UNIVERSIDADE FEDERAL DOS VALES DO JEQUITINHONHA E MUCURI INSTITUTO DE CIÊNCIA, ENGENHARIA E TECNOLOGIA ENGENHARIA CIVIL

ECV 114 – FUNDAÇÕES E OBRAS DE TERRA

FUNDAÇÕES RASAS – DIMENSIONAMENTO GEOTÉCNICO

Prof. Ana Paula Moura ana.paula.moura@live.com



PROGRAMAÇÃO DA AULA

Dimensionamento geotécnico de sapatas:

- 1)Isoladas;
- 2)Associada;
- 3)De divisa
- 4)Corrida.



1. INTRODUÇÃO

NBR6122:2010 – Projeto e execução de fundações

Pag. 22 – Dimensionamento geométrico

 Lastro: todas as partes da fundação em contato com o solo devem ser concretadas sobre um lastro de concreto não estrutural com no mínimo 5 cm de espessura;



1. INTRODUÇÃO

- Carregamento excêntrico: o solo é um elemento que não resistente à tração;
- Área comprimida: deve ser no mínimo 2/3 da área total;
- Dimensões mínimas: 0,60 m;
- Profundidade mínima: 1,50 m, exceto para sapatas com dimensões inferiores a 1 metro, cuja profundidade pode ser reduzida;



1. INTRODUÇÃO

NBR6122:2010 – Projeto e execução de fundações

Pag. 20 e 21 - Considerações sobre as tensões admissíveis

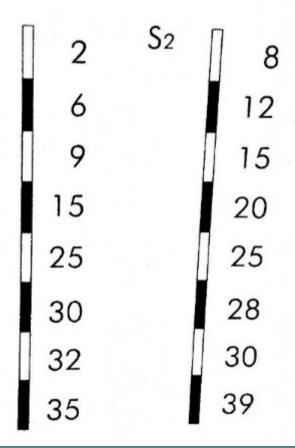
- 1)Métodos teóricos
- 2)Métodos semi empíricos
- 3)Prova de carga sobre placa



"Placa de concreto armado cuja dimensões em planta são da mesma ordem de grandeza."

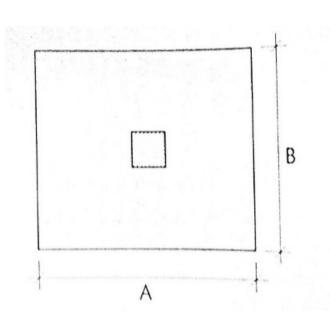
- Cargas concentradas;
- Pilares e reações das vigas baldrames;
- Nspt ≥ 8;
- Profundidade de 2 m.

Porque limitar a profundidade em 2m?





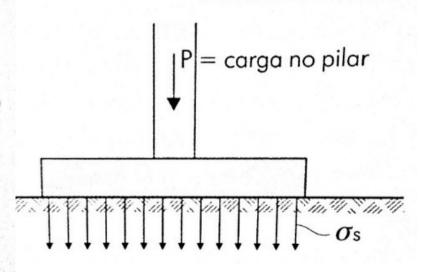
"DIMENSÕES DETERMINADAS PELAS CARGAS APLICADAS E PELA RESISTÊNCIA DO SOLO"



P = carga no pilar

 $\bar{\sigma}_{\rm s}=$ tensão admissível do solo ou taxa do solo

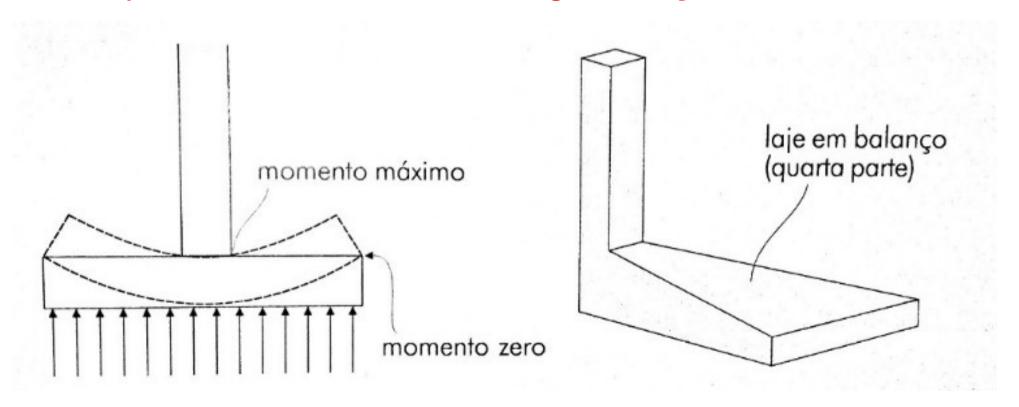
$$\sigma_{\rm S} = \frac{\rm P}{{\sf A} \times {\sf B}} \le \bar{\sigma}_{\rm S}$$





Comportamento da sapata: modelo aproximado:

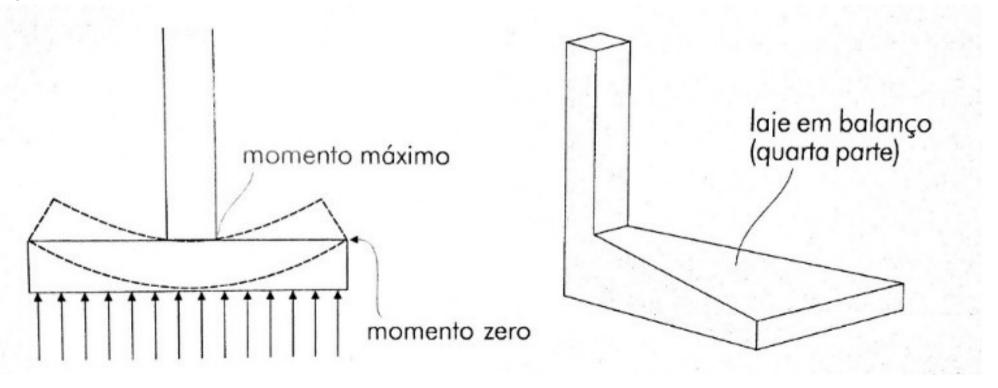
Dividida em quatro triângulos independentes engastados no pilar e recebendo como carga a reação do solo.





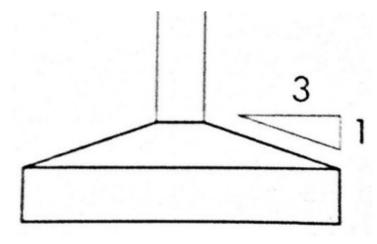
Comportamento da sapata: modelo aproximado:

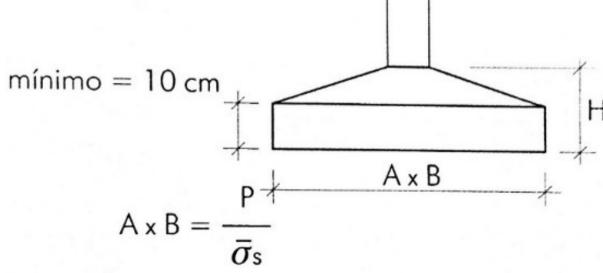
- 1)O que acontece com o momento fletor?
- 2) A espessura da sapata precisa ser constante?





- Inclinação → escorregamento do concreto
- Inclinação → 1:3 (vertical:horizontal)
- Espessura mínima → 10 cm







TENSÃO ADMISSÍVEL DO SOLO + CARGA NO PILAR ÁREA DA SAPATA

E A ESPESSURA???

Pré dimensionamento de sapatas isoladas:

h = 30% do maior lado da sapata mínimo de 10 cm.



TENSÃO ADMISSÍVEL DO SOLO + CARGA NO PILAR ÁREA DA SAPATA

E A ESPESSURA???

Pré dimensionamento de sapatas isoladas:

h = 30% do maior lado da sapata mínimo de 10 cm.



A área da base de um bloco de fundação ou de uma sapata, quando sujeita apenas a uma carga vertical, é calculada pela expressão:

$$A = a \times b = P + pp$$

$$\sigma_s$$

- P = carga proveniente do pilar;
- pp = peso próprio do bloco ou da sapata;
- σ_s = tensão admissível do solo.



Peso próprio → depende das dimensões;

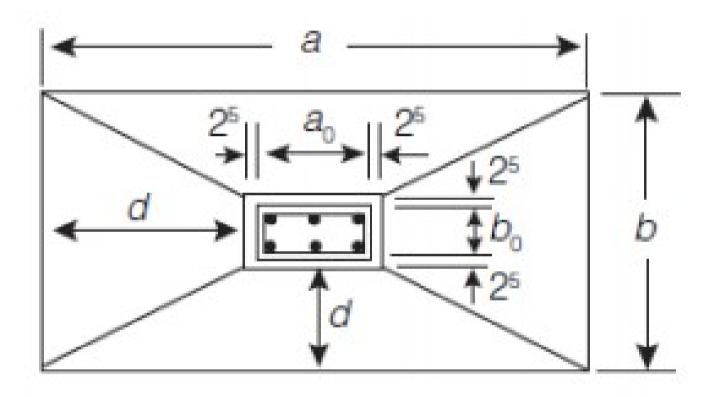
Dimensões → dependem do peso próprio;

Método de tentativas → estimar peso próprio e dimensionar a sapata e verificar se o valor é menor ou igual ao estimado;

Geralmente é pouco significativo \rightarrow sua não utilização está dentro das imprecisões da estimativa do valor da σ_s

→ DESPREZAR!







DIRETRIZES PARA A ESCOLHA DAS DIMENSÕES a e b:

- Centro de gravidade da sapata → coincidir com o do pilar;
- Nenhuma dimensão menor que 60 cm;
- Relação entre os lados a e b menor ou igual a 2,5;
- Balanços em relação as faces do pilar iguais nas duas direções.



CASOS GERAIS QUE PODEM ACONTECER:

1) Pilar quadrado ou circular;

$$a = \sqrt{\frac{P}{\sigma_s}}$$

Exemplo 1: Dimensionar uma sapata para um pilar 30x30 cm e carga de 1500 kN, sendo a taxa admissível no solo igual a 0,30 MPa.



CASOS GERAIS QUE PODEM ACONTECER:

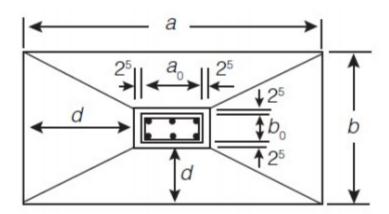
2) Pilar retangular:

$$a \times b = \frac{P}{\sigma_s}$$

$$a - a_0 = 2d$$

$$b - b_0 = 2d$$

$$\therefore a - b = a_0 - b_0$$



Exemplo 2: Dimensionar uma sapata para um pilar 30x100cm e carga de 3000 kN, sendo a taxa admissível no solo igual a 0,30 MPa.

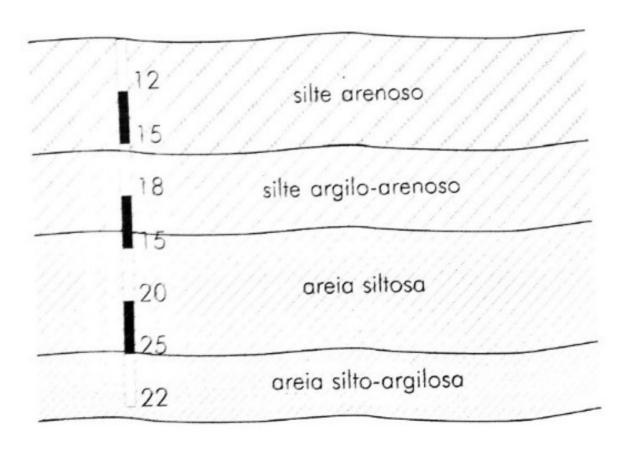


CASOS GERAIS QUE

PODEM ACONTECER:

2) Pilar retangular:

Exemplo 3:
Dimensionar uma
sapata para um pilar
20x40cm e carga de 80
tf, sendo a sondagem
apresentada abaixo.





CASOS GERAIS QUE PODEM ACONTECER:

2) Pilar retangular:

TIPO DE SOLO	NÚMERO DE GOLPES (SPT)	TAXA DO SOLO (kgf/cm²)
Areia e Silte	0 a 4 5 a 8 9 a 18 19 a 40	0 a 1 1 a 2 2 a 3 ≥ 4
Argila	0 a 2 3 a 5 6 a 10 11 a 19 ≥ 19	0 a 0,25 0,5 a 1 1,5 a 3 3 a 4 ≥ 4



CASOS GERAIS QUE PODEM ACONTECER:

3) Pilar em L, Z, E, etc:

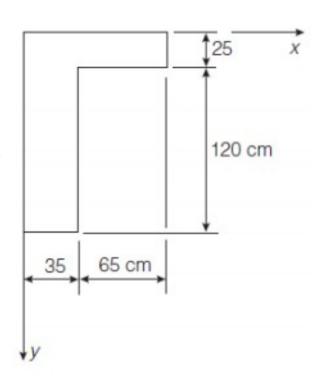
Recai no caso anterior ao substituir o pilar real por um outro fictício de forma retangular circunscrito ao mesmo e que tenha seu centro de gravidade com o centro de carga do pilar em questão.



CASOS GERAIS QUE PODEM ACONTECER:

3) Pilar em L, Z, E, etc:

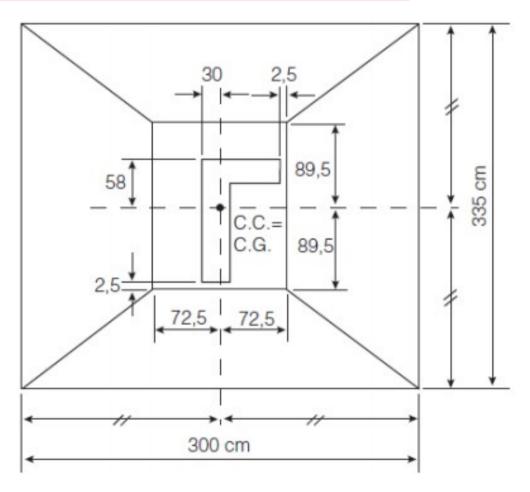
Exemplo 4: Projetar uma sapata para o pilar indicado com carga de 3000 kN e taxa no solo 0,3MPa.





CASOS GERAIS QUE PODEM ACONTECER:

3) Pilar em L, Z, E, etc:





CASOS GERAIS QUE PODEM ACONTECER:

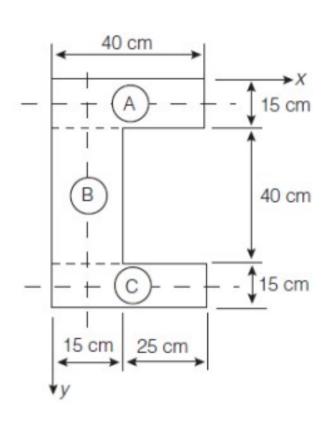
3) Pilar em L, Z, E, etc:

Exemplo 5: Projetar uma sapata para o pilar indicado com taxa no solo 0,3MPa e cargas ao longo do eixo:

RAMO A - 1000 kN/m

RAMO B - 1500 kN/m

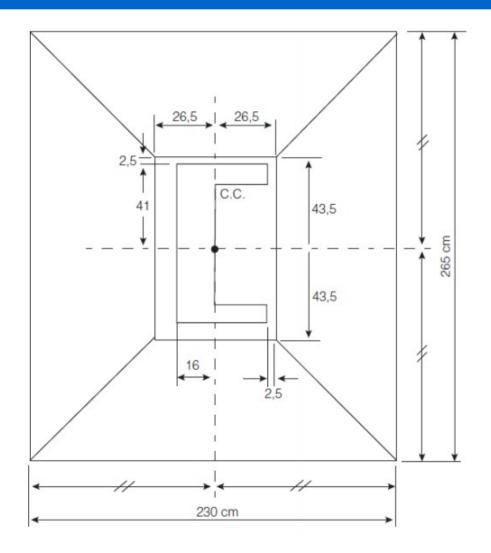
RAMO C - 2000 kN/m





CASOS GERAIS QUE PODEM ACONTECER:

3) Pilar em L, Z, E, etc:





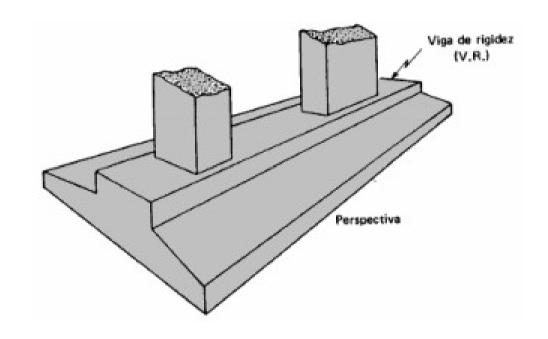
Projeto econômico →
maior número possível de
sapatas isoladas;

Pilares próximos demais:

sapatas isoladas de

sobrepõem → sapata

associada

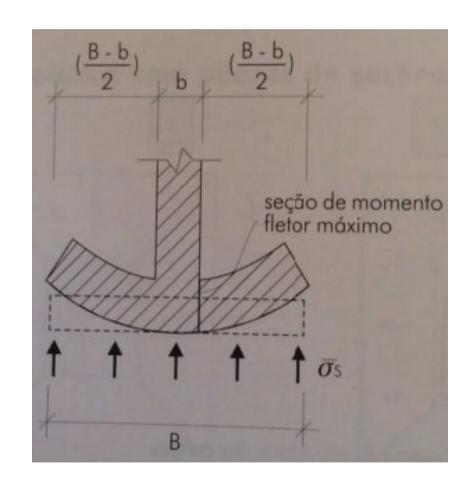




Comportamento da sapata: modelo aproximado

Para melhor caracterização do comportamento da sapata usa-se uma viga unindo os pilares: viga de rigidez.

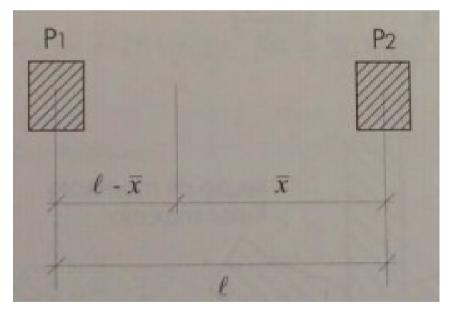
Duas lajes em balanço apoiadas na viga de rigidez.





CG da carga dos pilares = CG da sapata → tensões no solo se distribuem uniformemente.

Para pilares com cargas diferentes:



$$\overline{x} = \frac{P_1 \times \ell}{P_1 + P_2}$$
 $\overline{x} = \text{posição do centro de gravidade das cargas}$
 $\ell = \text{distância entre pilares}$
 $\ell = \text{Proposition of the pilares}$



Viga de rigidez: viga que une dois pilares de modo a permitir que a sapata trabalhe com tensão constante.

Escolha dos lados a e b − P1 ≠ P2

Jogar com os valores dos balanços de modo que a ordem de grandeza dos momentos negativos e positivos estejam próximas.



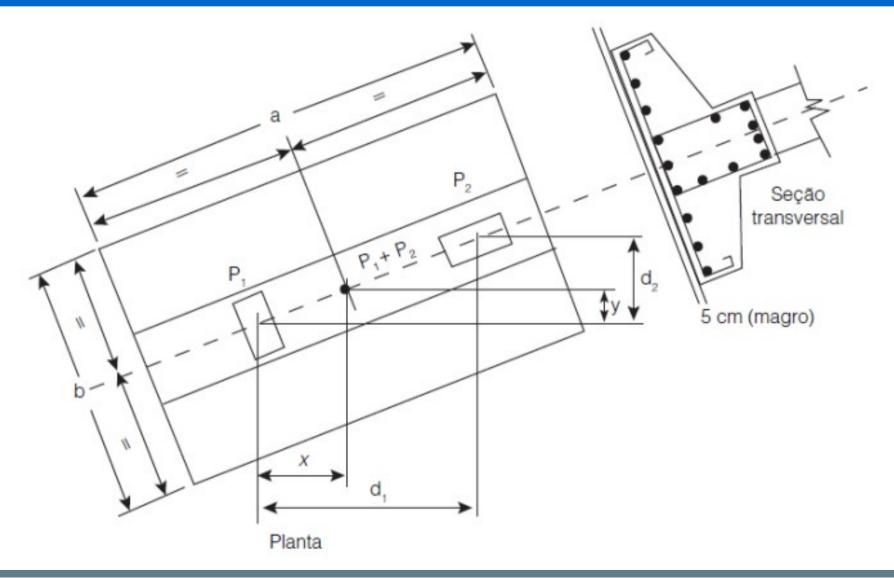
Viga de rigidez: viga que une dois pilares de modo a permitir que a sapata trabalhe com tensão constante.

Calcular as coordenadas x e y do centro de carga:

A interseção das coordenadas x e y sempre estará localizada sobre o eixo da viga de rigidez.

$$x = \frac{P_2}{P_1 + P_2} d_1$$
 $y = \frac{P_2}{P_1 + P_2} d_2$







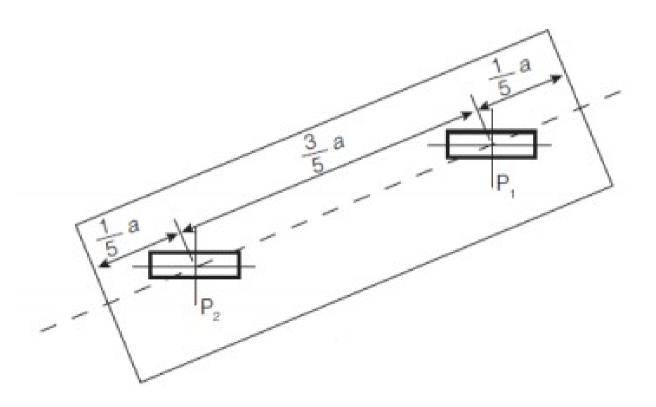
Escolha dos lados a e b - P1 = P2

- 1)Duas lajes em balanço sujeitas a carga uniformemente distribuída igual a tensão do solo.
- 2)Viga simplesmente apoiada nos pilares P1 e P2 sujeita a uma carga distribuída igual a tensão do solo vezes b.

Balanços com valor igual a a/5 (maior lado)



Escolha dos lados a e b - P1 = P2





Escolha dos lados a e b − P1 ≠ P2

Jogar com os valores dos balanços de modo que a ordem de grandeza dos momentos negativos e positivos estejam próximas.



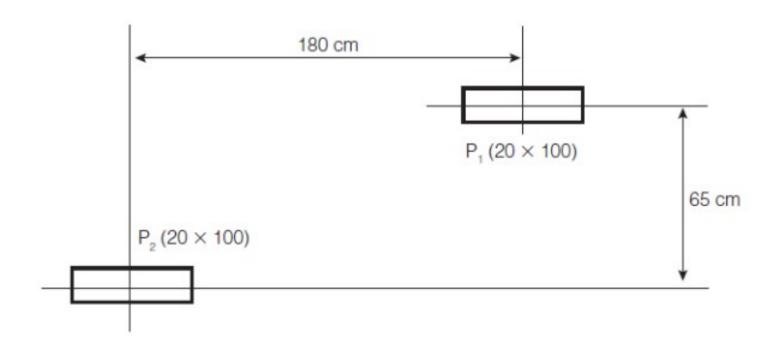
<u>QUAL A DIFERENÇA ENTRE UMA SAPATA</u> <u>ASSOCIADA E UMA VIGA DE FUNDAÇÃO?</u>

Sapata associada → vários pilares cujos centros não estão alinhados;

Viga de fundação → dois ou mais pilares cujos centros estão alinhados.



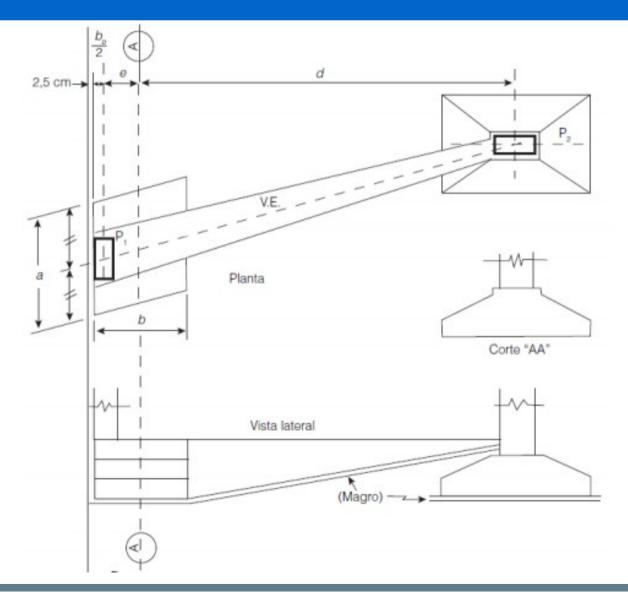
Exemplo 6: Projetar uma viga de fundação para os pilares indicados abaixo sendo a taxa do solo 0,3 MPa considerando P1 = P2 = 1600 kN.





"Quando o pilar encontra-se faceando a divisa da construção, não se pode avançar com a fundação além da divisa."







Roteiro de cálculo:

Adotar a = 2b e calcular o lado b da sapata;

$$A_1 = 2b \times b = \frac{P_1}{\sigma_s} : b = \sqrt{\frac{P_1}{2\sigma_s}}$$

• Calcular a excentricidade e a reação de apoio

$$e = \frac{b - b_0}{2}$$
 $R = P_1 + P_1 \frac{e}{d}$



Roteiro de cálculo:

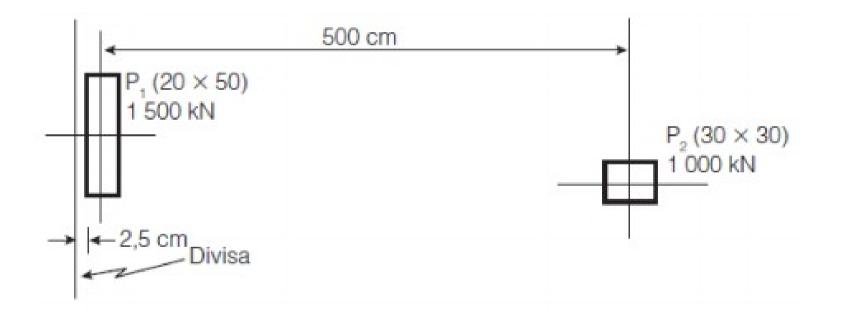
Calcular a área final da sapata:

$$A = \frac{R}{\sigma_s}$$

• Conferir se a relação a/b é menor que 2,5. Caso contrário, aumentar o valor de b proposto e repetir o processo.

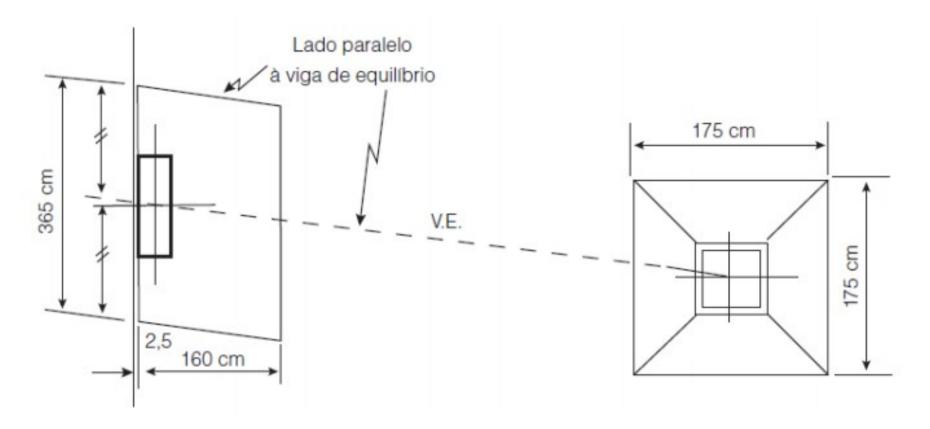


Exemplo 7: Dimensionar as sapatas dos pilares P1 e P2 indicados abaixo sendo a taxa do solo 0,3 MPa:



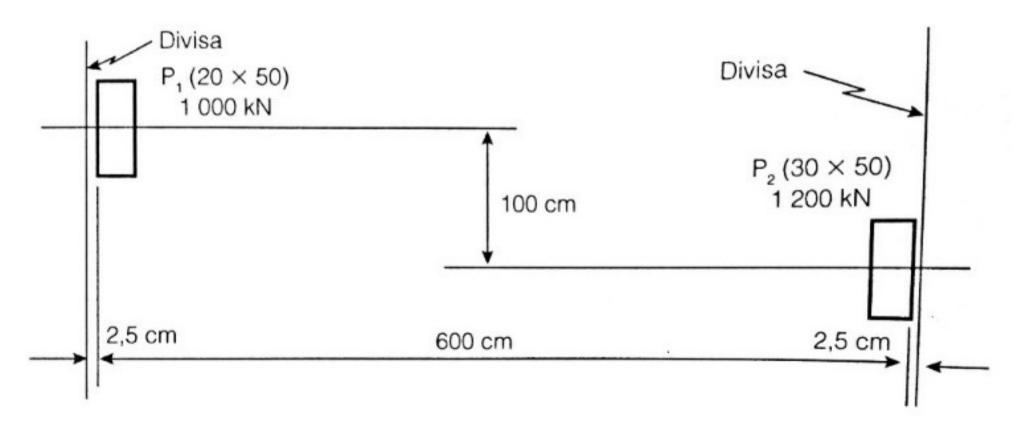


Exemplo 7: Dimensionar as sapatas dos pilares P1 e P2 indicados abaixo sendo a taxa do solo 0,3 MPa:

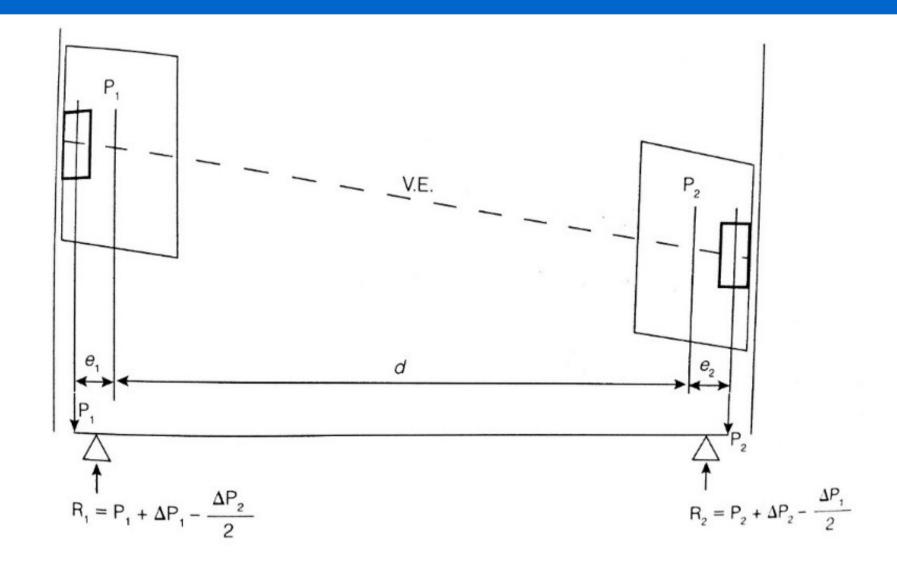




Exemplo 8: Para uma taxa no solo de 0,2 MPa, dimensionar as sapatas dos pilares P1 e P2.



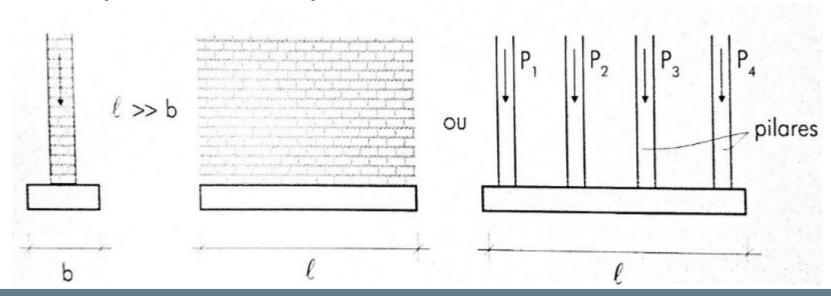






"Placa de concreto armado em que uma das dimensões, o comprimento, prevalece em relação a outra, a largura."

- Cargas linearmente distribuídas;
- Paredes de vedação ou estruturais;
- Linhas de pilares muito próximos.

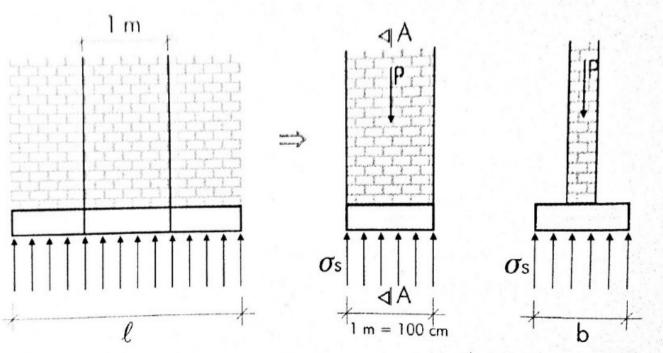




Comportamento da sapata: modelo aproximado:

Comprimento unitário (1m) → extrapolar para os demais;

Solo não homogêneo → acomodações diferenciadas ao longo da sapata → melhorar a rigidez

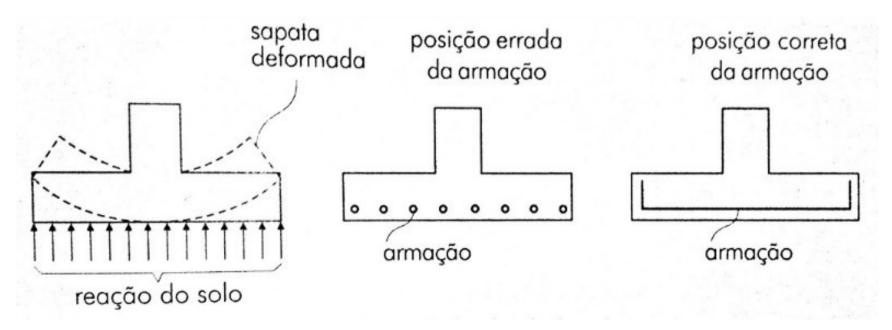




Comportamento da sapata: modelo aproximado:

Viga longitudinal → armadura ao longo comprimento

Laje com balanço nas duas faces da parede ou da viga de rigidez → armadura na direção transversal





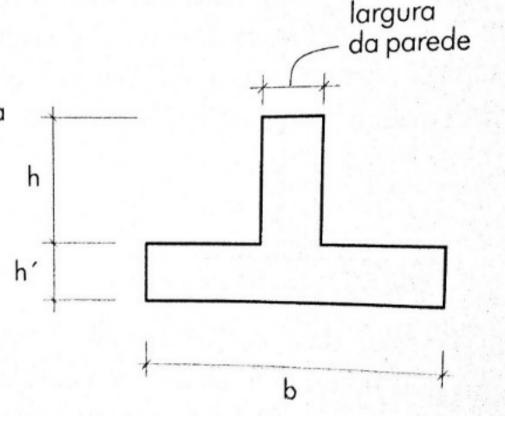
Pré dimensionamento de sapatas isoladas:



$$h = 2 h' (cm)$$

$$h' = 20\% b (cm)$$

$$b = \frac{(n \times 25)}{\bar{\sigma}_s} \text{ (cm)}$$





QUAL A DIFERENÇA ENTRE UMA SAPATA CORRIDA E UMA VIGA BALDRAME?

Sapata corrida → fundação direta → cargas transmitidas ao solo ou solo usado como apoio;

Viga baldrame → viga envolvida pelo solo → cargas transmitidas às sapatas ou outro tipo de fundação. (indicada para vãos inferiores a 6 m)



REFERÊNCIAS BIBLIOGRÁFICAS

- 1) ABEF/ABMS (1996) Fundações Teoria e Prática. São Paulo: Pini, 1998. 751 p.
- 2) ALONSO, U. R. Exercícios de fundações. São Paulo: Blucher, 2010.
- 3) ASSOCIAÇÃO BRASILEIRA DE NORMAS TÉCNICAS. NBR 6122:2010 Projeto e execução de fundações. Rio de Janeiro, 2010.
- 4) REBELO, Y. C. P. Fundações guia prático de projeto, execução e dimensionamento. São Paulo: Zigurate, 2008.
- 5) VELLOSO, D. & LOPES, F. R. Fundações. São Paulo: Oficina de textos, 2010. 568 p.
- 6) CINTRA, J. C. A, AOKI N., ALBIERO, J. H. Fundações diretas: projeto geotécnico. São Paulo: Oficina de textos, 2011.
- 7) Material de aula do professor Marcelo Medeiros UFPR.
- 8) Material de aula do professor Douglas Bittencourt PUC Goias.
- 9) Material de aula do professor Sérgio Paulino Mourthé Faculdades Kennedy.

