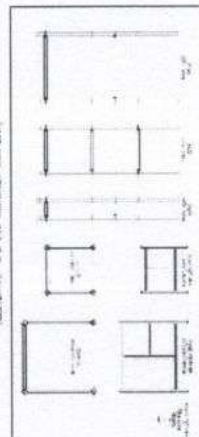


CHINESE JOURNAL OF
POLYMER SCIENCE

ESCORAMENTO METÁLICO

QUANTITATIVO

WILLIAM STAFFORD AND THE SOUTH
CALIFORNIA



1	PROJEKTOVA IZ OBLASTI GRAĐEVINARSTVA	1997-2000	1997-2000	1997-2000
2	POSREDOVANJE U PROMETU NEPOKRETNOSTI	1997-2000	1997-2000	1997-2000
3	POSREDOVANJE U PROMETU NEPOKRETNOSTI	1997-2000	1997-2000	1997-2000
4	POSREDOVANJE U PROMETU NEPOKRETNOSTI	1997-2000	1997-2000	1997-2000
5	POSREDOVANJE U PROMETU NEPOKRETNOSTI	1997-2000	1997-2000	1997-2000
6	POSREDOVANJE U PROMETU NEPOKRETNOSTI	1997-2000	1997-2000	1997-2000
7	POSREDOVANJE U PROMETU NEPOKRETNOSTI	1997-2000	1997-2000	1997-2000
8	POSREDOVANJE U PROMETU NEPOKRETNOSTI	1997-2000	1997-2000	1997-2000
9	POSREDOVANJE U PROMETU NEPOKRETNOSTI	1997-2000	1997-2000	1997-2000
10	POSREDOVANJE U PROMETU NEPOKRETNOSTI	1997-2000	1997-2000	1997-2000

III. Memorial de Cálculo

DIMENSIONAMENTO DOS ELEMENTOS

Sapatas

Sapata: S7 Número = 7 Repetições: 1

GEOMETRIA:

Pilar:

Xpil: 20.00 Ypil: 20.00 ColarX: 5.00 ColarY: 5.00

Sapata (cm):

Xsap: 135.00 Ysap: 135.00 Altura: 40.00

H0x: 20.00 H0y: 20.00 ExcX: 0.00 ExcY: 0.00

Método de cálculo: Sapata Rígida

CARREGAMENTOS CARACTERÍSTICOS:

Nome	Caso	Comb	N	Mx	My	Fx	Fy
FzMax	1	9	26.36	-0.1	0.0	0.00	0.30
FzMin	3	15	26.26	-0.1	0.0	0.00	0.29
MxMax	1	9	26.36	-0.1	0.0	0.00	0.30
MxMin	1	9	26.36	-0.1	0.0	0.00	0.30
MyMax	1	9	26.36	-0.1	0.0	0.00	0.30
MyMin	1	9	26.36	-0.1	0.0	0.00	0.30
FyMax	1	9	26.36	-0.1	0.0	0.00	0.30
FyMin	3	15	26.26	-0.1	0.0	0.00	0.29

RESULTADOS:

Flexão [tf, m]:

Sentido	Msd	Caso	Observação
+X	5.97	1	
-X	5.96	1	
+Y	6.14	1	
-Y	5.79	1	

Compressão Diagonal [kgf/cm²]:

Sentido	Tsd	Caso	Limite	Observação
+X	15.31	1	43.39	
-X	15.28	1	43.39	
+Y	15.73	1	43.39	
-Y	14.86	1	43.39	

Força Cortante [tf]:

Sentido	Vsd	Caso	Limite	Observação
+X	8.59	1	22.95	
-X	8.57	1	22.95	
+Y	8.86	1	22.95	
-Y	8.30	1	22.95	

VERIFICAÇÕES:

Armaduras Calculadas [tf.m, cm²]:

*** AVISO: Sapata considerada "Quadrada" (diferença de dimensões): 0.0 <= 40.0 cm

Armaduras iguais pela maior.

rho(%): 0.150

Sentido	Msd	Mdmin	As,calc	As,calc,corr	Area,sec	As,min,rho	As,min,crit	As,det
X	5.97	6.99	5.00	5.00	4350.0	6.53	1.50	6.5
Y	6.14	6.99	4.70	4.70	4350.0	6.53	1.50	6.5

Armaduras Detalhadas [cm ² , cm]:						
Sentido	As,det	As,det/m	nf	bit	esp	Observação
X	6.5	4.8	10	10.0	14.0	
Y	6.5	4.8	10	10.0	14.0	

Aderência [tf]:			
Sentido	Vsd	Limite	Observação
X	19.7	33.8	
Y	20.2	35.7	

S2 = S6 = S8 = S14 (Dimensionamento - S8)

Sapata: S8	Número	=	8	Repetições:	1
GEOMETRIA:					
Pilar:					
Xpil:	20.00	Ypil:	20.00	ColarX:	5.00 ColarY: 5.00
Sapata (cm):					
Xsap:	100.00	Ysap:	100.00	Altura:	40.00
H0x:	20.00	H0y:	20.00	ExcX:	0.00 ExcY: 0.00
Método de cálculo: Sapata Rígida					

CARREGAMENTOS CARACTERÍSTICOS:							
Nome	Caso	Comb	N	Mx	My	Fx	Fy
FzMax	1	9	14.38	0.4	-0.0	-0.01	-0.55
FzMin	3	15	14.35	0.4	-0.0	-0.01	-0.55
MxMax	1	9	14.38	0.4	-0.0	-0.01	-0.55
MxMin	1	9	14.38	0.4	-0.0	-0.01	-0.55
MyMax	1	9	14.38	0.4	-0.0	-0.01	-0.55
MyMin	1	9	14.38	0.4	-0.0	-0.01	-0.55
FxMax	1	9	14.38	0.4	-0.0	-0.01	-0.55
FxMin	1	9	14.38	0.4	-0.0	-0.01	-0.55
FyMax	1	9	14.38	0.4	-0.0	-0.01	-0.55
FyMin	1	9	14.38	0.4	-0.0	-0.01	-0.55

RESULTADOS:

Flexão [tf, m]:

Sentido	Msd	Caso	Observação
+X	2.19	1	
-X	2.21	1	
+Y	1.78	1	
-Y	2.61	1	

Compressão Diagonal [kgf/cm²]:

Sentido	Tsd	Caso	Limite	Observação
+X	8.12	1	43.39	
-X	8.19	1	43.39	
+Y	6.70	1	43.39	
-Y	9.62	1	43.39	

Força Cortante [tf]:

Sentido	Vsd	Caso	Limite	Observação
+X	3.41	1	20.32	
-X	3.44	1	20.32	
+Y	2.67	1	20.32	
-Y	4.17	1	20.32	

VERIFICAÇÕES:

Armaduras Calculadas [tf.m, cm²):

*** AVISO: Sapata considerada "Quadrada" (diferença de dimensões): 0.0 ≤ 40.0 cm

Armaduras igualadas pela maior.

rho(%) : 0.150

Sentido	Msd	Mdmin	As,calc	As,calc,corr	Area,sec	As,min,rho	As,min,crit	As,det
X	2.21	5.28	3.80	3.80	3300.0	4.95	1.50	5.0
Y	2.61	5.28	3.60	3.60	3300.0	4.95	1.50	5.0

Armaduras Detalhadas [cm², cm]:

Sentido	As,det	As,det/m	nf	bit	esp	Observação
X	5.0	5.0	8	10.0	13.0	
Y	5.0	5.0	8	10.0	13.0	

Aderência [tf]:

Sentido	Vsd	Limite	Observação
X	10.3	27.1	
Y	11.8	28.6	

S3 = S9 = S11 (Dimensionamento - S11)

Sapata: S11 Número = 11 Repetições: 1

GEOMETRIA:

Pilar:

Xpil: 20.00 Ypil: 30.00 ColarX: 5.00 ColarY: 5.00

Sapata (cm):

Xsap: 175.00 Ysap: 175.00 Altura: 55.00

H0x: 20.00 H0y: 20.00 ExcX: 0.00 ExcY: 0.00

Método de cálculo: Sapata Rígida

CARREGAMENTOS CARACTERÍSTICOS:

Nome	Caso	Comb	N	Mx	My	Fx	Fy
FzMax	1	9	43.58	-0.5	-0.0	-0.04	1.21
FzMin	3	15	43.52	-0.5	-0.0	-0.04	1.21
MxMax	1	9	43.58	-0.5	-0.0	-0.04	1.21
MxMin	1	9	43.58	-0.5	-0.0	-0.04	1.21
MyMax	1	9	43.58	-0.5	-0.0	-0.04	1.21
MyMin	1	9	43.58	-0.5	-0.0	-0.04	1.21
FxMax	1	9	43.58	-0.5	-0.0	-0.04	1.21
FxMin	1	9	43.58	-0.5	-0.0	-0.04	1.21
FyMax	1	9	43.58	-0.5	-0.0	-0.04	1.21
FyMin	1	9	43.58	-0.5	-0.0	-0.04	1.21

RESULTADOS:

Flexão [tf, m]:

Sentido	Msd	Caso	Observação
+X	13.48	1	
-X	13.55	1	
+Y	13.19	1	
-Y	11.54	1	

Compressão Diagonal [kgf/cm²):

Sentido	Tsd	Caso	Limite	Observação
+X	12.82	1	43.39	
-X	12.88	1	43.39	
+Y	17.00	1	43.39	
-Y	14.92	1	43.39	

Força Cortante [tf]:				
Sentido	Vsd	Caso	Limite	Observação
+X	15.23	1	42.37	
-X	15.30	1	42.37	
+Y	13.32	1	36.54	
-Y	11.48	1	36.54	

VERIFICAÇÕES:

Armaduras Calculadas [tf.m, cm²]:

*** AVISO: Sapata considerada "Quadrada" (diferença de dimensões): 0.0 <= 40.0 cm
Armaduras igualadas pela maior.

rho(%): 0.150

Sentido	Msd	Mdmin	As,calc	As,calc,corr	Area,sec	As,min,rho	As,min,crit	As,det
X	13.55	16.73	8.00	8.00	7262.5	10.89	1.50	10.6
Y	13.19	16.73	8.40	8.40	7087.5	10.63	1.50	10.6

Armaduras Detalhadas [cm², cm]:

Sentido	As,det	As,det/m	nf	bit	esp	Observação
X	10.6	6.1	15	10.0	12.0	
Y	10.6	6.1	15	10.0	12.0	

Aderência [tf]:

Sentido	Vsd	Limite	Observação
X	33.4	75.4	
Y	33.6	72.5	

Pilares

P1 = P2 = P4aP8 = P10 = P12aP14 (Dimensionamento - P7)

PILAR:P7														Esforço de Cálculo do Dimensionamento			
num. 7																	
LANCE	B(cm)	H(cm)	ROF	SEL	BITL	BITR	Nb	Nbr	NBS	AS(cm)	RO	ASsec	LEDAIM	LAMBDA	FMD (tf)	Msd (tf,cm)	Myd (tf,cm)
NETO																	
L. 2	20.0	20.0	0.8	4	10.0	5.0	4	2	0	3.14	0.8	1.60	42.7	60.6	24.2	37.4	0.0
					12.5	5.0	4	2	0	4.91	1.2	1.60			CASO PÓRTICO = 9 (COMBINAÇÃO= 1)		
					16.0	5.0	4	2	0	8.04	2.0	1.60			**VER NOTA (A)**		
					20.0	5.0	4	2	0	12.57	3.1	1.60					
					25.0	6.3	4	2	0	19.63	4.9	1.60					
VALORES CÁLCULOS DEFINIDOS ARQUIVO CRITÉRIOS																	
Cobrimento[cm]		Fck[NPa]		GamaAço		GamaConcreto		AsMax[%]		AsMin[%]		GmapN		GmapH		GmapV	
3.0		25.0		1.15		1.40		8.00		0.40		1.40		1.40		1.40	
TipoAço		ClasseAço		EncMin		EncMax		E12		E37							
50		A		2.0		5.0		1		1							
TERREÇO																	
L. 1	20.0	20.0	0.8	4	10.0	5.0	4	2	0	3.14	0.8	1.61	35.0	30.3	46.7	-38.0	0.0
					12.5	5.0	4	2	0	4.91	1.2	1.61			CASO PÓRTICO = 9 (COMBINAÇÃO= 1)		
					16.0	5.0	4	2	0	8.04	2.0	1.61			**VER NOTA (A)**		
					20.0	5.0	4	2	0	12.57	3.1	1.61					
					25.0	6.3	4	2	0	19.63	4.9	1.61					
VALORES CÁLCULOS DEFINIDOS ARQUIVO CRITÉRIOS																	
Cobrimento[cm]		Fck[NPa]		GamaAço		GamaConcreto		AsMax[%]		AsMin[%]		GmapN		GmapH		GmapV	
3.0		25.0		1.15		1.40		8.00		0.40		1.40		1.40		1.40	
TipoAço		ClasseAço		EncMin		EncMax		E12		E37							
50		A		2.0		5.0		1		1							
Fundacao																	

Vao= 3 /L= 2.75 /B= 0.20 /H= 0.60 /BCs= 0.36 /BCi= 0.00 /TpS= 5 /Esp.LS= 0.00 /Esp.LI= 0.00 FSp.Ex= 0.30 /Flt.Ex= 0.10 [M]														
--Solicitações provenientes de modelo de grelha e/ou pórtico espacial--- Estrut. Nós FIXOS --- DeltaE=0.85 DeltaD=0.85 ---														
- - - - - A R M A D U R A S (F L E X A O E C I S A L H A M E N T O) - - - - -														
FLEXAO- ESQUERDA					MEIO DO VAO					DIREITA				
M.[-] = 1.7 tf* m					M.[+] Max= 1.3 tf* m - Abcis.= 137					M.[-] = 2.1 tf* m				
[tf,cm] As = 1.80 -SRAS- [3 B 10.0mm]					AsL= 0.00 -----					As = 1.80 -SRAS- [3 B 10.0mm]				
AsL= 0.00 ----- x/d =0.04					As = 1.80 -SRAS- [3 B 10.0mm]					AsL= 0.00 ----- x/d =0.04				
x/dMx=0.33					Arm.Lat.= [2 X 3 B 8.0mm] - LN= 2.4					x/dMx=0.33				
[tf,cm] M[-]Min = 226.3					M[+]Min = 226.3					M[-]Min = 226.3				
[cm2] Asapo[+]= 1.71										Asapo[+]= 1.71				
CISALHAMENTO- Xi Xf Ved VRd2 MdC Ang. Asw[C] Aswmin Asw[C+T] Bit Esp NR AsTrt AsSus MENSAGEM														
[tf,cm] 0.- 255. 6.07 48.60 1 45. 0.0 2.1 2.1 5.0 15.0 2 0.0 0.0														

Vao= 4 /L= 3.44 /B= 0.20 /H= 0.60 /BCs= 0.41 /BCi= 0.00 /TpS= 5 /Esp.LS= 0.00 /Esp.LI= 0.00 FSp.Ex= 0.30 /Flt.Ex= 0.10 [M]														
--Solicitações provenientes de modelo de grelha e/ou pórtico espacial--- Estrut. Nós FIXOS --- DeltaE=0.85 DeltaD=0.85 ---														
- - - - - A R M A D U R A S (F L E X A O E C I S A L H A M E N T O) - - - - -														
FLEXAO- ESQUERDA					MEIO DO VAO					DIREITA				
M.[-] = 2.2 tf* m					M.[+] Max= 2.2 tf* m - Abcis.= 171					M.[-] = 3.7 tf* m				
[tf,cm] As = 1.80 -SRAS- [3 B 10.0mm]					AsL= 0.00 -----					As = 2.21 -SRAS- [3 B 10.0mm]				
AsL= 0.00 ----- x/d =0.04					As = 1.80 -SRAS- [3 B 10.0mm]					AsL= 0.00 ----- x/d =0.07				
x/dMx=0.33					Arm.Lat.= [2 X 3 B 8.0mm] - LN= 2.4					x/dMx=0.33				
[tf,cm] M[-]Min = 226.3					M[+]Min = 226.3					M[-]Min = 226.3				
[cm2] Asapo[+]= 1.71										Asapo[+]= 1.71				
CISALHAMENTO- Xi Xf Ved VRd2 MdC Ang. Asw[C] Aswmin Asw[C+T] Bit Esp NR AsTrt AsSus MENSAGEM														
[tf,cm] 0.- 324. 7.96 48.60 1 45. 0.0 2.1 2.1 5.0 15.0 2 0.0 0.0														

Vao= 5 /L= 4.26 /B= 0.20 /H= 0.60 /BCs= 0.46 /BCi= 0.00 /TpS= 5 /Esp.LS= 0.00 /Esp.LI= 0.00 FSp.Ex= 0.30 /Flt.Ex= 0.10 [M]														
--Solicitações provenientes de modelo de grelha e/ou pórtico espacial--- Estrut. Nós FIXOS --- DeltaE=0.85 DeltaD=0.85 ---														
- - - - - A R M A D U R A S (F L E X A O E C I S A L H A M E N T O) - - - - -														
FLEXAO- ESQUERDA					MEIO DO VAO					DIREITA				
M.[-] = 3.8 tf* m					M.[+] Max= 3.8 tf* m - Abcis.= 213					M.[-] = 6.3 tf* m				
[tf,cm] As = 2.26 -SRAS- [3 B 10.0mm]					AsL= 0.00 -----					As = 3.82 -SRAS- [4 B 12.5mm]				
AsL= 0.00 ----- x/d =0.07					As = 2.26 -SRAS- [3 B 10.0mm]					AsL= 0.00 ----- x/d =0.12				
x/dMx=0.33					Arm.Lat.= [2 X 3 B 8.0mm] - LN= 4.0					x/dMx=0.33				
[tf,cm] M[-]Min = 226.3					M[+]Min = 226.3					M[-]Min = 226.3				
[cm2] Asapo[+]= 1.71										Asapo[+]= 1.71				
CISALHAMENTO- Xi Xf Ved VRd2 MdC Ang. Asw[C] Aswmin Asw[C+T] Bit Esp NR AsTrt AsSus MENSAGEM														
[tf,cm] 0.- 406. 10.83 48.60 1 45. 1.0 2.1 2.1 5.0 15.0 2 0.0 0.0														

Vao= 6 /L= 4.50 /B= 0.20 /H= 0.60 /BCs= 0.54 /BCi= 0.00 /TpS= 5 /Esp.LS= 0.00 /Esp.LI= 0.00 FSp.Ex= 0.30 /Flt.Ex= 0.10 [M]														
--Solicitações provenientes de modelo de grelha e/ou pórtico espacial--- Estrut. Nós FIXOS --- DeltaE=0.85 DeltaD=0.85 ---														
- - - - - A R M A D U R A S (F L E X A O E C I S A L H A M E N T O) - - - - -														
FLEXAO- ESQUERDA					MEIO DO VAO					DIREITA				
M.[-] = 6.4 tf* m					M.[+] Max= 5.7 tf* m - Abcis.= 262					M.[-] = 0.9 tf* m				
[tf,cm] As = 3.93 -SRAS- [4 B 12.5mm]					AsL= 0.00 -----					As = 1.80 -SRAS- [3 B 10.0mm]				
AsL= 0.00 ----- x/d =0.13					As = 3.47 -SRAS- [3 B 12.5mm]					AsL= 0.00 ----- x/d =0.04				
x/dMx=0.33					Arm.Lat.= [2 X 3 B 8.0mm] - LN= 6.2					x/dMx=0.33				
[tf,cm] M[-]Min = 226.3					M[+]Min = 226.3					M[-]Min = 226.3				
[cm2] Asapo[+]= 1.71										Asapo[+]= 1.80				
CISALHAMENTO- Xi Xf Ved VRd2 MdC Ang. Asw[C] Aswmin Asw[C+T] Bit Esp NR AsTrt AsSus MENSAGEM														
[tf,cm] 0.- 431. 12.03 48.60 1 45. 1.6 2.1 2.1 5.0 15.0 2 0.0 0.0														

6.1.1.1.2 V3 = V9 (Dimensionamento - V3)

Viga=	3	V3	Eng.E=Nao /Eng.D=Nao /Repet= 1 /NAnd= 1 /Red V Ext=Nao /Pat.Alt=1.00 /Cob/S=3.0 0.0 CM									
----- G E O M E T R I A E C A R G A S -----												
Vao= 1 /L= 4.54 /B= 0.20 /H= 0.50 /BCs= 0.65 /BCi= 0.00 /TpS= 5 /Esp.LS= 0.00 /Esp.LI= 0.00 FSp.Ex= 0.25 /FLt.Ex= 0.10 [M]												
--Solicitações provenientes de modelo de grelha e/ou pórtico espacial--- Estrut. Nds FIXOS --- DeltaP=0.85 DeltaI=0.85 ---												
- - - - - A R M A D U R A S (F L E X A O E C I S A L H A M E N T O) - - - - -												
FLEXAO- ESQUERDA				MEIO DO VAO				DIREITA				
M.[-] = 0.8 tf* m				M.[-] Max= 3.0 tf* m - Abcis.= 226				M.[-] = 0.8 tf* m				
[tf,cm] As = 1.50 -SRAS- [2 B 10.0mm]				AsL= 0.00 -----				As = 1.50 -SRAS- [2 B 10.0mm]				
AsL= 0.00 -----				As = 2.20 -SRAS- [3 B 10.0mm]				AsL= 0.00 -----				
x/d =0.04				Arm.Lat.= [2 X 2 B 8.0mm] - LM= 3.9				x/d =0.04				
x/dMx=0.33								x/dMx=0.33				
[tf,cm] M[-]Min = 157.1				M[+]Min = 157.1				M[-]Min = 157.1				
[cm2] Asapo[+]= 1.50								Asapo[+]= 1.50				
CISALHAMENTO- Xi Xf Ved VRd2 MdC Ang. Asw[C] Aswmin Asw[C+T] Bit Esp NR AsTrt AsSus MENSAGEM												
[tf,cm] 0.- 434. 5.25 39.92 1 45. 0.0 2.1 2.1 5.0 15.0 2 0.0 0.0												

6.1.1.1.3 V4 à V8 (Dimensionamento - V4)

Viga= 4 V4

Eng.E=Nao /Eng.D=Nao /Repet= 1 /NAnd= 1 /Red V Ext=Nao /Pat.Alt=1.00 /Cob/S=3.0 0.0 CM

----- G E O M E T R I A E C A R G A S -----

Vao= 1 /L= 4.54 /B= 0.20 /H= 0.50 /BCs= 0.68 /BCi= 0.00 /TpS= 2 /Esp.LS= 0.00 /Esp.LI= 0.00 FSp.Ex= 0.25 /FLt.Ex= 0.10 [M]

--Solicitações provenientes de modelo de grelha e/ou pórtico espacial--- Estrut. Nds FIXOS --- DeltaP=0.85 DeltaI=1.00 ---

- - - - - A R M A D U R A S (F L E X A O E C I S A L H A M E N T O) - - - - -

FLEXAO- ESQUERDA

M.[-] = 1.1 tf* m

[tf,cm] As = 1.50 -SRAS- [2 B 10.0mm]

AsL= 0.00 -----

x/d =0.04

x/dMx=0.33

[tf,cm] M[-]Min = 157.1

[cm2] Asapo[+]= 1.03

MEIO DO VAO

M.[-] Max= 4.1 tf* m - Abcis.= 226

AsL= 0.00 -----

As = 3.08 -SRAS- [4 B 10.0mm]

Arm.Lat.= [2 X 2 B 8.0mm] - LM= 5.5

M[+]Min = 157.1

DIREITA

M.[-] = 2.0 tf* m

As = 1.50 -SRAS- [2 B 10.0mm]

AsL= 0.00 -----

x/d =0.06

x/dMx=0.45

M[-]Min = 157.1

Asapo[+]= 1.03

CISALHAMENTO- Xi Xf Ved VRd2 MdC Ang. Asw[C] Aswmin Asw[C+T] Bit Esp NR AsTrt AsSus MENSAGEM

[tf,cm] 0.- 289. 8.45 39.92 1 45. 0.8 2.1 2.1 6.3 20.0 2 0.0 0.0

289.- 434. 13.48 39.92 1 45. 3.6 2.1 3.6 6.3 15.0 2 0.0 0.0

Vao= 2B /L= 1.35 /B= 0.20 /H= 0.50 /BCs= 0.00 /BCi= 0.00 /TpS= 1 /Esp.LS= 0.00 /Esp.LI= 0.00 FSp.Ex= 0.25 /FLt.Ex= 0.10 [M]

--Solicitações provenientes de modelo de grelha e/ou pórtico espacial--- Estrut. Nds FIXOS --- DeltaP=1.00 DeltaI=1.00 ---

- - - - - A R M A D U R A S (F L E X A O E C I S A L H A M E N T O) - - - - -

FLEXAO M.[-]= 2.00 tf* m

As = 1.50 -SRAS- [2 B 10.0mm]

BAL.DIR x/d =0.06

AsL= 0.00 -Arm.Lat.= [2 X 2 B 8.0mm]

[tf,cm] M[-]Min= 157.1

x/dMx =0.45

+ Baric.Armad.= 1

CISALHAMENTO- Xi Xf Ved VRd2 MdC Ang. Asw[C] Aswmin Asw[C+T] Bit Esp NR AsTrt AsSus MENSAGEM

[tf,cm] 0.- 125. 1.51 39.92 1 45. 0.0 2.1 2.1 5.0 15.0 2 0.0 0.0

Vigas do teto

6.1.1.1.1.4 V1 = V2 (Dimensionamento - V1)

6.1.1.1.1.4

V2 (Dimensões)

Viga= 1 V1

Eng.E=Nao /Eng.D=Nao /Repet= 1 /NAnd= 1 /Red V Ext=Nao /Fat.Alt=1.00 /Cob/S=3.0 0.0 CM

----- G E O M E T R I A E C A R G A S -----

Vao= 1 /L= 4.70 /B= 0.20 /H= 0.50 /BCs= 0.55 /BCi= 0.00 /TpS= 5 /Esp.LS= 0.00 /Esp.LI= 0.00 FSp.Ex= 0.25 /FLt.Ex= 0.10 [M]

--Solicitações provenientes de modelo de grelha e/ou pórtico espacial--- Estrut. Nós FIXOS --- DeltaE=0.85 DeltaD=0.85 ---

- - - - - A R M A D U R A S (F L E X A O E C I S A L H A M E N T O) - - - - -

FLEXAO- ESQUERDA

M.[-] = 0.6 tf* m

[tf,cm] As = 1.50 -SRAS- [2 B 10.0mm]

AsL= 0.00 -----

x/d =0.04

x/dMx=0.33

M[-]Min = 157.1

[cm2] Asapo[+] = 1.67

MEIO DO VAO

M.[+] Max= 6.4 tf* m - Abcis.= 195

AsL= 0.00 -----

As = 4.93 -SRAS- [4 B 12.5mm]

Arm.Lat.= [2 X 2 B 8.0mm] - LN= 8.8

M[+]Min = 157.1

DIREITA

M.[-] = 6.1 tf* m

As = 4.69 -SRAS- [4 B 12.5mm]

AsL= 0.00 -----

x/d =0.19

x/dMx=0.33

M[-]Min = 157.1

Asapo[+] = 1.42

CISALHAMENTO- Xi Xf Vsd VRd2 MdC Ang. Asw[C] Aswmin Asw[C+T] Bit Esp NR AsTrt AsSus

[tf,cm] 0.- 450. 11.78 39.92 1 45. 2.6 2.1 2.6 5.0 15.0 2 0.0 0.0

M E N S A G E M

Vao= 2 /L= 3.41 /B= 0.20 /H= 0.50 /BCs= 0.40 /BCi= 0.00 /TpS= 5 /Esp.LS= 0.00 /Esp.LI= 0.00 FSp.Ex= 0.25 /FLt.Ex= 0.10 [M]

--Solicitações provenientes de modelo de grelha e/ou pórtico espacial--- Estrut. Nós FIXOS --- DeltaE=0.85 DeltaD=0.85 ---

- - - - - A R M A D U R A S (F L E X A O E C I S A L H A M E N T O) - - - - -

FLEXAO- ESQUERDA

M.[-] = 5.9 tf* m

[tf,cm] As = 4.50 -SRAS- [4 B 12.5mm]

AsL= 0.00 -----

x/d =0.18

x/dMx=0.33

M[-]Min = 157.1

[cm2] Asapo[+] = 1.42

MEIO DO VAO

M.[+] Max= 1.8 tf* m - Abcis.= 198

AsL= 0.00 -----

As = 1.50 -SRAS- [3 B 10.0mm]

Arm.Lat.= [2 X 2 B 8.0mm] - LN= 2.3

M[+]Min = 157.1

DIREITA

M.[-] = 1.7 tf* m

As = 1.50 -SRAS- [2 B 10.0mm]

AsL= 0.00 -----

x/d =0.05

x/dMx=0.33

M[-]Min = 157.1

Asapo[+] = 1.42

CISALHAMENTO- Xi Xf Vsd VRd2 MdC Ang. Asw[C] Aswmin Asw[C+T] Bit Esp NR AsTrt AsSus

[tf,cm] 0.- 321. 9.70 39.92 1 45. 1.5 2.1 2.1 5.0 15.0 2 0.0 0.0

M E N S A G E M

Vao= 3 /L= 2.75 /B= 0.20 /H= 0.50 /BCs= 0.36 /BCi= 0.00 /TpS= 5 /Esp.LS= 0.00 /Esp.LI= 0.00 FSp.Ex= 0.25 /FLt.Ex= 0.10 [M]

--Solicitações provenientes de modelo de grelha e/ou pórtico espacial--- Estrut. Nós FIXOS --- DeltaE=0.85 DeltaD=0.85 ---

- - - - - A R M A D U R A S (F L E X A O E C I S A L H A M E N T O) - - - - -

FLEXAO- ESQUERDA

M.[-] = 1.7 tf* m

[tf,cm] As = 1.50 -SRAS- [2 B 10.0mm]

AsL= 0.00 -----

x/d =0.05

x/dMx=0.33

M[-]Min = 157.1

[cm2] Asapo[+] = 1.42

MEIO DO VAO

M.[+] Max= 1.4 tf* m - Abcis.= 137

AsL= 0.00 -----

As = 1.50 -SRAS- [3 B 10.0mm]

Arm.Lat.= [2 X 2 B 8.0mm] - LN= 2.0

M[+]Min = 157.1

DIREITA

M.[-] = 2.3 tf* m

As = 1.70 -SRAS- [3 B 10.0mm]

AsL= 0.00 -----

x/d =0.07

x/dMx=0.33

M[-]Min = 157.1

Asapo[+] = 1.42

CISALHAMENTO- Xi Xf Vsd VRd2 MdC Ang. Asw[C] Aswmin Asw[C+T] Bit Esp NR AsTrt AsSus

[tf,cm] 0.- 285. 6.41 39.92 1 45. 0.0 2.1 2.1 5.0 15.0 2 0.0 0.0

M E N S A G E M

Vao= 4 /L= 3.44 /B= 0.20 /H= 0.50 /BCs= 0.41 /BCi= 0.00 /TpS= 5 /Esp.LS= 0.00 /Esp.LI= 0.00 FSp.Ex= 0.25 /FLt.Ex= 0.10 [M]

--Solicitações provenientes de modelo de grelha e/ou pórtico espacial--- Estrut. Nós FIXOS --- DeltaE=0.85 DeltaD=0.85 ---

- - - - - A R M A D U R A S (F L E X A O E C I S A L H A M E N T O) - - - - -

FLEXAO- ESQUERDA

M.[-] = 2.4 tf* m

[tf,cm] As = 1.72 -SRAS- [3 B 10.0mm]

AsL= 0.00 -----

x/d =0.07

x/dMx=0.33

M[-]Min = 157.1

[cm2] Asapo[+] = 1.42

MEIO DO VAO

M.[+] Max= 2.4 tf* m - Abcis.= 171

AsL= 0.00 -----

As = 1.71 -SRAS- [3 B 10.0mm]

Arm.Lat.= [2 X 2 B 8.0mm] - LN= 3.1

M[+]Min = 157.1

DIREITA

M.[-] = 3.6 tf* m

As = 2.65 -SRAS- [4 B 10.0mm]

AsL= 0.00 -----

x/d =0.10

x/dMx=0.33

M[-]Min = 157.1

Asapo[+] = 1.42

CISALHAMENTO- Xi Xf Vsd VRd2 MdC Ang. Asw[C] Aswmin Asw[C+T] Bit Esp NR AsTrt AsSus

[tf,cm] 0.- 324. 8.09 39.92 1 45. 0.6 2.1 2.1 5.0 15.0 2 0.0 0.0

M E N S A G E M

Vao= 5 /L= 4.26 /B= 0.20 /H= 0.50 /BCs= 0.46 /BCi= 0.00 /TpS= 5 /Esp.LS= 0.00 /Esp.LI= 0.00 FSp.Ex= 0.25 /FLt.Ex= 0.10 [M]
 --Solicitações provenientes de modelo de grelha e/ou pórtico espacial--- Estrut. Nós FIXOS --- DeltaE=0.85 DeltaD=0.85 ---

- - - - - A R M A D U R A S (F L E X A O E C I S A L H A M E N T O) - - - - -

FLEXAO- ESQUERDA		MEIO DO VAO		DIREITA	
M.[-] =	3.6 tf* m	M.[+] Max=	3.4 tf* m - Abcis.= 213	M.[-] =	6.1 tf* m
[tf,cm] As =	2.68 -SRAS- [4 B 10.0mm]	AsL=	0.00 -----	As =	4.65 -SRAS- [4 B 12.5mm]
AsL=	0.00 -----	As =	2.53 -SRAS- [4 B 10.0mm]	AsL=	0.00 -----
	x/d =0.11	Arm.Lat.=	[2 X 2 B 8.0mm] - LN= 4.5		x/d =0.16
	x/dMx=0.33				x/dMx=0.33
[tf,cm] M[-]Min =	157.1	M[+]Min =	157.1	M[-]Min =	157.1
[cm2] Asapo[+] =	1.42			Asapo[+] =	1.42

CISALHAMENTO- Xi Xf Vsd VRd2 MdC Ang. Asw[C] Aswmin Asw[C+T] Bit Esp NR AsTst AsSus MENSAGEM
 [tf,cm] 0.- 406. 10.51 39.92 1 45. 1.9 2.1 2.1 5.0 15.0 2 0.0 0.0

Vao= 6 /L= 4.50 /B= 0.20 /H= 0.50 /BCs= 0.54 /BCi= 0.00 /TpS= 5 /Esp.LS= 0.00 /Esp.LI= 0.00 FSp.Ex= 0.25 /FLt.Ex= 0.10 [M]
 --Solicitações provenientes de modelo de grelha e/ou pórtico espacial--- Estrut. Nós FIXOS --- DeltaE=0.85 DeltaD=0.85 ---

- - - - - A R M A D U R A S (F L E X A O E C I S A L H A M E N T O) - - - - -

FLEXAO- ESQUERDA		MEIO DO VAO		DIREITA	
M.[-] =	6.2 tf* m	M.[+] Max=	5.7 tf* m - Abcis.= 262	M.[-] =	0.5 tf* m
[tf,cm] As =	4.75 -SRAS- [4 B 12.5mm]	AsL=	0.00 -----	As =	1.50 -SRAS- [2 B 10.0mm]
AsL=	0.00 -----	As =	4.38 -SRAS- [4 B 12.5mm]	AsL=	0.00 -----
	x/d =0.19	Arm.Lat.=	[2 X 2 B 8.0mm] - LN= 7.8		x/d =0.04
	x/dMx=0.33				x/dMx=0.33
[tf,cm] M[-]Min =	157.1	M[+]Min =	157.1	M[-]Min =	157.1
[cm2] Asapo[+] =	1.42			Asapo[+] =	1.56

CISALHAMENTO- Xi Xf Vsd VRd2 MdC Ang. Asw[C] Aswmin Asw[C+T] Bit Esp NR AsTst AsSus MENSAGEM
 [tf,cm] 0.- 144. 11.93 39.92 1 45. 2.7 2.1 2.7 5.0 12.0 2 0.0 0.0
 144.- 431. 8.73 39.92 1 45. 0.9 2.1 2.1 5.0 15.0 2 0.0 0.0

6.1.1.1.1.5 V3 = V9 (Dimensionamento - V3)

Viga= 3 V3 Eng.E=Neo /Eng.D=Neo /Repet= 1 /NAnd= 1 /Red V Ext=Neo /Fat.Alt=1.00 /Cob/S=3.0 0.0 CM

----- G E O M E T R I A E C A R G A S -----

Vao= 1 /L= 4.54 /B= 0.20 /H= 0.50 /BCs= 0.65 /BCi= 0.00 /TpS= 5 /Esp.LS= 0.00 /Esp.LI= 0.00 FSp.Ex= 0.25 /FLt.Ex= 0.10 [M]
 --Solicitações provenientes de modelo de grelha e/ou pórtico espacial--- Estrut. Nós FIXOS --- DeltaE=0.85 DeltaD=0.85 ---

- - - - - A R M A D U R A S (F L E X A O E C I S A L H A M E N T O) - - - - -

FLEXAO- ESQUERDA		MEIO DO VAO		DIREITA	
M.[-] =	0.4 tf* m	M.[+] Max=	3.3 tf* m - Abcis.= 226	M.[-] =	0.4 tf* m
[tf,cm] As =	1.50 -SRAS- [2 B 10.0mm]	AsL=	0.00 -----	As =	1.50 -SRAS- [2 B 10.0mm]
AsL=	0.00 -----	As =	2.43 -SRAS- [4 B 10.0mm]	AsL=	0.00 -----
	x/d =0.04	Arm.Lat.=	[2 X 2 B 8.0mm] - LN= 4.4		x/d =0.04
	x/dMx=0.33				x/dMx=0.33
[tf,cm] M[-]Min =	157.1	M[+]Min =	157.1	M[-]Min =	157.1
[cm2] Asapo[+] =	1.50			Asapo[+] =	1.50

CISALHAMENTO- Xi Xf Vsd VRd2 MdC Ang. Asw[C] Aswmin Asw[C+T] Bit Esp NR AsTst AsSus MENSAGEM
 [tf,cm] 0.- 434. 5.86 39.92 1 45. 0.0 2.1 2.1 5.0 15.0 2 0.0 0.0

6.1.1.1.1.6 V4 à V8 (Dimensionamento - V4)

Viga= 4 V4

Eng.E=Wao /Eng.D=Wao /Repet= 1 /NAnd= 1 /Red V Ext=Wao /Pat.Alt=1.00 /Cob/S=3.0 0.0 CM

----- G E O M E T R I A E C A R G A S -----

Vao= 1 /L= 4.54 /B= 0.20 /H= 0.50 /BCa= 0.88 /BCi= 0.00 /TpS= 2 /Esp.LB= 0.00 /Esp.LI= 0.00 FSp.Ex= 0.25 /FLt.Ex= 0.10 [M]

--Solicitações provenientes de modelo de grelha e/ou pórtico espacial--- Estrut. Nós FIXOS --- DeltaE=0.85 DeltaD=1.00 ---

- - - - - A R M A D U R A S (F L E X A O E C I S A L H A M E N T O) - - - - -

FLEXAO- ESQUERDA MEIO DO VAO DIREITA

M.[-] = 0.5 tf* m M.[+] Max= 4.1 tf* m - Abcis.= 226 M.[-] = 2.0 tf* m

[tf,cm] As = 1.50 -SRAS- [2 B 10.0mm] AsL= 0.00 ----- As = 1.50 -SRAS- [2 B 10.0mm]

AsL= 0.00 ----- x/d =0.04 As = 3.03 -SRAS- [4 B 10.0mm] AsL= 0.00 ----- x/d =0.06

x/dMx=0.33 Arm.Lat.= [2 X 2 B 8.0mm] - LN= 5.4 x/dMx=0.45

[tf,cm] M[-]Min = 157.1 M[+]Min = 157.1 M[-]Min = 157.1

[cm2] Asapo[+] = 1.50 Asapo[+] = 1.01

CISALHAMENTO- Xi Xf Vsd VRd2 MdC Ang. Asw[C] Aswmin Asw[C+T] Bit Esp NR AsTrt AsSus MENSAGEM

[tf,cm] 0.- 289. 7.88 39.92 1 45. 0.4 2.1 2.1 6.3 20.0 2 0.0 0.0

289.- 434. 14.89 39.92 1 45. 4.3 2.1 4.3 6.3 12.0 2 0.0 0.0

Vao= 2B /L= 1.35 /B= 0.20 /H= 0.50 /BCa= 0.00 /BCi= 0.00 /TpS= 1 /Esp.LB= 0.00 /Esp.LI= 0.00 FSp.Ex= 0.25 /FLt.Ex= 0.10 [M]

--Solicitações provenientes de modelo de grelha e/ou pórtico espacial--- Estrut. Nós FIXOS --- DeltaE=1.00 DeltaD=1.00 ---

- - - - - A R M A D U R A S (F L E X A O E C I S A L H A M E N T O) - - - - -

FLEXAO M[-] = 2.00 tf* m As = 1.50 -SRAS- [2 B 10.0mm]

BAL.DIR x/d =0.06 AsL= 0.00 -Arm.Lat.= [2 X 2 B 8.0mm]

[tf,cm] M[-]Min= 157.1 x/dMx =0.45 | % Baric.Armad.= 1

CISALHAMENTO- Xi Xf Vsd VRd2 MdC Ang. Asw[C] Aswmin Asw[C+T] Bit Esp NR AsTrt AsSus MENSAGEM

[tf,cm] 0.- 125. 1.23 39.92 1 45. 0.0 2.1 2.1 5.0 15.0 2 0.0 0.0

Cargas nos Apoios

Carga Característica Nos apoios			
Referência	Rã Máx. (Tf)	Mx Máx. (Tf)	Meu máximo. (Tf)
P1	16,9	-0.1	-0.1
P2	11,0	0,3	-0.1
P3	41,6	-0.5	0,1
P4	22,1	0,5	0.0
P5	23,9	-0.2	0.0
P6	13,7	0,5	0.0
P7	26,3	-0.1	0.0
P8	14,4	0,4	0.0
P9	34,0	-0.4	0.0
P10	18,5	0,5	0.0
P11	43,6	-0.5	0.0
P12	24,0	0,6	0.0
P13	16,6	-0.1	0,1
P14	11,1	0,5	0,1

Tabela 1 – Carga Característica nos apoios

CAPACIDADE DE CARGA DA FUNDAÇÃO

Para o cálculo da Capacidade de Carga e consequentemente das Tensões Admissíveis das Fundações Superficiais (Sapatas) foi utilizada a Teoria de Terzaghi (1943), com os fatores de correção indicados por Vêsic (1970), considerados na literatura com os mais representativos para estimativa de Capacidade de Carga e consequentemente de Tensões Admissíveis.

Teoria de Terzaghi

Para o Cálculo da Capacidade de Carga, foi utilizada a teoria de Terzaghi, considerada a metodologia mais representativa em termos de estimativa desta grandeza.

Terzaghi (1943) desenvolveu estudo sobre o equilíbrio de forças que agem nas superfícies de ruptura. Ao combinar conhecimentos da Teoria da Plasticidade com o cálculo de empuxos passivos, Terzaghi cria sua teoria para capacidade de carga dos solos. A figura abaixo mostra o esquema da superfície potencial de ruptura.

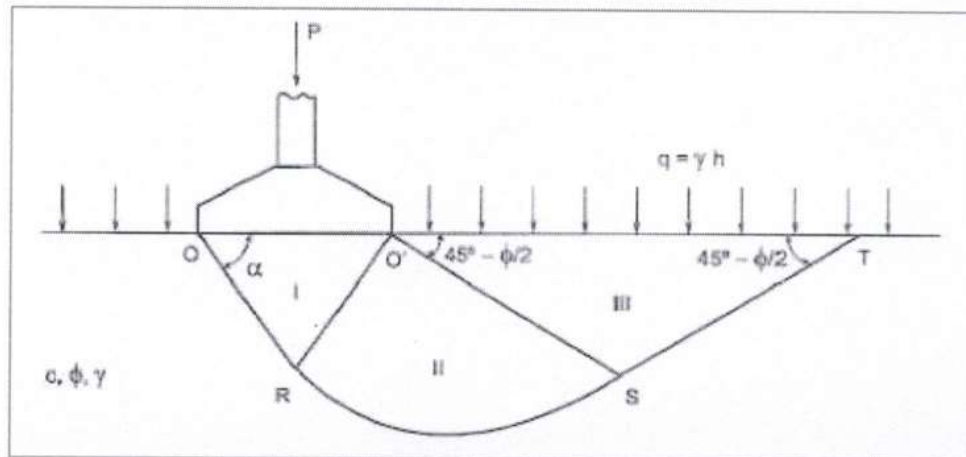


Figura 3 - Superfície potencial de ruptura (CINTRA, ALBIERO & AOKI, 2003)

A esquematização do problema apresenta três zonas distintas (I; II; III). A zona I, abaixo da fundação, tem a forma de uma cunha e se desloca verticalmente quando solicitada; as zonas II e III são zonas de cisalhamento, produzidas pelo movimento da cunha (CAPUTO, 1976). Nas faces OR e O'R atuam o empuxo passivo e as forças de coesão.

Terzaghi (1943) define dois modos de ruptura do maciço de solo: ruptura geral e local (Figura 4).

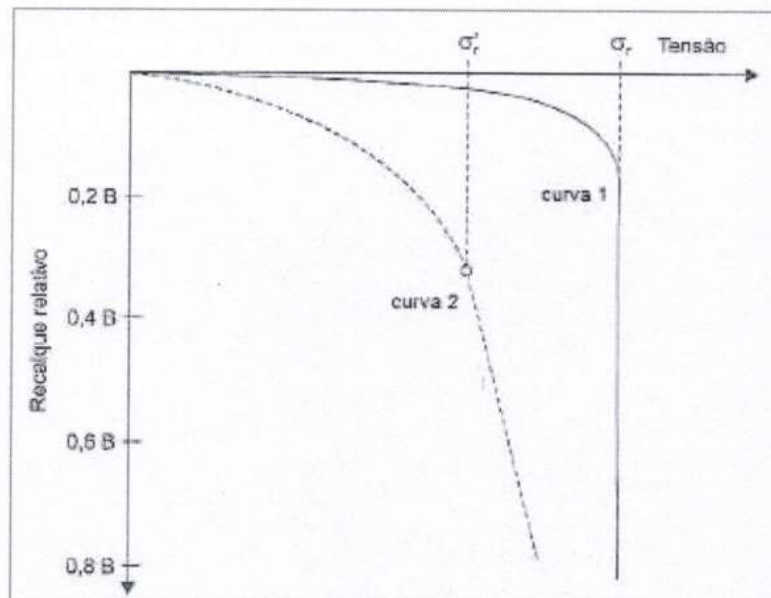


Figura 4 - Curvas típicas tensão x recalque (CINTRA, ALBIERO & AOKI, 2003)

A curva 1 representa uma ruptura geral do maciço de solo. Ocorre em solos compactos ou rijos, como no caso da obra em questão. A ruptura é bem definida e é caracterizada pela abscissa da tangente vertical à curva.

A capacidade de carga para uma sapata corrida, segundo Terzaghi, é dada pela equação:

$$\sigma_r = c \times N_c + q \times N_q + \frac{1}{2} \times \gamma \times B \times N_\gamma$$

Os três componentes da equação representam a influência da coesão, atrito e sobrecarga. Os termos adimensionais N_c , N_q e N_γ são os fatores de capacidade de carga, determinados através da **Figura 5**.

A linha contínua representa solos de ruptura generalizada e a linha tracejada representa os solos de ruptura localizada.

TABLE 3.1. BEARING CAPACITY FACTORS

ϕ	N_c	N_q	N_γ	N_q/N_c	$\tan \phi$
0	5.14	1.00	0.00	0.20	0.00
1	5.38	1.09	0.07	0.20	0.02
2	5.63	1.20	0.15	0.21	0.03
3	5.90	1.31	0.24	0.22	0.05
4	6.19	1.43	0.34	0.23	0.07
5	6.49	1.57	0.45	0.24	0.09
6	6.81	1.72	0.57	0.25	0.11
7	7.16	1.88	0.71	0.26	0.12
8	7.53	2.06	0.86	0.27	0.14
9	7.92	2.25	1.03	0.28	0.16
10	8.35	2.47	1.22	0.30	0.18
11	8.80	2.71	1.44	0.31	0.19
12	9.28	2.97	1.69	0.32	0.21
13	9.81	3.26	1.97	0.33	0.23
14	10.37	3.59	2.29	0.35	0.25
15	10.98	3.94	2.65	0.36	0.27
16	11.63	4.34	3.06	0.37	0.29
17	12.34	4.77	3.53	0.39	0.31
18	13.10	5.26	4.07	0.40	0.32
19	13.93	5.80	4.68	0.42	0.34
20	14.83	6.40	5.39	0.43	0.36
21	15.82	7.07	6.20	0.45	0.38
22	16.88	7.82	7.13	0.46	0.40
23	18.05	8.66	8.20	0.48	0.42
24	19.32	9.60	9.44	0.50	0.45
25	20.72	10.66	10.88	0.51	0.47
26	22.25	11.85	12.54	0.53	0.49
27	23.94	13.20	14.47	0.55	0.51
28	25.80	14.72	16.72	0.57	0.53
29	27.86	16.44	19.34	0.59	0.55
30	30.14	18.40	22.40	0.61	0.58
31	32.67	20.63	25.99	0.63	0.60
32	35.49	23.18	30.22	0.65	0.62
33	38.64	26.09	35.19	0.68	0.65
34	42.16	29.44	41.06	0.70	0.67
35	46.12	33.30	48.03	0.72	0.70
36	50.59	37.75	56.31	0.75	0.73
37	55.63	42.92	66.19	0.77	0.75
38	61.35	48.93	78.03	0.80	0.78
39	67.87	55.96	92.25	0.82	0.81
40	75.31	64.20	109.41	0.85	0.84
41	83.86	73.90	130.22	0.88	0.87
42	93.71	85.38	155.55	0.91	0.90
43	105.11	99.02	186.54	0.94	0.93
44	118.37	115.31	224.64	0.97	0.97
45	133.88	134.88	271.76	1.01	1.00
46	152.10	158.51	330.35	1.04	1.04
47	173.64	187.21	403.67	1.08	1.07
48	199.26	222.31	496.01	1.12	1.11
49	229.93	265.51	613.16	1.15	1.15
50	266.89	319.07	762.89	1.20	1.19

TABLE 3.2. SHAPE FACTORS FOR SHALLOW FOUNDATIONS.

(After De Beer, 1967, as modified by Vesic, 1970).

Shape of the Base	ξ_c	ξ_q	ξ_γ
Strip	1.00	1.00	1.00
Rectangle	$1 + (B/L)(N_q/N_c)$	$1 + (B/L) \tan \phi$	$1 - 0.4B/L$
Circle and Square	$1 + (N_q/N_c)$	$1 + \tan \phi$	0.60

Figura 4 - Tabela para a capacidade de carga e fatores de forma

Com base nesta metodologia, as tensões admissíveis são variáveis e foram determinados individualmente para cada sapata, devido à variação da Forma Foundation.

Todas as estimativas de capacidade de carga foram feitas com base na Pesquisa SPT-02, que apresentou a pior geologia em relação aos levantamentos realizados.

SPT-2 - CAPACIDADE DE CARGA - Sapata S1

Forma da base

☐ Corrida ☐ Retangular ☒ Circular

☒ Quadrada

Lado maior a: m

Lado menor b: m

Lado ou diâm: m

Altura da fundação: m

Nível d'água NA: m

Carga vertical: tf

Sondagem

Cota (m)	N° SPT	Argila Siltosa	Argila Arenosa	Silte Argiloso	Silte Arenoso	Areia Argilosa	Areia Siltosa	Areia	Areia com pedregulhos
0	1								
1	5								
2	4								
3	2								
4	6								
5	8								
6	10								
7	12								
8	21								
9	22								
10	27								
11	36								
12	40								

Capacidade de carga

Kg/cm²: Coef. Seg.:

SPT-2 - CAPACIDADE DE CARGA - Sapata S2

Forma da base

☐ Corrida ☐ Retangular ☒ Circular

☒ Quadrada

Lado maior a: m

Lado menor b: m

Lado ou diâm: m

Altura da fundação: m

Nível d'água NA: m

Carga vertical: tf

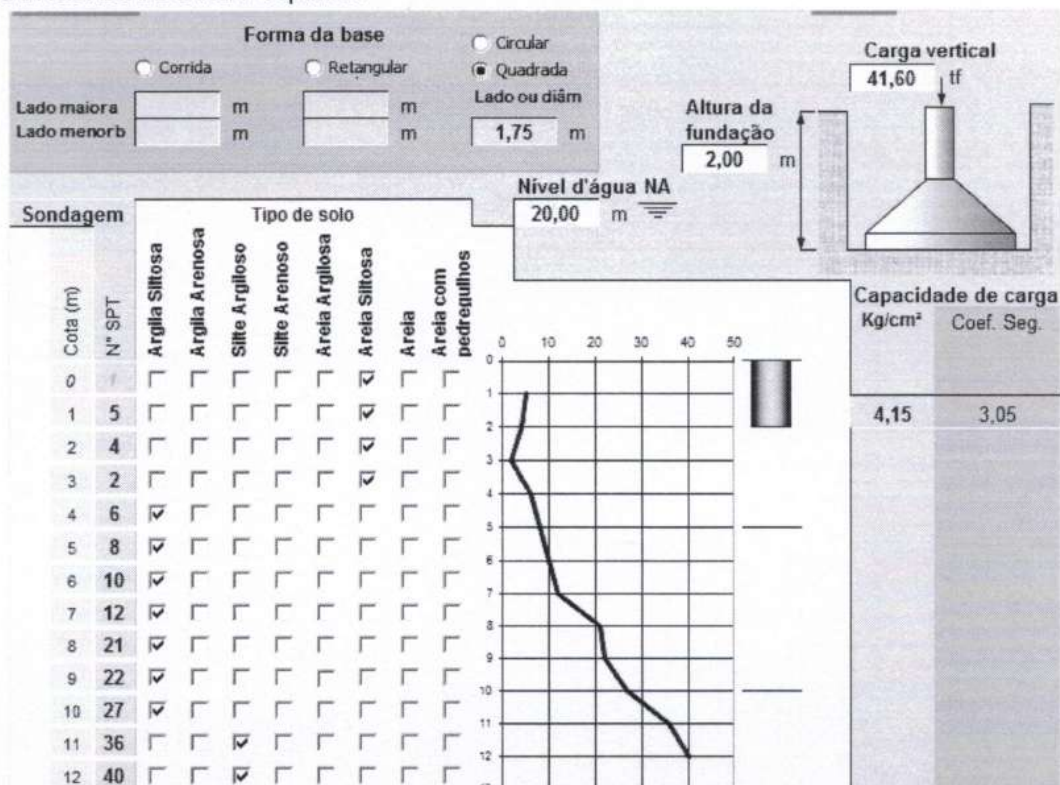
Sondagem

Cota (m)	N° SPT	Argila Siltosa	Argila Arenosa	Silte Argiloso	Silte Arenoso	Areia Argilosa	Areia Siltosa	Areia	Areia com pedregulhos
0	1								
1	5								
2	4								
3	2								
4	6								
5	8								
6	10								
7	12								
8	21								
9	22								
10	27								
11	36								
12	40								

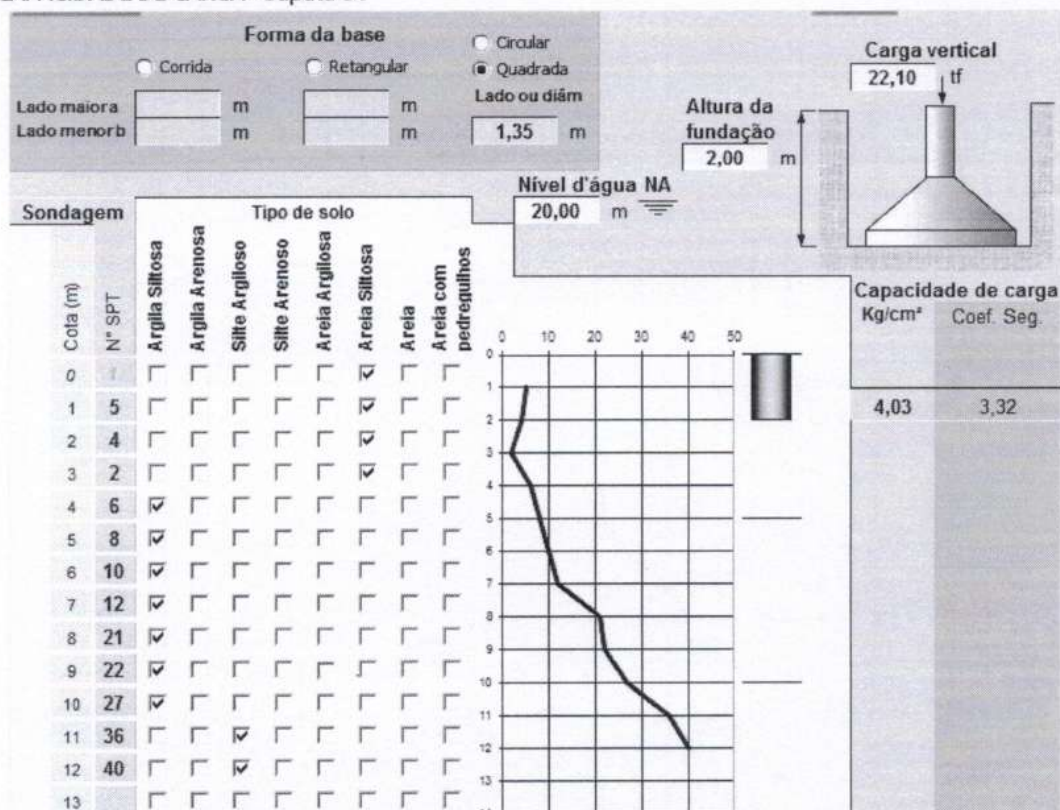
Capacidade de carga

Kg/cm²: Coef. Seg.:

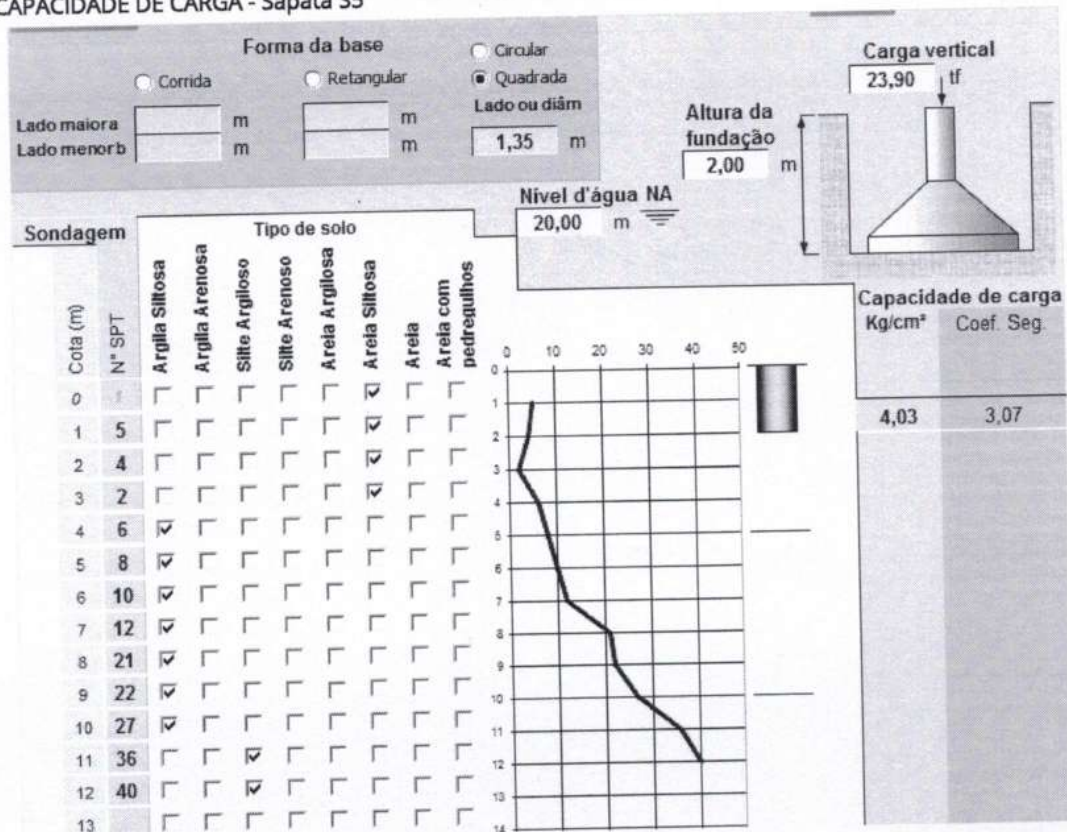
SPT-2 - CAPACIDADE DE CARGA - Sapata S3



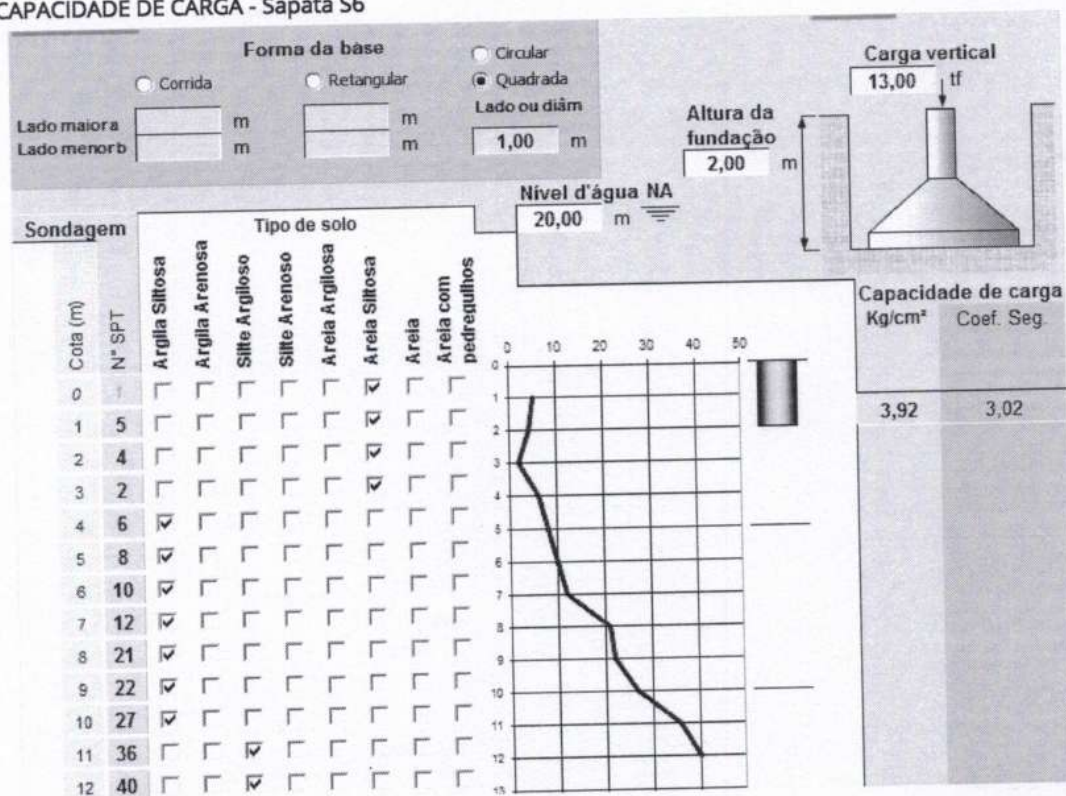
SPT-2 - CAPACIDADE DE CARGA - Sapata S4



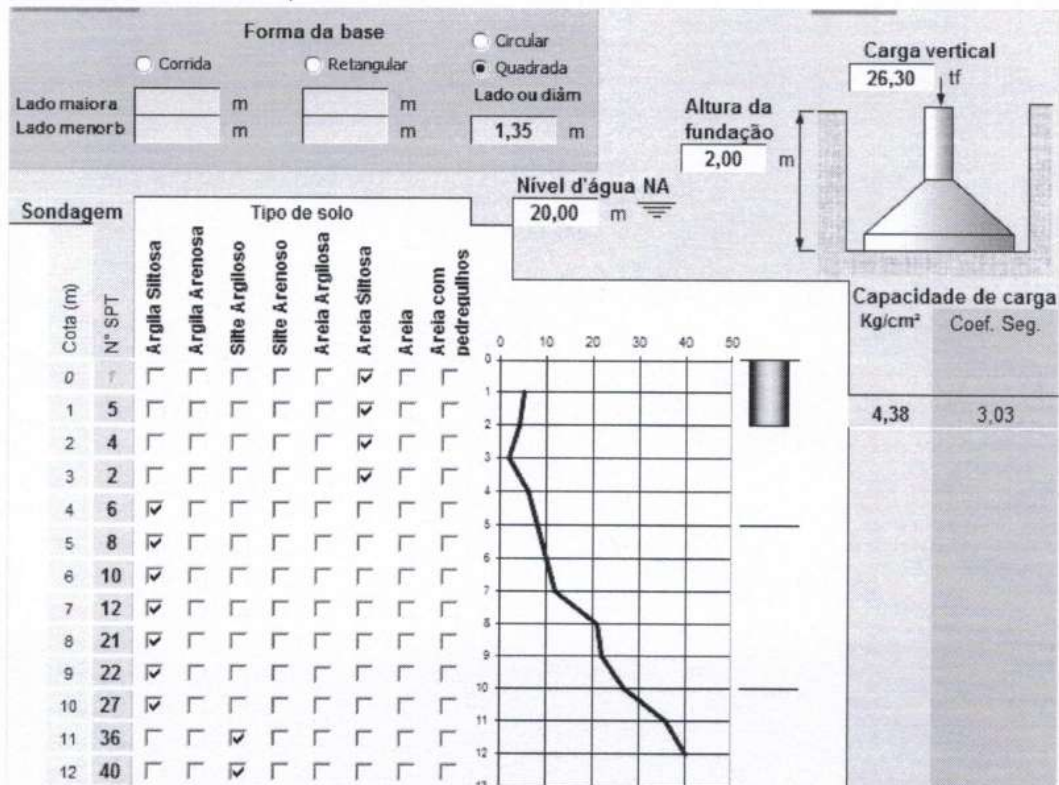
SPT-2 - CAPACIDADE DE CARGA - Sapata S5



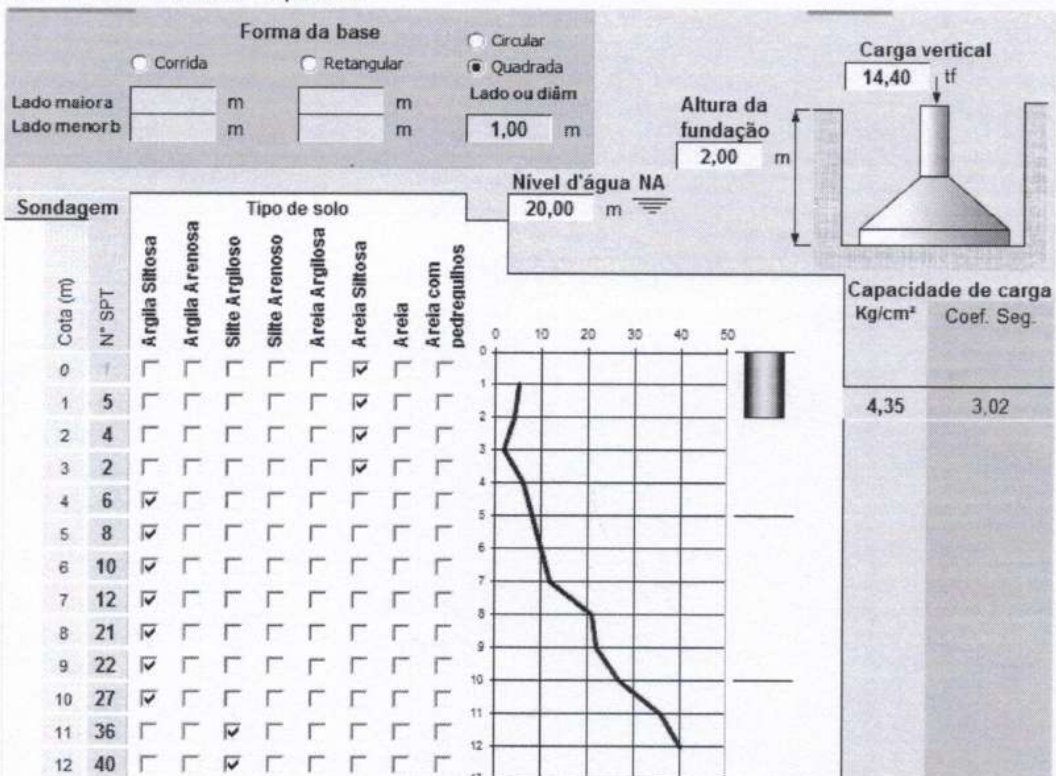
SPT-2 - CAPACIDADE DE CARGA - Sapata S6



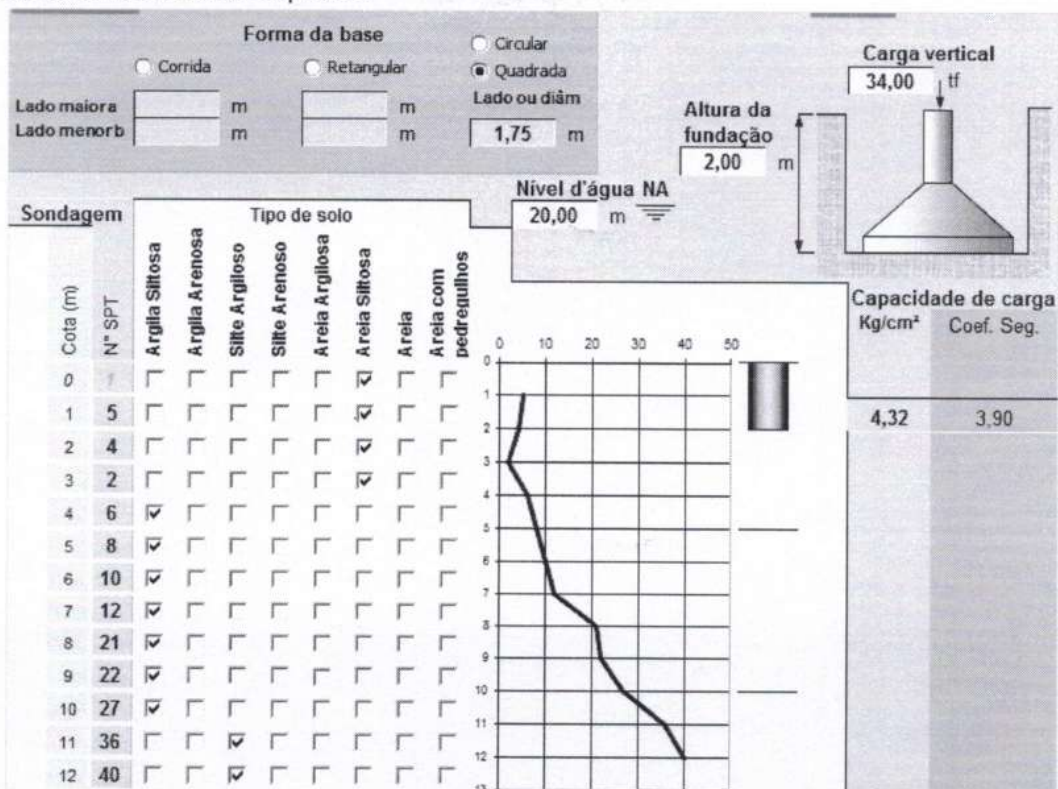
SPT-2 - CAPACIDADE DE CARGA - Sapata S7



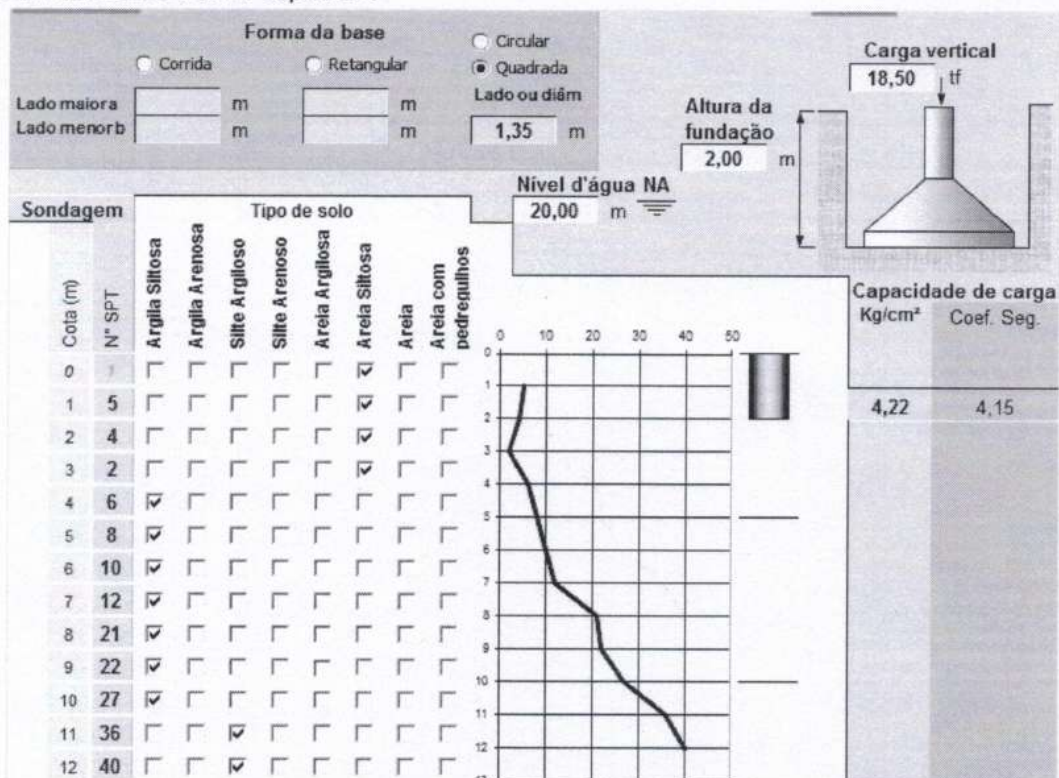
SPT-2 - CAPACIDADE DE CARGA - Sapata S8



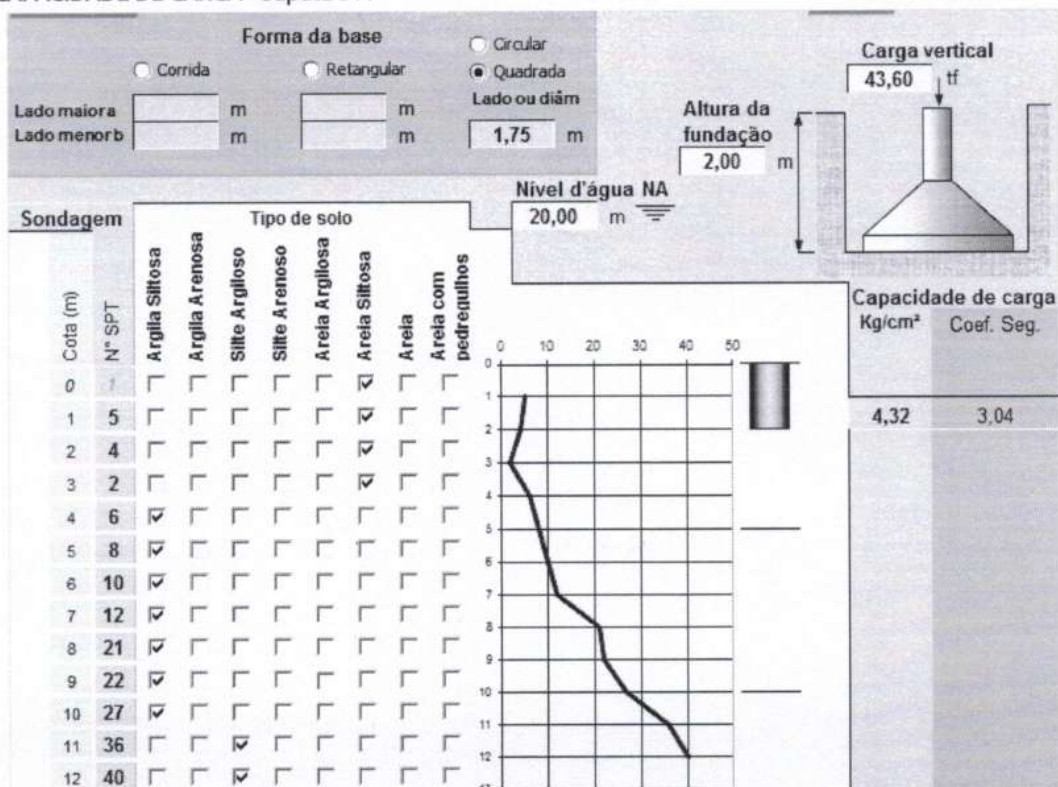
SPT-2 - CAPACIDADE DE CARGA - Sapata S9



SPT-2 - CAPACIDADE DE CARGA - Sapata S10



SPT-2 - CAPACIDADE DE CARGA - Sapata S11



SPT-2 - CAPACIDADE DE CARGA - Sapata S12

