

CORRADO GEOM. EUMEO *EDILCO s.n.l. BRINDISI*

BRINDISI

=====

COMMISSIONE :

CANTIERE : S. ELIA EST PAL. ANGOLO

APPLICAZIONE : PIANO TIPO

NUM. MODULO : 1

VERIFICA DI STABILITA' DEL SOLAIO CELERSAP PREC. H 20x2 INTERASSE CM. 50

ANALISI DEI CARICHI

PESO PROPRIO SOLAIO IN OPERA	233	KG/MQ.
SOVRACCARICO PERMANENTE	150	"
TOTALE CARICO PERMANENTE	383	"
SOVRACCARICO ACCIDENTALE	250	"
CARICO COMPLESSIVO	633	"

CARATTERISTICHE DELLA SEZIONE

ALTEZZA TOTALE	22,0	CM.
" " UTILE	20,0	"
MOMENTO RESISTENTE COMPRESS. WS	5,484	CM**3
" " " " TRAZIONE WI	4,853	"

L'ARMATURA A CORREDO E' COSTITUITA DA ACCIAIO FE B 38 (CONTROLLATO IN STABILIMENTO) IN BARRE AD ADERENZA MIGLIORATA A CARICO CLIENTE

SIGMA MAX AMMISSIBILE 2.200 KG/CMQ. SIGMA A ROTTURA 3.800 KG/CMQ.

Dott. Ing. **LUIGI CIANCABILLA**
N. 142 Ord. Ing. Prov. di Pescara

PER IL CALCOLO DELLE IPERSTATICHE SI E' ADOTTATO IL METODO DELL'EQUAZIONE DEI 3 MOMENTI RISOLVENDO IL SISTEMA DI EQUAZIONI CON LA COSTRUZIONE DI UNA MATRICE QUADRATA CHE VIENE INVERTITA CON IL METODO DI GAUSS-JORDAN.

N.B. TUTTI I VALORI SONO RIFERITI AD UNA STRISCIA DI SOLAIO LARGA M. 1,00

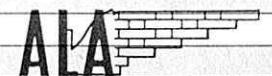
VANO "B"
 =====

LUCE NETTA M. 1,25 LUCE DI CALCOLO M. 1,25 VINCOLI +1/10 -1/18

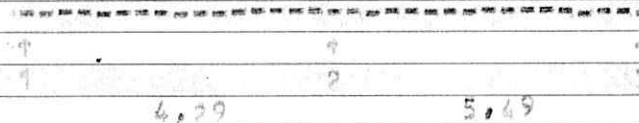
ALTEZZA SOLAIO	MOMENTO (KGM)	TRAVE TIPO	SEZIONE ARMATURA (CMQ)	PRECCMPR. LEMBO INFERIORE (KG/CMQ)	SOLLECIT' LEMBO SUPERIORE (KG/CMQ)	SOLLECIT. LEMBO INFERIORE (KG/CMQ)	MOMENTO DI ROTTURA (KGM)	COEFF. DI SICUREZZA	
CAMPATA	20+2	98+	1	0,64	56,75-	1,89	51,17-	1,916	19,551

ALTEZZA SOLAIO	MOMENTO (KGM)	SEZIONE ARMATURA (CMQ)	TENSIONE ARMATURA (KG/CMQ)	MOMENTO DI ROTTURA (KGM)	COEFF. DI SICUREZZA
-------------------	------------------	------------------------------	----------------------------------	-----------------------------------	---------------------------

APPOGGI 20+2 54- 0,56 535 425 7,84



CONTINUITA' "A" - SCHEMA DELLA STRUTTURA



VINCOLI CONSIDERATI PER IL CALCOLO DELLE IPERSTATICHE :

APPOGGIO SINISTRO	-1/24
" " DESTRO	-1/24

VINCOLI CONSIDERATI PER IL PROPORZIONAMENTO DELLE ARMATURE :

APPOGGIO SINISTRO	-1/18	(PARI AD UN MOMENTO DI 647 KGM.)
" " DESTRO	-1/18	(" " " " 1.059 KGM.)

VENGONO CONSIDERATE LE CONDIZIONI DI CARICO PIU' GRAVOSI.

TABELLA RIASSUNTIVA DEI VALORI MASSIMI

APPOGGIO	MOMENTO ASSE (KGM)	TAGLIO SIN. (KG)	TAGLIO DES. (KG)	MOMENTO ME-IO (KGM)	CAMPATA	MOMENTO POSIT. (KGM)	MOMENTO NEGAT. (KGM)
1	485-		1.489+	485-			
2	1.648-	1.628-	1.892+	1.348-	1	632	
3	794-	1.620-		794-	2	1.277	

VERIFICA IN CAMPATA A MOMENTO POSITIVO

CAMPATA	ALTEZZA SOLAI	MOMENTO (KGM)	TR-VE TIPO	SEZIONE ARMATURA (CMQ)	PRECOMPR. LEMBO INFERIORE (KG/CMQ)	SOLLECIT. LEMBO SUPERIORE (KG/CMQ)	SOLLECIT. LEMBO INFERIORE (KG/CMQ)	MOMENTO DI ROTTURA (KGM)	COEFF. DI SICUREZZA
1	20+2	632+	1	0.64	56.45-	12.19	22.35-	1.916	3.031
2	"	1.277+	2	0.80	76.70-	24.63	7.79-	2.418	1.893

VERIFICA SUGLI APPOGGI

APPOGGIO	ALTEZZA SOLAIO	MOMENTO (KGM)	SEZIONE ARMATURA (CMQ)	TENSIONE ARMATURA (KG/CMQ)	MOMENTO DI ROTTURA (KGM)	COEFF. DI SICUREZZA
1	20*2	647-	1,76	2.042	1.317	2,03
2	"	1.348-	3,58	2.091	2.611	1,93
3	"	1.059-	3,16	1.861	2.317	2,18

~~CORRADO GECI, ROMA~~ EDILCO s.r.l. BR

BRINDISI

=====

COMMISSIONE :

CANTIERE : S. ELIA EST PAL. ANGOLO

APPLICAZIONE : TERRAZZO PRATIC.

NUM. MODULO : 2

VERIFICA DI STABILITA' DEL SOLAIO CELERSAP PREC. H 2042 INTERASSE CM. 50

ANALISI DEI CARICHI

PESO PROPRIO SOLAIO IN OPERA	233	KG/MQ.
SOVRACCARICO PERMANENTE	150	"
TOTALE CARICO PERMANENTE	383	"
SOVRACCARICO ACCIDENTALE	250	"
CARICO COMPLESSIVO	633	"

CARATTERISTICHE DELLA SEZIONE

ALTEZZA TOTALE	22,5	CM.
" " UTILE	20,0	"
MOMENTO RESISTENTE COMPRESS. WS	5,484	CM**3
" " " " TRAZIONE WI	1,853	"

L'ARMATURA A CORREDO E' COSTITUITA DA ACCIAIO FE B 38 (CONTROLLATO IN STABILIMENTO) IN BARRE AD ADERENZA MIGLIORATA A CARICO CLIENTE

SIGMA MAX AMMISSIBILE 2.200 KG/CMQ.

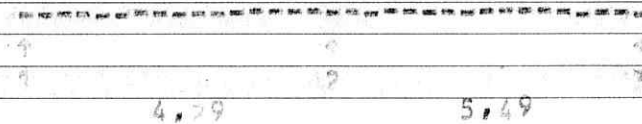
SIGMA A ROTTURA 3.800 KG/CMQ.

Dott. Ing. LUIGI CIANCABILIA
N. 142 Ord. Ing. Prov. di Pescara

PER IL CALCOLO DELLE IPERSTATICHE SI E' ADOTTATO IL METODO DELL'EQUAZIONE DEI 3 MOMENTI RISOLVENDO IL SISTEMA DI EQUAZIONI CON LA COSTRUZIONE DI UNA MATRICE QUADRATA CHE VIENE INVERTITA CON IL METODO DI GAUSS-JORDAN.

N.B. TUTTI I VALORI SONO RIFERITI AD UNA STRISCIA DI SOLAIO LARGA M. 1,00

CONTINUITA' "D" - SCHEMA DELLA STRUTTURA



VINCOLI CONSIDERATI PER IL CALCOLO DELLE IPERSTATICHE :

APPOGGIO SINISTRO	-1/30
" " DESTRO	-1/30

VINCOLI CONSIDERATI PER IL PROPORZIONAMENTO DELLE ARMATURE :

APPOGGIO SINISTRO	-1/24	(PARI AD UN MOMENTO DI	485 KGM.)
" " DESTRO	-1/24	(" " " " "	794 KGM.)

VENGONO CONSIDERATE LE CONDIZIONI DI CARICO PIU' GRAVOSI.

TABELLA RIASSUNTIVA DEI VALORI MASSIMI

APPOGGIO	MOMENTO ASSE (KGM)	TAGLIO SIN. (KG)	TAGLIO DES. (KG)	MOMENTO MERIO (KGM)	CAMPATA	MOMENTO POSIT. (KGM)	MOMENTO NEGAT. (KGM)
1	388-		1.155+	388-			
2	1.714-	1.666-	1.933+	1.406-	1	666	
3	635-	1.581-		635-	2	1.336	

VERIFICA IN CAMPATA A MOMENTO POSITIVO

CAMPATA	ALTEZZA SOLAIO	MOMENTO (KGM)	TRAVE TIPO	SEZIONE ARMATURA (CMQ)	PRECOMPR. LEMMO INFERIORE (KG/CMQ)	SOLLECIT. LEMMO SUPERIORE (KG/CMQ)	SOLLECIT. LEMMO INFERIORE (KG/CMQ)	MOMENTO DI ROTTURA (KGM)	COEFF. DI SICUREZZA
1	20+2	666+	1	0.64	56.45-	12.84	20.51-	1.916	2.876
2	"	1.336+	2	0.80	76.70-	25.77	4.6-	2.448	1.809

VERIFICA SUGLI APPOGGI

APPOGGIO	ALTEZZA SOLAIO	MOMENTO (KGM)	SPZIONE ARMATURA (CMQ)	TENSIONE ARMATURA (KG/CMQ)	MOMENTO DI ROTTURA (KGM)	COEFF. DI SICUREZZA
1	20+2	485-	1,32	2,041	993	2,04
2	"	1.406-	3,58	2,181	2.611	1,85
3	"	794-	2,26	1,951	1.674	2,10