac{x}{3}$	z	cm.	17,22
Compressione $\frac{2 \cdot M}{b \cdot x \cdot z}$	σ_c	Kg/cmq.	24,24
Tensione armatura $\frac{M}{F \cdot z}$	σ_f	,	1627

ing. Gerardo Agnelli
y. f.

ZONE NON SOVRACCARICATE DAL PESO DI TRAMEZZI TRASVERSALI

ANALISI DEI CARICHI

Peso proprio del solaio + soletta	= Kg/mq.	235.
Sovraccarico permanente	= "	80.
" accidentale	= "	250.
Carico totale riferito al mq.	= Kg/mq.	565.

Carico per unita' di lunghezza $565 \times 0,66 \text{ .p} = \text{Kg/ml. } 373.$

CONDIZIONI DI VINCOLO: semincastro

LUCE m. 4,70

MOMENTO FLETTENTE MASSIMO

$$M = \frac{1}{12} 373 \times 4,70^2 = \text{Kg.cm. } 68.663$$

LUCE m. 4,50

MOMENTO FLETTENTE MASSIMO

$$M = \frac{1}{12} 373 \times 4,50^2 = \text{Kg.cm. } 62.943$$

LUCE m. 4,00

MOMENTO FLETTENTE MASSIMO

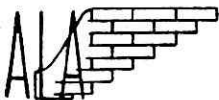
$$M = \frac{1}{12} 373 \times 4,00^2 = \text{Kg.cm. } 49.733$$

LUCE m. 3,85

MOMENTO FLETTENTE MASSIMO

$$M = \frac{1}{12} 373 \times 3,85^2 = \text{Kg.cm. } 46.073$$

ing. Gerardo Spallone
y. J. H.

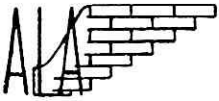


ACCOMANDITA LATERIZI ADRIATICA - PESCARA

Concessionaria prodotti R. D. B. - Piacenza

DESCRIZIONE	Simboli	Unità di misura	$l = m. 4,70$
Momento flettente	M	Kgcm.	68.663
Altezza totale del solaio	H	cm.	20,5
Altezza utile del solaio	h	cm.	18
Larghezza soletta	b	cm.	66
Diametro dei ferri tesi	$\emptyset$	mm.	1 $\emptyset$ 10 + 1 $\emptyset$ 14 = monconi 1 $\emptyset$ 10 per estremo.
Sezione dei ferri tesi	F	cmq.	2,33
Asse neutro $\frac{m \cdot F}{b} \left[-1 + \sqrt{1 + \frac{b \cdot h}{5 F}} \right]$	x	cm.	3,24
Distanza fra i centri di compressione e di tensione $h - \frac{x}{3}$	z	cm.	16,92
Compressione $\frac{2 \cdot M}{b \cdot x \cdot z}$	σ_c	Kg/cmq.	37,95
Tensione armatura $\frac{M}{F \cdot z}$	σ_f	,	1742

Ing. Gerardo Avallone
[Signature]

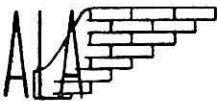


ACCOMANDITA LATERIZI ADRIATICA - PESCARA

Concessionaria prodotti R. D. B. - Piacenza

DESCRIZIONE	Simboli	Unità di misura	$l = m. 4,50$
Momento flettente	M	Kgem.	62.943
Altezza totale del solaio	H	cm.	20,5
Altezza utile del solaio	h	cm.	18
Larghezza soletta	b	cm.	66
Diametro dei ferri tesi	$\varnothing$	mm.	2 $\varnothing$ 12 = Ronconi 1 $\varnothing$ 12 per estre- mo.
Sezione dei ferri tesi	F	cmq.	2,26
Asse neutro			
$\frac{m \cdot F}{b} \left[-1 + \sqrt{1 + \frac{b \cdot h}{5 F}} \right]$	x	cm.	3,18
Distanza fra i centri di compressione e di tensione			
$h - \frac{x}{3}$	z	cm.	16,94
Compressione $\frac{2 \cdot M}{b \cdot x \cdot z}$	σ_c	Kg/cm ² .	36,77
Tensione armatura $\frac{M}{F \cdot z}$	σ_f	,	1644

Ing. Gerardo Scallone
g. Scallone

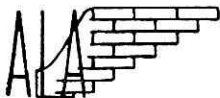


ACCOMANDITA LATERIZI ADRIATICA - PESCARA

Concessionaria prodotti R. D. B. - Piacenza

DESCRIZIONE	Simboli	Unità di misura	$l = m. 4,00$
Momento flettente	M	Kgcm.	49.733
Altezza totale del solaio	H	cm.	20,5
Altezza utile del solaio	h	cm.	18
Larghezza soletta	b	cm.	66
Diametro dei ferri tesi	$\varnothing$	mm.	1 $\varnothing$ 8 + 1 $\varnothing$ 12 = monconi 1 $\varnothing$ 8 per estremo.
Sezione dei ferri tesi	F	cmq.	1,63
Asse neutro			
$\frac{m \cdot F}{b} \left[-1 + \sqrt{1 + \frac{b \cdot h}{5 F}} \right]$	x	cm.	2,73
Distanza fra i centri di compressione e di tensione			
$h - \frac{x}{3}$	z	cm.	17,09
Compressione $\frac{2 \cdot M}{b \cdot x \cdot z}$	σ_c	Kg/cm ² .	31,20
Tensione armatura $\frac{M}{F \cdot z}$	σ_f	,	1785

ing. Gerardo Anallone



ACCOMANDITA LATERIZI ADRIATICA - PESCARA

Concessionaria prodotti R. D. B. - Piacenza

DESCRIZIONE	Simboli	Unità di misura	$l = m. 3,85$
Momento flettente	M	Kgcm.	46.073
Altezza totale del solaio	H	cm.	20,5
Altezza utile del solaio	h	cm.	18
Larghezza soletta	b	cm.	66
Diametro dei ferri tesi	$\emptyset$	mm.	2010 mm nonconi 1010 per estremità.
Sezione dei ferri tesi	F	cmq.	1,57
Asse neutro			
$\frac{m \cdot F}{b} \left[-1 + \sqrt{1 + \frac{b \cdot h}{5 F}} \right]$	x	cm.	2,70
Distanza fra i centri di compressione e di tensione			
$h - \frac{x}{3}$	z	cm.	17,10
Compressione $\frac{2 \cdot M}{b \cdot x \cdot z}$	σ_c	Kg/cmq.	30,23
Tensione armatura $\frac{M}{F \cdot z}$	σ_f	,	1705

ing. Gerardo Squallone
1/1