



INDUSTRIA MANUFATTI EDILI E AFFINI
SOLAI IN CA PRECOMPRESSO

Cantiere e Ufficio: Via Provinciale per Manduria - Km. 2
Tel. (0831) 945261 - Ab.: Tel. (0831) 945510
72024 O R I A (Brindisi)

Spett. Impresa
Rollo Aldo
Via Indipendenza, 4
72100 BRINDISI

COPIA UFFICIO

Ns. rif.

Oggetto: FORNITURA SOLAI CANTIERE: PASANO - ALLOGGI I.A.C.P.
CALCOLO DI VERIFICA

Il calcolo viene eseguito col metodo dei tre momenti e con vincolo, sull'appoggio iniziale e finale, pari a 1/24.

I momenti sugli appoggi iniziale e finale, sono stati maggiorati a tutto vantaggio della stabilità, adottando un vincolo pari a 1/18.

CALCOLO DI VERIFICA A ROTTURA DEL SOLAIO MISTO IN C.A.P. E LATERIZIO H/ 20 previsto con 5 cm. di soletta collaborante in calcestruzzo cementizio.

Struttura munita di autorizzazione del Ministero dei LL.PP. n. 22922 del 09-09-82

Il calcolo si esegue in base ai dati tabellari riportati nell'allegato catalogo per $b = 100$ cm. Agli effetti dei momenti positivi e negativi andrà verificata la relazione $M/M_s \geq 1,75$.

Per il calcolo del momento a rottura delle sezioni soggette a momento negativo si adotta: $R_{ak}(S) =$ 4400 Kg./cmq. (tensione di snervamento caratteristica).

ANALISI DI CARICHI

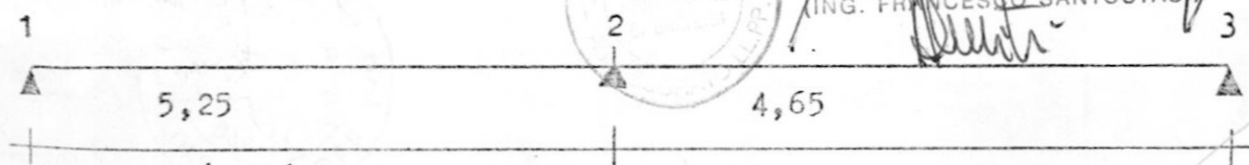
- Peso proprio solaio in opera	Kg/mq.	<u>300</u>
- Sovraccarico permanente	"	<u>200</u>
- Sovraccarico accidentale	"	<u>250</u>

Totale $p =$ Kg/mq. 750

CARATTERISTICHE

- Altezza Totale $H =$ 25 cm.
- Distanza dal bordo compresso al baricentro dell'armatura aggiuntiva a momento negativo $h =$ 23 cm.

SCHEMA STATICO



REGIONE PUGLIA
UFFICIO DEL GENIO CIVILE DI BRINDISI
SI ATTESTA CHE IL PRESENTE ATTO
E' STATO REDATTO IN PRESENZA DEL
GENIO DELLA LOTTE 5.11.1089
IL COORDINATORE DELL'UFFICIO
(ING. FRANCESCO SANTOSTAS)

24 APR 1984

MEZZERIA - MOMENTI POSITIVI	SEZIONI						
NOMENCLATURA	1/2	2/3					
- momento di calcolo Ms	1476	1158					
- altezza utile	23	23					
- tipo di travetto	T3	T3					
- tensione di precompressione al lembo inferiore del travetto	65,3	65,3					
- momento massimo di servizio M	1549	1549					
- momento di rottura Mr	2710	2710					
- tensione al lembo superiore del solaio in esercizio	-20,17	-15,8					
- tensione al lembo inferiore del solaio in esercizio	+0,35	-13,7					
- coefficiente di rottura Kr	1,83	2,34					
APPOGGIO - MOMENTI NEGATIVI	SEZIONI						
NOMENCLATURA	1	2	3				
- momento di calcolo M	1148,5	1935	900,9				
- b	24	24	24				
- tensione armatura aggiuntiva (per FeB.....)	2150	2036	2165				
- armatura integrativa per la striscia di mt. 1,00	2,58	4,52	2,01				
- momento di rottura	2043	3580	1592				
- coefficiente di sicurezza a rottura	1,78	1,78	1,767				
- armatura integrativa per travetto Ø	8/130	12/320	8/120				
	10/100	12/280	8/100				
VERIFICA A TAGLIO	SEZIONI						
NOMENCLATURA	1-2	2-3					
- taglio di calcolo	2173	2014					
- larghezza resistente a taglio	28,4	28,4					
- $\tau_{co} < 5,33 \text{ Kg/cm}^2$	3,7	3,4					
- contorno di contatto travetto getto di completamento	32	32					
- $\tau_d < 4 \text{ Kg/cm}^2$	3,28	3,04					





INDUSTRIA MANIFATTI EDILI E AFFINI
SOLAI IN CA PRECOMPRESSO

Cantiere e Ufficio: Via Provinciale per Manduria - Km. 2
Tel. (0831) 945261 - Ab.: Tel. (0831) 945510
72024 O R I A (Brindisi)

Spett. Impresa
Rollo Aldo
Via Indipendenza, 4
72100 BRINDISI

COPIA UFFICIO

Ns. rif.

Oggetto: FORNITURA SOLAI CANTIERE: PASANO - ALLOGGI I.A.C.P.
CALCOLO DI VERIFICA

Il calcolo viene eseguito col metodo dei tre momenti e con vincolo, sull'appoggio iniziale e finale, pari a 1/24.

I momenti sugli appoggi iniziale e finale, sono stati maggiorati a tutto vantaggio della stabilit , adottando un vincolo pari a 1/18.

CALCOLO DI VERIFICA A ROTTURA DEL SOLAIO MISTO IN C.A.P. E LATERIZIO H/ 20
previsto con 5 cm. di soletta collaborante in calcestruzzo cementizio.

Struttura munita di autorizzazione del Ministero dei LL.PP. n. 22922 del 09-09-82

Il calcolo si esegue in base ai dati tabellari riportati nell'allegato catalogo per $b = 100$ cm. Agli effetti dei momenti positivi e negativi andr  verificata la relazione $M_1/M_2 \geq 1,75$.

Per il calcolo del momento a rottura delle sezioni soggette a momento negativo si adotta: $R_{ak}(S) =$
4400 Kg./cmq. (tensione di snervamento caratteristica).

ANALISI DI CARICHI

- Peso proprio solaio in opera	Kg/mq.	<u>300</u>
- Sovraccarico permanente	"	<u>200</u>
- Sovraccarico accidentale	"	<u>250</u>

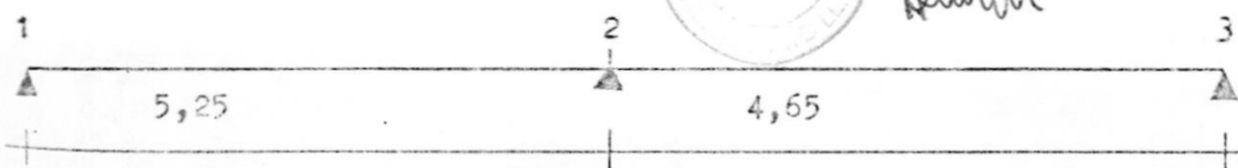
Totale p = Kg/mq. 750

CARATTERISTICHE

- Altezza Totale
- Distanza dal bordo compresso al baricentro dell'armatura aggiuntiva a momento negativo

REGIONE PUGLIA
UFFICIO DEL GENIO CIVILE DI BRINDISI
SI ATTESTA CHE 25 cm. DEL PRESENTE ATTO
RICHIESTA DEPOSITATO PRESSO QUESTO UFFICIO
AL SENSO DELLA LEGGE 5.11.1971 n. 1016
24 APR. 1984 IL FUNZ. Francesco Santostasi

SCHEMA STATICO



MEZZERIA - MOMENTI POSITIVI	SEZIONI						
NOMENCLATURA	1/2	2/3					
- momento di calcolo Ms	1476	1158					
- altezza utile	23	23					
- tipo di travetto	T3	T3					
- tensione di precompressione al lembo inferiore del travetto	65,3	65,3					
- momento massimo di servizio M	1549	1549					
- momento di rottura Mr	2710	2710					
- tensione al lembo superiore del solaio in esercizio	-20,17	-15,8					
- tensione al lembo inferiore del solaio in esercizio	+0,35	-13,7					
- coefficiente di rottura Kr	1,83	2,34					
APPOGGIO - MOMENTI NEGATIVI	SEZIONI						
NOMENCLATURA	1	2	3				
- momento di calcolo M	1148,5	1935	900,9				
- b	24	24	24				
- tensione armatura aggiuntiva per FeB	2150	2036	2165				
- armatura integrativa per la striscia di mt. 1,00	2,58	4,52	2,01				
- momento di rottura	2043	3580	1592				
- coefficiente di sicurezza a rottura	1,78	1,78	1,767				
- armatura integrativa per travetto Ø	8/130	12/320	8/120				
	10/100	12/280	8/100				
VERIFICA A TAGLIO	SEZIONI						
NOMENCLATURA	1-2	2-3					
- taglio di calcolo	2173	2014					
- larghezza resistente a taglio	28,4	28,4					
- $\tau_{co} < 5,33 \text{ Kg/cm}^2$	3,7	3,4					
- contorno di contatto travetto getto di completamento	32	32					
- $\tau_d < 4 \text{ Kg/cm}^2$	3,28	3,04					

