

ADREARO GEOM. EUMEO
S.R.L. - BRINDISI

BRINDISI

=====

COMMISSIONE : 081746 DEL 13/04/77

CANTIERE : BRINDISI LOTTO C PAL. NE A-B-C

APPLICAZIONE : TERRAZZO PRATICO. (CALP. ATTICO)

NUM. MODULO : 1



VERIFICA DI STABILITA' DEL SOLAIO CELERSAP PREC. H 25+4 INTERASSE CM. 50
 =====

ANALISI DEI CARICHI

CARATTERISTICHE DELLA SEZIONE

PESO PROPRIO SOLAIO IN OPERA	305 KG/MQ.	ALTEZZA TOTALE	29,0 CM.
SOVRACCARICO PERMANENTE	150 "	" UTILE	27,0 "
TOTALE CARICO PERMANENTE	455 "	MOMENTO RESISTENTE COMPRESS. MS	9.342 CM**3
SOVRACCARICO ACCIDENTALE	250 "	" TRAZIONE MI	2.772 "
CARICO COMPLESSIVO	705 "		

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.

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

Ing. LUIGI CIANCABILLA
 M. 142/Ind. Ing. Prov. di Pescara



CONTINUITA' "A" - SCHEMA DELLA STRUTTURA

	↑	↑	↑
1	2	3	
5.03		3.60	

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	743 KG.M.)
" DESTRO	-1/24	(" " "	380 KG.M.)

VENGONO CONSIDERATE LE CONDIZIONI DI CARICO PIU' GRAVOSI.

TABELLA RIASSUNTIVA DEI VALORI MASSIMI

APPOGGIO	MOMENTO ASSE (KGM)	TAGLIO SIN. (KG)	TAGLIO DES. (KG)	MOMENTO MEDIO (KGM)	CAMPATA	MOMENTO POSIT. (KGM)	MOMENTO NEGAT. (KGM)
1	594-		1.615+	594-	1	1.256	
2	1.539-	1.960-	1.612+	1.212-			
3	304-	1.037-		304-	2	458	

VERIFICA IN CAMPATA A MOMENTO POSITIVO

CAMPATA	ALTEZZA	MOMENTO	TRAVE TIPO	SEZIONE	PRECOMP.R.	SOLLECIT.	SOLLECIT.	MOMENTO	COEFF.
	SOLAIO			ARMATURA	LEMBO INFERIORE	LEMBO SUPERIORE	LEMBO INFERIORE	DI ROTTURA	DI SICUREZZA
		(KGM)		(CMQ)	(KG/CMQ)	(KG/CMQ)	(KG/CMQ)	(KGM)	
1	25+4	1.256+	2	0,80	76,70-	13,44	31,39-	3,325	2,647
2	"	458+	1	0,64	56,45-	4,90	39,93-	2,643	5,770

VERIFICA SUGLI APPOGGI

APPOGGIO	ALTEZZA SOLAIO	MOMENTO (KGM)	SEZIONE ARMATURA (CMQ)	TENSIONE ARMATURA (KG/CMQ)	MOMENTO DI ROTTURA (KGM)	COEFF. DI SICUREZZA
1	25+4	743-	1,58	1,935	1,603	2,15
2	"	1.212-	2,28	2,187	2.295	1,89
3	"	380-	0,76	2,057	776	2,04



EDILCO s.r.l. - BRINDISI

EDILCO s.r.l. - BRINDISI

=====

COMMISSIONE : 081746 DEL 13/04/77

CANTIERE : BRINDISI LOTTO C PAL. NE A-B-C

APPLICAZIONE : COPERTURA BOX C SCALDA

NUM. MODULO : 2



VERIFICA DI STABILITA' DEL SOLAIO CELERSAP PREC. H 12+4 INTERASSE CM. 50

=====

ANALISI DEI CARICHI

CARATTERISTICHE DELLA SEZIONE

PESO PROPRIO SOLAIO IN OPERA	200 KG/MQ.	ALTEZZA TOTALE	16,0 CM.
SOVRACCARICO PERMANENTE	100 "	" UTILE	14,0 "
TOTALE CARICO PERMANENTE	300 "	MOMENTO RESISTENTE COMPRESS. MS	3.171 CM**3
SOVRACCARICO ACCIDENTALE	150 "	" TRAZIONE MI	1.113 "
CARICO COMPLESSIVO	450 "		

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.

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

Ing. LUIGI CIANCABILLA

N. 142 Ord. Ing. Prov. di Pesaro

ALA

VANO "A" II

CE NETTA M. 3,00 LUCE DI CALCOLO M. 3,00 VINCOLI +1/08 -1/30

ALTEZZA	TRAVE	SEZIONE	PRECOMPR.	SOLLECIT.	SOLLECIT.	MOMENTO	COEFF.
SOLAIO	MOMENTO	TIPO	ARMATURA	LEMO	LEMO	LEMO	DI
(KGM)	(CMQ)			INFERIORE	SUPERIORE	INFERIORE	ROTURA
				(KG/CMQ)	(KG/CMQ)	(KG/CMQ)	SICUREZZA
APATA	12+4	506+	1	0,64	56,45-	15,95	10,99-
						1,295	2,559

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

APPOGGI 12+4 135- 0,56 1,913 295 2,19

PER CALCOLO DEI SOLAI

ATA

GRANDI
22 22 22 22 22 22

CE NETTA M. 4,10 LUCE DI CALCOLO M. 4,10 VINCOLI +1/08 -1/30

ALTEZZA SOLAIO	MOMENTO (KGM)	TRAVE TIPO	SEZIONE ARMATURA (CMQ)	PRECOMPR. LEMO INFERIORE (KG/CMQ)	SOLLECIT. LEMO SUPERIORE (KG/CMQ)	SOLLECIT. LEMO INFERIORE (KG/CMQ)	MOMENTO DI ROTTURA (KGM)	COEFF. DI SICUREZZA
12+4	945+	3	0,96	80,48-	29,80	4,22+	1,916	2,027

PER INFO SULLO STATO DEI DATI

ALTEZZA SOLAIO	MOMENTO (KGM)	SEZIONE ARMATURA (CMQ)	TENSIONE ARMATURA (KG/CMQ)	MOMENTO DI ROTTURA (KGM)	COEFF. DI SICUREZZA
12+4	252-	1,00	2,000	524	2,08

APP0GGI 12+4 252- 1,00 2,000 524 2,08

PER INFO SULLO STATO DEI DATI



EDILGEO. E. BRINDISI

BRINDISI

=====

COMMISSIONE : 081746 DEL 13/04/77

CANTIERE : BRINDISI LOTTO C PAL. NE A-B-C

APPLICAZIONE : COPERTURA BOX E SCALDA

NUM. MODULO : 2

VERIFICA DI STABILITA' DEL SOLAIO CELERSAP PREC. H 12+4 INTERASSE CM. 50
=====

ANALISI DEI CARICHI

-----		CARATTERISTICHE DELLA SEZIONE		-----	
PESO PROPRIO SOLAIO IN OPERA	200 KG/MQ.	ALTEZZA TOTALE	16,0 CM.		
SOVRACCARICO PERMANENTE	100 "	" UTILE	14,0 "		
	-----	MOMENTO RESISTENTE COMPRESS. MS	3.171 CM**3		
TOTALE CARICO PERMANENTE	300 "	" " TRAZIONE WI	1.113 "		
SOVRACCARICO ACCIDENTALE	150 "				
	=====				
CARICO COMPLESSIVO	450 "				

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.

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

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



VANO "A"

=====

LUCE NETTA M. 3,00 LUCE DI CALCOLO M. 3,00 VINCOLI +1/08 -1/30

ALTEZZA SOLAIO	MOMENTO (KGM)	TRAVE TIPO	SEZIONE ARMATURA (CMQ)	PRECOMPR.		SOLLECIT.		SOLLECIT.		MOMENTO DI ROTTURA (KGM)	COEFF. DI SICUREZZA
				LEMO INFERIORE (KG/CMQ)	LEMO SUPERIORE (KG/CMQ)	LEMO INFERIORE (KG/CMQ)	LEMO SUPERIORE (KG/CMQ)				
CAMPATA 12+4	506+	1	0,64	56,45-	15,95	10,99-	1,295	2,559			

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

APPOGGI 12+4	135-	0,56	1,913	295	2,19
--------------	------	------	-------	-----	------

VANO "L"
=====

LUCE NETTA M. 4,10 LUCE DI CALCOLO M. 4,10 VINCOLI +1/08 -1/30

ALTEZZA	MOMENTO	TRAVE	SEZIONE	PRECOMP.	SOLLECIT.	SOLLECIT.	MOMENTO	COEFF.	
SOLAIO		TIPO	ARMATURA	LEMO	LEMO	LEMO	DI	DI	
	(KGM)		(CMQ)	INFERIORE	SUPERIORE	INFERIORE	ROTTURA	SICUREZZA	
				(KG/CMQ)	(KG/CMQ)	(KG/CMQ)	(KGM)		
CAMPATA	12+4	945+	3	0,96	80,68-	29,80	4,22+	1,916	2,027

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

APPOGGI	12+4	252-	1,00	2.000	524	2,08

CORRADO GEOM. EUMEO
EDILCO s.r.l. - BRINDISI
BRINDISI
=====

COMMISSIONE : 081746 DEL 13/04/77

CANTIERE : S. ELIA(BR)-LOTTO -C- PAL. D IN LINEA

APPLICAZIONE : CALDESTIO ATTICO

NUM. MODULO : 3



VERIFICA DI STABILITA' DEL SOLAIO CELERSAP PREC. H 25+4 INTERASSE CM. 50

=====

ANALISI DEI CARICHI

CARATTERISTICHE DELLA SEZIONE

PESO PROPRIO SOLAIO IN OPERA	305 KG/MQ.	ALTEZZA TOTALE	29,0 CM.
SOVRACCARICO PERMANENTE	150 "	" " UTILE	27,0 "
TOTALE CARICO PERMANENTE	455 "	MOMENTO RESISTENTE COMPRESS. WS	9.342 CM**3
SOVRACCARICO ACCIDENTALE	250 "	" " " TRAZIONE WI	2.772 "
CARICO COMPLESSIVO	705 "		

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.

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

Dot. Ing. LUIGI CIANCABILLA

N. 142 del Ing. Prov. di Pescara



CONTINUITA' "A" - SCHEMA DELLA STRUTTURA

↑	1	3,70	↑	2	4,90	↑	3
---	---	------	---	---	------	---	---

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	402 KG.M.)
" DESTRO	-1/24	(" " " "	705 KG.M.)

VENGONO CONSIDERATE LE CONDIZIONI DI CARICO PIU' GRAVOSI.

TABELLA RIASSUNTIVA DEI VALORI MASSIMI

APPOGGIO	MOMENTO ASSE (KGM)	TAGLIO SIN. (KG)	TAGLIO DES. (KG)	MOMENTO MEDIO (KGM)	CAMPATA	MOMENTO POSIT. (KGM)	MOMENTO NEGAT. (KGM)
1	321-		1.087+	321-	1	517	
2	1.494-	1.621-	1.916+	1.165-			
3	564-	1.570-		564-	2	1.183	

VERIFICA IN CAMPATA A MOMENTO POSITIVO

CAMPATA	ALTEZZA	MOMENTO	TRAVE	SEZIONE	PRECOMPR.	SOLLECIT.	SOLLECIT.	MOMENTO	COEFF.
	SOLAIO		TIPO	ARMATURA	LENBO INFERIORE	LENBO SUPERIORE	LENBO INFERIORE	DI ROTTURA	DI SICUREZZA
		(KGM)		(CMQ)	(KG/CMQ)	(KG/CMQ)	(KG/CMQ)	(KGM)	
1	25+4	517+	1	0,64	56,45-	5,53	37,80-	2,643	5,112
2	"	1.183+	1	0,64	56,45-	12,66	13,78-	2,643	2,234

VERIFICA SUGLI APPOGGI

APPOGGIO	ALTEZZA SOLAIO	MOMENTO (KGM)	SEZIONE ARMATURA (CMQ)	TENSIONE ARMATURA (KG/CMQ)	MOMENTO DI ROTTURA (KGM)	COEFF. DI SICUREZZA
1	25+4	402-	0,76	2.176	776	1,93
2	"	1.165-	2,28	2.102	2.304	1,97
3	"	705-	1,32	2.197	1.344	1,90

BRINDISI S.GEO. BRINDISI

BRINDISI

=====

COMMISSIONE : 013693 DEL 8/02/77

CANTIERE : S. ELIA-BRINDISI-LOTTO C-P-A-D

APPLICAZIONE : PIANO TIPO T4B8RICATO IN LINEA

NUM. MODULO : 4



VERIFICA DI STABILITA' DEL SOLAIO CELERSAP PREC. H 20+4 INTERASSE CM. 50
=====

ANALISI DEI CARICHI		CARATTERISTICHE DELLA SEZIONE	
-----		-----	
PESO PROPRIO SOLAIO IN OPERA	260 KG/MQ.	ALTEZZA TOTALE	24,0 CM.
SOVRACCARICO PERMANENTE	150 "	" " UTILE	22,0 "
-----		-----	
TOTALE CARICO PERMANENTE	410 "	MOMENTO RESISTENTE COMPRESS. MS	6,671 CM**3
SOVRACCARICO ACCIDENTALE	250 "	" " TRAZIONE MI	2,116 "
=====		=====	
CARICO COMPLESSIVO	660 "		

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.

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

Doth. Ing. LUIGI CIANCABILLA

N. 142 Ord. Ing. Prov. di Pescara



CONTINUITA' "A" - SCHEMA DELLA STRUTTURA
=====

↑	↑	↑
1	2	3
3,70	4,90	

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 501 KG.M.)
" DESTRO -1/18 (" " " 880 KG.M.)

VENGONO CONSIDERATE LE CONDIZIONI DI CARICO PIU' GRAVOSE.

TABELLA RIASSUNTIVA DEI VALORI MASSIMI

APPOGGIO	MOMENTO ASSE (KGM)	TAGLIO SIN. (KG)	TAGLIO DES. (KG)	MOMENTO MEDIO (KGM)	CAMPATA	MOMENTO POSIT. (KGM)	MOMENTO NEGAT. (KGM)
1	376-		1.056+	376-	1	469	
2	1.345-	1.482-	1.756+	1.045-			
3	660-	1.509-		660-	2	1.063	

VERIFICA IN CAMPATA A MOMENTO POSITIVO

CAMPATA	ALTEZZA SOLAIO	MOMENTO (KGM)	TRAVE TIPO	SEZIONE ARMATURA (CMQ)	PRECOMP.		SOLLECIT.		MOMENTO		COEFF.
					LEMO INFERIORE (KG/CMQ)	LEMO SUPERIORE (KG/CMQ)	LEMO INFERIORE (KG/CMQ)	LEMO SUPERIORE (KG/CMQ)	DI ROTTURA (KGM)	DI SICUREZZA	
1	20+4	469+	1	0,64	56,45-	7,03	34,29-	2,124	4,528		
2	"	1.063+	1	0,64	56,45-	15,93	6,22-	2,124	1,998		

VERIFICA SUGLI APPOGGI

APPOGGIO	ALTEZZA SOLAI	MOMENTO (KGM)	SEZIONE ARMATURA (CMQ)	TENSIONE ARMATURA (KG/CMQ)	MOMENTO DI ROTTURA (KGM)	COEFF. DI SICUREZZA
1	20+4	501-	1,32	1,916	1,093	2,18
2	"	1,045-	2,58	2,045	2,107	2,01
3	"	880-	2,26	1,966	1,855	2,10



EDILCOOP S. S. BRINDISI EO

BRINDISI

=====

COMMISSIONE : 013693 DEL 8/02/77

CANTIERE : EDIL.POPOLARE LOTTO C PAL. "A"

APPLICAZIONE : PIANO TIPO

NUM. MODULO : 1



VERIFICA DI STABILITA' DEL SOLAIO CELERSAP PREC. H 20+4 INTERASSE CM. 50
=====

ANALISI DEI CARICHI

CARATTERISTICHE DELLA SEZIONE

PESO PROPRIO SOLAIO IN OPERA	260 KG/MQ.	ALTEZZA TOTALE	24,0 CM.
SOVRACCARICO PERMANENTE	150 "	" UTILE	22,0 "
TOTALE CARICO PERMANENTE	410 "	MOMENTO RESISTENTE COMPRESS. MS	6.671 CM**3
SOVRACCARICO ACCIDENTALE	250 "	" " TRAZIONE WI	2.116 "
CARICO COMPLESSIVO	660 "		

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 "A"
=====

LUCE NETTA M. 2,73 LUCE DI CALCOLO M. 2,73 VINCOLI +1/10 -1/18

ALTEZZA SOLAIO	MOMENTO (KGM)	TRAVE TIPO	SEZIONE ARMATURA (CMQ)	PRECOMPR. LEMO INFERIORE (KG/CMQ)	SOLLECIT. LEMO SUPERIORE (KG/CMQ)	SOLLECIT. LEMO INFERIORE (KG/CMQ)	MOMENTO DI ROTTURA (KGM)	COEFF. DI SICUREZZA	
CAMPATA	20+4	491+	1	0,64	56,45-	7,36	33,25-	2,124	4,325

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

APPOGGI	20+4	273-	0,76	1,814	632	2,31
---------	------	------	------	-------	-----	------



CONTINUITA' "B" - 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 927 KG.M.)
" DESTRO -1/18 (" " 469 KG.M.)

VENGONO CONSIDERATE LE CONDIZIONI DI CARICO PIU' GRAVOSI.

TABELLA RIASSUNTIVA DEI VALORI MASSIMI

APPOGGIO	MOMENTO ASSE (KGM)	TAGLIO SIN. (KG)	TAGLIO DES. (KG)	MOMENTO MEDIO (KGM)	CAMPATA	MOMENTO POSIT. (KGM)	MOMENTO NEGAT. (KGM)
1	695-		1.550+	695-	1	1.126	
2	1.382-	1.795-	1.468+	1.085-	2	406	
3	352-	1.001-		352-			

VERIFICA IN CAMPATA A MOMENTO POSITIVO

CAMPATA	ALTEZZA	MOMENTO	TRAVE	SEZIONE	PRECOMPR.	SOLLECIT.	SOLLECIT.	MOMENTO	COEFF.
	SOLAIO		TIPO	ARMATURA	LEMBO INFERIORE (KG/CMQ)	LEMBO SUPERIORE (KG/CMQ)	LEMBO INFERIORE (KG/CMQ)		
1	20+4	1.126+	1	0,64	56,45-	16,87	3,24-	2.124	1,886
2	"	406+	1	0,64	56,45-	6,08	37,27-	2.124	5,231

VERIFICA SUGLI APPOGGI

APPOGGIO	ALTEZZA SOLAIO	MOMENTO (KGM)	SEZIONE ARMATURA (CMQ)	TENSIONE ARMATURA (KG/CMQ)	MOMENTO DI ROTTURA (KGM)	COEFF. DI SICUREZZA
1	20+4	927-	2,26	2,071	1,855	2,00
2	"	1.085-	2,58	2,123	2,107	1,94
3	"	469-	1,32	1,794	1,093	2,33

CO.RB4 DQ. G. GENTILE
EDILCO S.R.L. GENTILE MEO

BRINDISI

=====

COMMISSIONE : 013693 DEL 8/02/77

CANTIERE : EDIL. POPOLARE LOTTO C PAL. "B"

APPLICAZIONE : PIANO TIPO

NUM. MODULO : 2

ALA

VERIFICA DI STABILITA' DEL SOLAIO CELERSAP PREC. H 20+4 INTERASSE CM. 50
=====

ANALISI DEI CARICHI

CARATTERISTICHE DELLA SEZIONE

PESO PROPRIO SOLAIO IN OPERA	260 KG/MQ.	ALTEZZA TOTALE	24,0 CM.
SOVRACCARICO PERMANENTE	150 "	" " UTILE	22,0 "
TOTALE CARICO PERMANENTE	410 "	MOMENTO RESISTENTE COMPRESS. MS	6,671 CM**3
SOVRACCARICO ACCIDENTALE	250 "	" " TRAZIONE WI	2,116 "
CARICO COMPLESSIVO	660 "		

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 "C"

=====

LUCE NETTA M. 1,60 LUCE DI CALCOLO M. 1,60 VINCOLI +1/10 -1/18

ALTEZZA	MOMENTO	TRAVE	SEZIONE	PRECOMPR.	SOLLECIT.	SOLLECIT.	MOMENTO	COEFF.	
SOLAIO		TIPO	ARMATURA	LEMO	LEMO	LEMO	DI	DI	
	(KGM)			INFERIORE	SUPERIORE	INFERIORE	ROTTURA	SICUREZZA	
			(CMQ)	(KG/CMQ)	(KG/CMQ)	(KG/CMQ)	(KGM)		
CAMPATA	20+4	168+	1	0,64	56,45-	2,51	48,52-	2,124	12,642

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

APPoggi	20+4	93-	0,56	838	466	5,01

TABELLA RIASSUNTIVA DEI VALORI MASSIMI

APPOGGIO	MOMENTO ASSE (KGM)	TAGLIO SIN. (KG)	TAGLIO DES. (KG)	MOMENTO MEDIO (KGM)	CAMPATA	MOMENTO POSIT. (KGM)	MOMENTO NEGAT. (KGM)
----------	--------------------------	------------------------	------------------------	---------------------------	---------	----------------------------	----------------------------

1	352-		1.001+	352-	1	407	
2	1.382-	1.468-	1.795+	1.085-	2	1.124	
3	695-	1.550-		695-			



VERIFICA IN CAMPATA A MOMENTO POSITIVO

CAMPATA	ALTEZZA	MOMENTO	TRAVE TIPO	SEZIONE	PRECOMPR.		SOLLECIT.		SOLLECIT.		MOMENTO DI ROTTURA	COEFF. DI SICUREZZA
	SOLAIO			ARMATURA	LEMO INFERIORE	(KG/CMQ)	LEMO SUPERIORE	(KG/CMQ)	LEMO INFERIORE	(KG/CMQ)		
1	20+4	407+	1	0,64	56,45-		6,10		37,22-		2,124	5,218
2	"	1,124+	1	0,64	56,45-		16,84		3,34-		2,124	1,889

VERIFICA SUGLI APPOGGI

APPOGGIO	ALTEZZA		MOMENTO	SEZIONE		TENSIONE	MOMENTO	COEFF.
	SOLAIO	SOLAIO		ARMATURA	ARMATURA		DI	
			(KGM)	(CMQ)		(KG/CMQ)	ROTTURA	SICUREZZA
							(KGM)	
1	20+4		469-	1,32		1,794	1,093	2,33
2	"		1,085-	2,58		2,123	2,107	1,94
3	"		927-	2,26		2,071	1,855	2,00

EDILCO s.r.l. - BRINDISI
CORRADO GEOM. EUMEO

BRINDISI

=====

COMMISSIONE : 013693 DEL 8/02/77

CANTIERE : EDIL. POPOLARE LOTTO C PAL. "C"

APPLICAZIONE : PIANO TIPO

NUM. MODULO : 3

ALA

VERIFICA DI STABILITA' DEL SOLAIO CELERSAP PREC. H 20+4 INTERASSE CM. 50
=====

ANALISI DEI CARICHI

-----		-----	
PESO PROPRIO SOLAIO IN OPERA	260 KG/MQ.	ALTEZZA TOTALE	24,0 CM.
SOVRACCARICO PERMANENTE	150 "	" UTILE	22,0 "
TOTALE CARICO PERMANENTE	410 "	MOMENTO RESISTENTE COMPRESS. MS	6.671 CM**3
SOVRACCARICO ACCIDENTALE	250 "	" " TRAZIONE WI	2.116 "
=====			
CARICO COMPLESSIVO	660 "		

CARATTERISTICHE DELLA SEZIONE

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
M. 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 "E"
=====

LUCE NETTA M. 1,60 LUCE DI CALCOLO M. 1,60 VINCOLI +1/10 -1/18

ALTEZZA SOLAIO	MOMENTO (KGM)	TRAVE TIPO	SEZIONE ARMATURA (CMQ)	PRECOMP. LEMO INFERIORE (KG/CMQ)	SOLLECIT. LEMO SUPERIORE (KG/CMQ)	SOLLECIT. LEMO INFERIORE (KG/CMQ)	MOMENTO DI ROTTURA (KGM)	COEFF. DI SICUREZZA	
CAMPATA	20+4	168+	1	0,64	56,45-	2,51	48,52-	2,124	12,642

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

APPOGGI	20+4	93-	0,56	838	466	5,01



TABELLA RIASSUNTIVA DEI VALORI MASSIMI

APPOGGIO	MOMENTO	TAGLIO SIN.	TAGLIO DES.	MOMENTO MEDIO	CAMPATA	MOMENTO POSIT.	MOMENTO NEGAT.
	ASSE (KGM)	(KG)	(KG)	(KGM)		(KGM)	(KGM)
1	695-		1.550+	695-	1	1.126	
2	1.382-	1.795-	1.468+	1.085-	2	406	
3	352-	1.001-		352-			

VERIFICA IN CAMPATA A MOMENTO POSITIVO

CAMPATA	ALTEZZA	MOMENTO	TRAVE TIPO	SEZIONE	PRECOMPR.	SOLLECIT.	SOLLECIT.	MOMENTO	COEFF.
	SOLAIO			ARMATURA	LEMO (KG/CMQ)	LEMO (KG/CMQ)	LEMO (KG/CMQ)	DI (KG/CMQ)	DI SICUREZZA
1	20+4	1.126+	1	0,64	56,45-	16,87	3,24-	2,124	1,886
2	"	406+	1	0,64	56,45-	6,08	37,27-	2,124	5,231



VERIFICA SUGLI APPOGGI

APPOGGIO	ALTEZZA SOLAIO	MOMENTO (KGM)	SEZIONE ARMATURA (CMQ)	TENSIONE ARMATURA (KG/CMQ)	MOMENTO DI ROTTURA (KGM)	COEFF. DI SICUREZZA
1	20+4	927-	2,26	2,071	1,855	2,00
2	"	1,085-	2,58	2,123	2,107	1,94
3	"	469-	1,32	1,794	1,093	2,33

EDRAGDO S. GEOM. INDUSTRIE O

BRINDISI

=====

COMMISSIONE : 013693 DEL 8/02/77

CANTIERE : EDIL. POPOLARE LOTTO C PAL. "A"

APPLICAZIONE : PIANO TIPO

NUM. MODULO : 5

VERIFICA DI STABILITA' DEL SOLAIO CELERSAP PREC. H 20+4 INTERASSE CM. 50
=====

ANALISI DEI CARICHI

PESO PROPRIO SOLAIO IN OPERA	260 KG/MQ.	ALTEZZA TOTALE	24,0 CM.
SOVRACCARICO PERMANENTE	190 "	" UTILE	22,0 "
TOTALE CARICO PERMANENTE	450 "	MOMENTO RESISTENTE COMPRESS. MS	6,671 CM**3
SOVRACCARICO ACCIDENTALE	250 "	" " TRAZIONE WI	2,116 "
CARICO COMPLESSIVO	700 "		

CARATTERISTICHE DELLA SEZIONE

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.

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

Dott. Ing. LUIGI CIANCABILLA

M. 142 Ord. Ing. Prov. di Pescara

ALA

VANO "A"

=====

LUCE NETTA M. 2,73 LUCE DI CALCOLO M. 2,73 VINCOLI +1/10 -1/18

ALTEZZA SOLAIO	MOMENTO (KGM)	TRAVE TIPO	SEZIONE ARMATURA (CMQ)	PRECOMPR. LEMO INFERIORE (KG/CMQ)	SOLLECIT. LEMO SUPERIORE (KG/CMQ)	SOLLECIT. LEMO INFERIORE (KG/CMQ)	MOMENTO DI ROTTURA (KGM)	COEFF. DI SICUREZZA	
CAMPATA	20+4	521+	1	0,64	56,45-	7,80	31,83-	2,124	4,076

ALTEZZA SOLAIO	MOMENTO (KGM)	SEZIONE ARMATURA (CMQ)	TENSIONE ARMATURA (KG/CMQ)	MOMENTO DI ROTTURA (KGM)	COEFF. DI SICUREZZA	
APPOGGI	20+4	289-	0,76	1,920	632	2,18



TABELLA RIASSUNTIVA DEI VALORI MASSIMI

APPOGGIO	MOMENTO ASSE (KGM)	TAGLIO SIN. (KG)	TAGLIO DES. (KG)	MOMENTO MEDIO (KGM)	CAMPATA	MOMENTO POSIT. (KGM)	MOMENTO NEGAT. (KGM)
1	737-		1.643+	737-	1	1.191	
2	1.466-	1.904-	1.558+	1.151-			
3	373-	1.056-		373-	2	421	



VERIFICA IN CAMPATA A MOMENTO POSITIVO

CAMPATA	ALTEZZA	TRAVERSE	SEZIONE	PRECOMPRESS.		SOLLECIT.		SOLLECIT.		MOMENTO	COEFF.
	SOLAI		ARMATURA	LENGHIA	LENGHIA	LENGHIA	LENGHIA	LENGHIA	LENGHIA		
			(CMQ)	(KG/CMQ)	(KG/CMQ)	(KG/CMQ)	(KG/CMQ)	(KG/CMQ)	(KG/CMQ)	(KG)	DI
1	20+4	1.191+	2	0,80	76,70-	17,85	20,42-	2,677	2,247		
2	"	421+	1	0,64	56,45-	6,31	36,56-	2,124	5,045		

VERIFICA SUGLI APPOGGI

APPOGGIO	ALTEZZA SOLAI	MOMENTO (KGM)	SEZIONE ARMATURA (CMQ)	TENSIONE ARMATURA (KG/CMQ)	MOMENTO DI ROTTURA (KGM)	COEFF. DI SICUREZZA
1	20+4	983-	2,26	2,196	1,846	1,87
2	"	1,151-	2,76	2,106	2,244	1,94
3	"	498-	1,32	1,905	1,093	2,19

EDILCO S.p.A. - BRINDISI

BRINDISI

=====

COMMISSIONE : 013693 DEL 8/02/77

CANTIERE : EDIL.POPOLARE LOTTO C PAL. "B"

APPLICAZIONE : PIANO TIPO

NUM. MODULO : 6

VERIFICA DI STABILITA' DEL SOLAIO CELERSAP PREC. H 20+4 INTERASSE CM. 50

=====

ANALISI DEI CARICHI

CARATTERISTICHE DELLA SEZIONE

PESO PROPRIO SOLAIO IN OPERA	260 KG/MQ.	ALTEZZA TOTALE	24,0 CM.
SOVRACCARICO PERMANENTE	190 "	" " UTILE	22,0 "
TOTALE CARICO PERMANENTE	450 "	MOMENTO RESISTENTE COMPRESS. MS	6,671 CM**3
SOVRACCARICO ACCIDENTALE	250 "	" " " TRAZIONE MI	2,116 "
=====			
CARICO COMPLESSIVO	700 "		

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.

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

Boff. Ing. LUIGI CIANCABILLA
N. 142 Ord. Ing. Prov. di Pescara

VANO "C"
=====

LUCE NETTA M. 1,60 LUCE DI CALCOLO M. 1,60 VINCOLI +1/10 -1/18

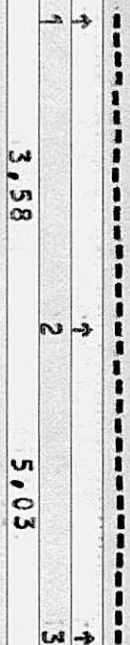
ALTEZZA SOLAIO	MOMENTO (KGM)	TRAVE TIPO	SEZIONE ARMATURA (CMQ)	PRECOMPR. LEMO INFERIORE (KG/CMQ)	SOLLECIT. LEMO SUPERIORE (KG/CMQ)	SOLLECIT. LEMO INFERIORE (KG/CMQ)	MOMENTO DI ROTTURA (KGM)	COEFF. DI SICUREZZA	
CAMPATA	20+4	179+	1	0,64	56,45-	2,68	48,00-	2,124	11,865

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

APPoggio	20+4	99-	0,56	892	466	4,70
----------	------	-----	------	-----	-----	------



CONTINUITA' "C" - 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 498 KG.M.)
" " DESTRO -1/18 (" " " 983 KG.M.)

VENGONO CONSIDERATE LE CONDIZIONI DI CARICO PIU' GRAVOSE.

TABELLA RIASSUNTIVA DEI VALORI MASSIMI

APPOGGIO	MOMENTO ASSE (KGM)	TAGLIO SIN. (KG)	TAGLIO DES. (KG)	MOMENTO MEDIO (KGM)	CAMPATA	MOMENTO POSIT. (KGM)	MOMENTO NEGAT. (KGM)
1	373-		1.056+	373-	1	424	
2	1.466-	1.558-	1.904+	1.151-	2	1.190	
3	737-	1.643-		737-			

VERIFICA IN CAMPATA A MOMENTO POSITIVO

CAMPATA	ALTEZZA	MOMENTO	TRAVE	SEZIONE	PRECOMPR.		SOLLECIT.		SOLLECIT.		MOMENTO	COEFF.
	SOLAIO		TIPO	ARMATURA	LEMBO	INFERIORE	LEMBO	SUPERIORE	LEMBO	INFERIORE	DI	
		(KGM)		(CMQ)	(KG/CMQ)	(KG/CMQ)	(KG/CMQ)	(KG/CMQ)	(KG/CMQ)	(KG/CMQ)	(KGM)	DI
1	20+4	424+	1	0,64	56,45-		6,35		36,42-		2,124	5,009
2	"	1.190+	2	0,80	76,70-		17,83		20,47-		2,677	2,249

VERIFICA SUGLI APPOGGI

APPOGGIO	ALTEZZA SOLAIO	MOMENTO (KGM)	SEZIONE ARMATURA	TENSIONE ARMATURA (KG/CMQ)	MOMENTO DI ROTTURA (KGM)	COEFF. DI SICUREZZA
1	20+4	498-	1,32	1,905	1.093	2,19
2	"	1,151-	2,76	2,106	2,244	1,94
3	"	983-	2,26	2,196	1,846	1,87



EDILCO G. DE BRINDISI

BRINDISI

=====

COMMISSIONE : 013693 DEL 8/02/77

CANTIERE : EDIL. POPOLARE LOTTO C PAL. "C"

APPLICAZIONE : PIANO TIPO

NUM. MODULO : 7



VERIFICA DI STABILITA' DEL SOLAIO CELERSAP PREC. N. 20+4 INTERASSE CM. 50

=====

ANALISI DEI CARICHI

CARATTERISTICHE DELLA SEZIONE

PESO PROPRIO SOLAIO IN OPERA	260 KG/MQ.	ALTEZZA TOTALE	24,0 CM.
SOVRACCARICO PERMANENTE	190 "	" UTILE	22,0 "
TOTALE CARICO PERMANENTE	450 "	MOMENTO RESISTENTE COMPRESS. MS	6.671 CM**3
SOVRACCARICO ACCIDENTALE	250 "	" " TRAZIONE WI	2.116 "
CARICO COMPLESSIVO	700 "		

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.

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

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

ALA

VANO "E"
=====

LUCE NETTA M. 1.60 LUCE DI CALCOLO M. 1.60 VINCOLI +1/10 -1/18

ALTEZZA SOLAIO	MOMENTO (KGM)	TRAVE TIPO	SEZIONE ARMATURA (CMQ)	PRECOMPR. LEMO INFERIORE (KG/CMQ)	SOLLECIT. LEMO SUPERIORE (KG/CMQ)	SOLLECIT. LEMO INFERIORE (KG/CMQ)	MOMENTO DI ROTTURA (KGM)	COEFF. DI SICUREZZA
CAMPATA	20+4	179+	1	0.64	56.45-	2.68	48.00-	2.124
								11.865

ALTEZZA SOLAIO	MOMENTO (KGM)	SEZIONE ARMATURA (CMQ)	TENSIONE ARMATURA (KG/CMQ)	MOMENTO DI ROTTURA (KGM)	COEFF. DI SICUREZZA
APPOGGI	20+4	99-	0.56	892	4.70



CONTINUITA' "E" - 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 983 KG.M.)
" " DESTRO -1/18 (" " " " 498 KG.M.)

VENGONO CONSIDERATE LE CONDIZIONI DI CARICO PIU' GRAVOSE.

TABELLA RIASSUNTIVA DEI VALORI MASSIMI

APPOGGIO	MOMENTO ASSE (KGM)	TAGLIO SIN. (KG)	TAGLIO DES. (KG)	MOMENTO MEDIO (KGM)	CAMPATA	MOMENTO POSIT. (KGM)	MOMENTO NEGAT. (KGM)
1	737-		1.643+	737-	1	1.191	
2	1.466-	1.904-	1.558+	1.151-			
3	373-	1.056-		373-	2	421	

VERIFICA IN CAMPATA A MOMENTO POSITIVO

CAMPATA	ALTEZZA	MOMENTO	TRAVE	SEZIONE	PRECOMPR.	SOLLECIT.	SOLLECIT.	MOMENTO	COEFF.
	SOLAIO		TIPO	ARMATURA	LEMO	LEMO	LEMO	DI	DI
		(KGM)		(CMQ)	INFERIORE (KG/CMQ)	SUPERIORE (KG/CMQ)	INFERIORE (KG/CMQ)	ROTTURA (KGM)	SICUREZZA
1	20+4	1.191+	2	0,80	76,70-	17,85	20,42-	2,677	2,247
2	"	421+	1	0,64	56,45-	6,31	36,56-	2,124	5,045

VERIFICA SUGLI APPOGGI

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

1	20+4	983-	2,26	2,196	1,846	1,87
2	"	1,151-	2,76	2,106	2,244	1,94
3	"	498-	1,32	1,905	1,093	2,19



CEDHCO S.p.A. BRINDISI

BRINDISI

=====

COMMISSIONE : 013693 DEL 8/02/77

CANTIERE : S.ELIA-BRINDISI -LOTTO C -PAL. 'D'

APPLICAZIONE : PIANO TIPO

NUM. MODULO : 8



VERIFICA DI STABILITA' DEL SOLAIO CELERSAP PREC. H 20+4 INTERASSE CM. 50
=====

ANALISI DEI CARICHI

PESO PROPRIO SOLAIO IN OPERA	260 KG/MQ.	ALTEZZA TOTALE	24,0 CM.
SOVRACCARICO PERMANENTE	190 "	" UTILE	22,0 "
TOTALE CARICO PERMANENTE	450 "	MOMENTO RESISTENTE COMPRESS. MS	6,671 CM**3
SOVRACCARICO ACCIDENTALE	250 "	" TRAZIONE MI	2,116 "
CARICO COMPLESSIVO	700 "		

CARATTERISTICHE DELLA SEZIONE

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.

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

Dott. Ing. LUIGI CIANCABILLA

M. 142 Ord. Ing. Prov. di Pescara



TABELLA RIASSUNTIVA DEI VALORI MASSIMI

APPOGGIO	MOMENTO ASSE (KGM)	TAGLIO SIN. (KG)	TAGLIO DES. (KG)	MOMENTO MEDIO (KGM)	CAMPATA	MOMENTO POSIT. (KGM)	MOMENTO NEGAT. (KGM)
1	399-		1.114+	399-	1	488	
2	1.427-	1.572-	1.863+	1.109-			
3	700-	1.599-		700-	2	1.121	



VERIFICA IN CAMPATA A MOMENTO POSITIVO

CAMPATA	ALTEZZA	MOMENTO	TRAVE TIPO	SEZIONE	PRECOMPR.	SOLLECIT.	SOLLECIT.	MOMENTO	COEFF.
	SOLAIO			ARMATURA	LEMO INFERIORE	LEMO SUPERIORE	LEMO INFERIORE	DI ROTTURA	DI SICUREZZA
		(KGM)		(CMQ)	(KG/CMQ)	(KG/CMQ)	(KG/CMQ)	(KGM)	
1	20+4	488+	1	0,64	56,45-	7,31	33,39-	2.124	4,352
2	"	1.121+	1	0,64	56,45-	16,80	3,48-	2.124	1,894

VERIFICA SUGLI APPOGGI

APPOGGIO	ALTEZZA SOLAIO	MOMENTO	SEZIONE ARMATURA	TENSIONE ARMATURA	MOMENTO DI ROTTURA	COEFF. DI SICUREZZA
		(KGM)	(CMQ)	(KG/CMQ)	(KGM)	
1	20+4	532-	1,32	2,035	1,093	2,05
2	"	1,109-	2,58	2,170	2,107	1,90
3	"	933-	2,26	2,085	1,855	1,98

CORRADO GEOM. EUNEO
EDILCO s.r.l. - BRINDISI

BRINDISI

=====

COMMISSIONE : 081746 DEL 13/04/77

CANTIERE : S. ELIA-BR- LOTTO C-PAL. - D IN LINE

APPLICAZIONE : COPERTURA BOX E SCALDA

NUM. MODULO : 4

ATA

VERIFICA DI STABILITA' DEL SOLAIO CELERSAP PREC. H 12+4 INTERASSE CM. 50
 =====

ANALISI DEI CARICHI

CARATTERISTICHE DELLA SEZIONE

-----		-----	
PESO PROPRIO SOLAIO IN OPERA	200 KG/MQ.	ALTEZZA TOTALE	16,0 CM.
SOVRACCARICO PERMANENTE	100 "	" UTILE	14,0 "
TOTALE CARICO PERMANENTE	300 "	MOMENTO RESISTENTE COMPRESS. MS	3.171 CM**3
SOVRACCARICO ACCIDENTALE	150 "	" TRAZIONE MI	1.113 "
CARICO COMPLESSIVO	450 "		
=====			

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.

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

Don. Ing. LUIGI CIANCABILLA
 /N. 142 Ord. Ing. Prov. di Pescara

VANO "B"

=====

LUCE NETTA M. 4,30 LUCE DI CALCOLO M. 4,30 VINCOLI +1/08 -1/30

ALTEZZA SOLAIO	MOMENTO (KGM)	TRAVE TIPO	SEZIONE ARMATURA (CMQ)	PRECOMP. LEMO INFERIORE (KG/CMQ)	SOLLECIT. LEMO SUPERIORE (KG/CMQ)	SOLLECIT. LEMO INFERIORE (KG/CMQ)	MOMENTO DI ROTTURA (KGM)	COEFF. DI SICUREZZA
CAMPATA	12+4	1.040+	3	0.96	80.68-	32.79	12.76+	1.916
								1.842

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

APPoggio	12+4	277-	1.00	2.198	524	1.89
----------	------	------	------	-------	-----	------

VANO "C"
=====

LUCE NETTA M. 3,00 LUCE DI CALCOLO M. 3,00 VINCOLI +1/08 -1/30

ALTEZZA SOLAIO	MOMENTO (KGM)	TRAVE TIPO	SEZIONE ARMATURA (CMQ)	PRECOMP. LENBO INFERIORE (KG/CMQ)	SOLLECIT. LENBO SUPERIORE (KG/CMQ)	SOLLECIT. LENBO INFERIORE (KG/CMQ)	MOMENTO DI ROTTURA (KGM)	COEFF. DI SICUREZZA	
CAMPATA	12+4	506+	1	0,64	56,45-	15,95	10,99-	1,295	2,559

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

APPoggio 12+4 135- 0,56 1,913 295 2,19

IMP. EDILCO SRL

BRINDISI

=====

COMMISSIONE : 081277 DEL 25/08/77

CANTIERE : QUARTIERE S. ELIA

APPLICAZIONE : PRIMO SOLAIO

NUM. MODULO : 1

VERIFICA DI STABILITA' DEL SOLAIO CELERSAP PREC. H 16,5+4 INTERASSE CM. 50

ANALISI DEI CARICHI

PESO PROPRIO SOLAIO IN OPERA	235 KG/MQ.	ALTEZZA TOTALE	20,5 CM.
SOVRACCARICO PERMANENTE	70 "	" UTILE	18,5 "
TOTALE CARICO PERMANENTE	305 "	MOMENTO RESISTENTE COMPRESS. WS	5,033 CM**3
SOVRACCARICO ACCIDENTALE	150 "	" TRAZIONE WI	1,666 "
CARICO COMPLESSIVO	455 "		

CARATTERISTICHE DELLA SEZIONE

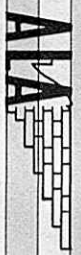
L'ARMATURA A CORREDO E' COSTITUITA DA ACCIAIO FE B 38 (CONTROLLATO IN STABILIMENTO) IN BARRE AD ADERENZA MIGLIORATA A CARICO CLIENTE

SIGMA MAX AMMISSIBILE 2.200 KG/CMQ. SIGMA A ROTTURA 3.800 KG/CMQ. Dott. Ing. LUIGI CIANCABILLA

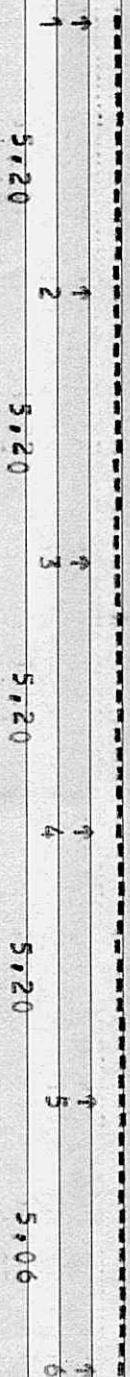
N. 142 Ord. Ing. Prov. di Pescara

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



CONTINUITA' "B" - 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 (PARTI AD UN MOMENTO DI 512 KGM.)
" DESTRO -1/24 (" " " 485 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 MEDIO (KGM)	CAMPATA	MOMENTO POSIT. (KGM)	MOMENTO NEGAT. (KGM)
1	410-		1.075+	410-	1	860	
2	1.246-	1.343-	1.276+	1.168-	2	621	
3	1.111-	1.216-	1.248+	1.036-	3	701	
4	1.121-	1.253-	1.223+	1.046-	4	630	
5	1.205-	1.265-	1.312+	1.127-	5	808	
6	388-	1.044-		388-			

VERIFICA IN CAMPATA A MOMENTO POSITIVO

CAMPATA	ALTEZZA SOLAIO	MOMENTO (KGM)	TRAVE TIPO	SEZIONE ARMATURA (CMQ)	PRECOMP. LENBO INFERIORE (KG/CMQ)	SOLLECIT. LENBO SUPERIORE (KG/CMQ)	SOLLECIT. LENBO INFERIORE (KG/CMQ)	MOMENTO DI ROTURA (KGM)	COEFF. DI SICUREZZA
1	16,5+4	860+	2	0,80	76,70-	17,08	25,08-	2.224	2,586
2	"	621+	2	0,80	76,70-	12,33	39,43-	2.224	3,581
3	"	701+	2	0,80	76,70-	13,92	34,63-	2.224	3,172
4	"	630+	2	0,80	76,70-	12,51	38,89-	2.224	3,530
5	"	808+	2	0,80	76,70-	16,05	28,21-	2.224	2,752

VERIFICA SUGLI APPOGGI

APPOGGIO	ALTEZZA SOLAIO	MOMENTO (KGM)	SEZIONE ARMATURA (CMQ)	TENSIONE ARMATURA (KG/CMQ)	MOMENTO DI ROTTURA (KGM)	COEFF. DI SICUREZZA
1	10,5+4	512-	1,58	1.946	1.092	2,13
2	" "	1.168-	3,58	1.959	2.407	2,06
3	" "	1.036-	3,16	1.969	2.137	2,06
4	" "	1.046-	3,16	1.988	2.137	2,04
5	" "	1.127-	3,16	2.142	2.137	1,89
6	" "	485-	1,58	1.843	1.092	2,25



IMP. EDILCO SRL

BRINDISI

=====

COMMISSIONE : 081277 DEL 25/08/77

CANTIERE : QUARTIERE S. ELIA

APPLICAZIONE : PRIMO SOLAIO

NUM. MODULO : 1

VERIFICA DI STABILITA' DEL SOLAIO CELERSAP PREC. H 16,5+4 INTERASSE CM. 50

ANALISI DEI CARICHI

PESO PROPRIO SOLAIO IN OPERA	235 KG/MQ.
SOVRACCARICO PERMANENTE	70 "
TOTALE CARICO PERMANENTE	305 "
SOVRACCARICO ACCIDENTALE	150 "
CARICO COMPLESSIVO	455 "

CARATTERISTICHE DELLA SEZIONE

ALTEZZA TOTALE	20+5 CM.
" UTILE	18,5 "
MOMENTO RESISTENTE COMPRESS. MS	5,033 CM**3
" TRAZIONE MI	1,666 "

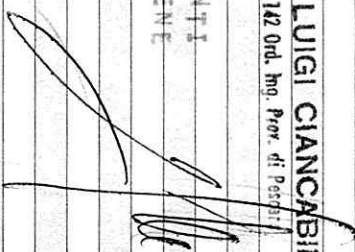
L'ARMATURA A CORREDO E' COSTITUITA DA ACCIAIO FE B 38 (CONTROLLATO IN STABILIMENTO) IN BARRE AD ADERENZA MIGLIORATA A CARICO CLIENTE

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

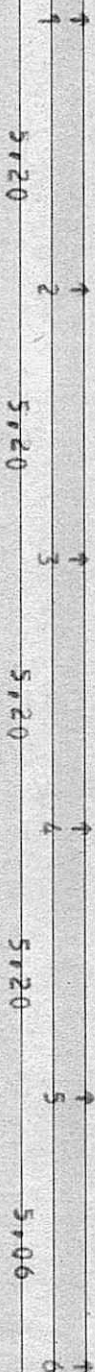
Doit. Ing. **LUIGI CIANCABILLA**
N. 142 Ord. Ing. Prov. di Pescara

PER IL CALCOLO DELLE APERSTATICHE 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' "B" 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 512 KG.M.)
 " DESTRO -1/24 (" " " 485 KG.M.)

VENGONO CONSIDERATE LE CONDIZIONI DI CARICO PIU' GRAVOSI.

TABELLA RIASSUNTIVA DEI VALORI MASSIMI

APPoggio	MOMENTO ASSE (KGM)	TAGLIO SIN. (KG)	TAGLIO DES. (KG)	MOMENTO MEDIO (KGM)	CAMPATA	MOMENTO POSIT. (KGM)	MOMENTO NEGAT. (KGM)
1	410-		1.075+	410-	1	860	
2	1.246-	1.343-	1.276+	1.168-	2	621	
3	1.111-	1.216-	1.248+	1.036-	3	701	
4	1.121-	1.253-	1.223+	1.046-	4	630	
5	1.205-	1.265-	1.312+	1.127-	5	808	
6	388-	1.044-		388-			

VERIFICA IN CAMPATA A MOMENTO POSITIVO

CAMPATA	ALTEZZA SOLAIO	MOMENTO (KGM)	TRAVE TIPO	SEZIONE ARMATURA (CMQ)	PRECOMP. LEMO INFERIORE (KG/CMQ)	SOLLECIT. LEMO SUPERIORE (KG/CMQ)	SOLLECIT. LEMO INFERIORE (KG/CMQ)	MOMENTO DI ROTURA (KGM)	COEFF. DI SICUREZZA
1	16,5+4	660*	2	0,80	76,70-	17,08	25,08-	2,224	2,586
2	"	621*	2	0,80	76,70-	12,33	39,43-	2,224	3,581
3	"	701*	2	0,80	76,70-	13,92	34,63-	2,224	3,172
4	"	630*	2	0,80	76,70-	12,51	38,89-	2,224	3,530
5	"	608*	2	0,80	76,70-	16,05	28,21-	2,224	2,752

VERIFICA SUGLI APPOGGI

APPOGGIO	ALTEZZA SOLAIO	MOMENTU (KGM)	SEZIONE ARMATURA (CMQ)	TENSIONE ARMATURA (KG/CMQ)	MOMENTU DI ROTURA (KGM)	COEFF. DI SICUREZZA
1	10,544	512	1,58	1,946	1,092	2,13
2	"	1,168	3,58	1,959	2,407	2,06
3	"	1,036	3,16	1,969	2,137	2,06
4	"	1,046	3,16	1,988	2,137	2,04
5	"	1,127	3,16	2,142	2,137	1,89
6	"	485	1,58	1,843	1,092	2,25