Verificação da sapata de fundação

Introduzir dados

Projeto

Data: 30.10.2017 Configurações

Norma - EN 1997 - DA2 Materiais e Normas

Estruturas de concreto: EN 1992-1-1 (EC2)

Coeficientes EN 1992-1-1: Norma

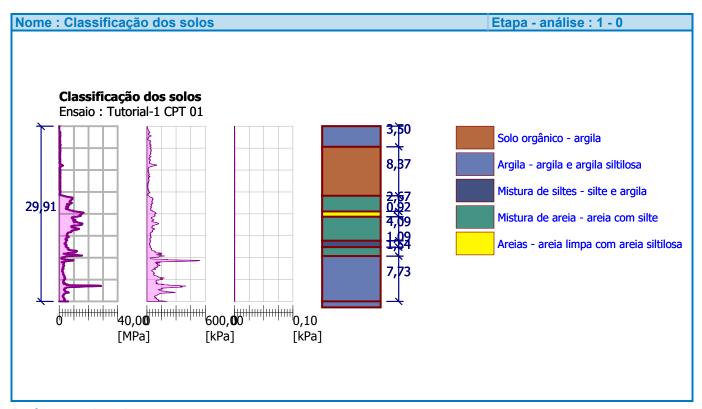
Classificação

Ensaio CPT : Tutorial-1 CPT 01 Tipo de classificação : Robertson 2010

Coeficiente do penetrômetro: 0,75

Solos classificados

| No. | Nome do solo | | | | |
|-----|--|--|--|--|--|
| 1 | Solo orgânico - argila Argila - argila e argila siltilosa Mistura de siltes - silte e argila | | | | |
| 2 | | | | | |
| 3 | | | | | |
| 4 | Mistura de areia - areia com silte | | | | |
| 5 | Areias - areia limpa com areia siltilosa | | | | |



Parâmetros do solo

Solo orgânico - argila

Peso volúmico : $\gamma = 16,55 \text{ kN/m}^3$ Peso volúmico saturado : $\gamma_{\text{sat}} = 16,55 \text{ kN/m}^3$

Argila - argila e argila siltilosa

Peso volúmico : $\gamma = 18,47 \text{ kN/m}^3$



Peso volúmico saturado : $\gamma_{sat} = 18,47 \text{ kN/m}^3$

Mistura de siltes - silte e argila

Peso volúmico : $\gamma = 17,62 \text{ kN/m}^3$ Peso volúmico saturado : $\gamma_{\text{sat}} = 17,62 \text{ kN/m}^3$

Mistura de areia - areia com silte

Peso volúmico : $\gamma = 18,42 \text{ kN/m}^3$ Peso volúmico saturado : $\gamma_{\text{sat}} = 18,42 \text{ kN/m}^3$

Areias - areia limpa com areia siltilosa

Peso volúmico : $\gamma = 19,11 \text{ kN/m}^3$ Peso volúmico saturado : $\gamma_{\text{sat}} = 19,11 \text{ kN/m}^3$

Fundação

Tipo de fundação: sapata excêntrica

Profundidade do terreno original $h_z = 4,00 \text{ m}$ Profundidade da sapata d = 1,20 mEspessura da fundação d = 1,20 mIncl. da superfície d = 1,20 mIncl. da sapata d = 1,20 m d = 1,20 md = 1,20 m

Peso volúmico do solo acima da fundação = 20,00 kN/m³

Geometria de estrutura

Tipo de fundação: sapata excêntrica

Comprimento da sapata contínua $x=2,80\,$ m Largura da sapata contínua $y=2,80\,$ m Largura da coluna da direção de $x=0,50\,$ m Largura da coluna na direção y $c_y=0,50\,$ m Volume da sapata contínua $=4,70\,$ m³

Dist. da coluna do eixo central contínuo da sapata contínua na direção de x = 1,20 m Dist. da coluna do eixo central contínuo da sapata contínua na direção de y = 1,70 m

Material da estrutura

Peso volúmico γ = 23,00 kN/m³

Perfil geológico e solos atribuídos

| No. | Camada [m] | Solo atribuído | | | |
|-----|---------------|--|--|--|--|
| 1 | 3,50 | Argila - argila e argila siltilosa | | | |
| 2 | 8,37 | Solo orgânico - argila | | | |
| 3 | 2,67 | Mistura de areia - areia com silte | | | |
| 4 | 0,92 | Areias - areia limpa com areia siltilosa | | | |
| 5 | 4,09 | Mistura de areia - areia com silte | | | |
| 6 | 1,09 | Mistura de siltes - silte e argila | | | |

Projeto: Shopping centro Black Rose

| No. | Camada [m] | Solo atribuído | |
|-----|---------------|------------------------------------|--|
| 7 | 1,54 | Mistura de areia - areia com silte | |
| 8 | 7,73 | Argila - argila e argila siltilosa | |
| 9 | - | Argila - argila e argila siltilosa | |

Carga

| | No. | Carga | | Nome | N | M _x | M _y | H _x | H _y |
|--|-----|-------|-------|------|--------|----------------|----------------|----------------|----------------|
| | | novo | mudar | None | [kN] | [kNm] | [kNm] | [kN] | [kN] |
| | 1 | Sim | | LC 1 | 500,00 | 150,00 | -100,00 | 0,00 | 0,00 |

Configurações globais

Análise baseada nos testes : CPT Tipo de análise : Skempton

Análises Não. 1

Verificação total

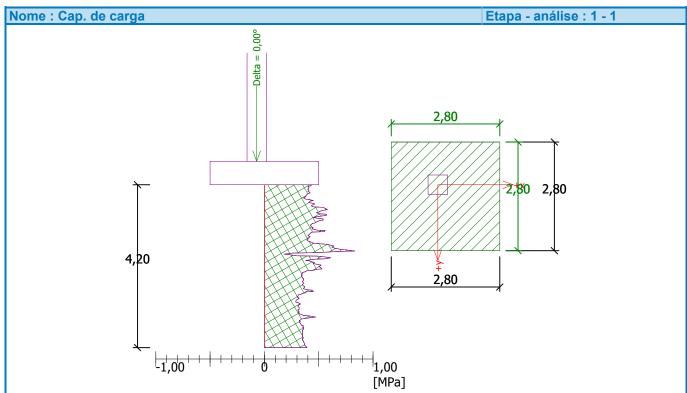
Max. excentricidade na direção do comprimento da base $e_x = 0,000 < 0,333$ Max. excentricidade na direção da espessura da base $e_y = 0,000 < 0,333$ Max. excentricidade total $e_t = 0,000 < 0,333$

Excentricidade da carga É SATISFATÓRIA

Análise realizada para a combinação de cargas No. 1. (LC 1) Análise para : teste com a maior utilização (Tutorial-1 CPT 02)

Tensão de contato σ = 89,19 kPa Capacidade de carga do solo de fundação R_d = 293,69 kPa Assentamento da fundação s_s = 19,43 mm

Fator de segurança = 3,29 > 3,00 Sapata É SATISFATÓRIA



Dimensionamento Não. 1

Análise realizada para a seleção automática da combinação de cargas maís desfavorável .

Verificação de reforço longitudinal da fundação na direção de x

10 prof. 16,0 mm, revest. 40,0 mm

Largura da secção transversal = 2,80 m

Profundidade da secção transversal = 0,60 m

Rácio de armadura ρ = 0,13 % > 0,13 % = ρ_{min} Posição do eixo neutro x = 0,03 m < 0,34 m = x_{max}

Momento último $M_{Rd} = 472,31 \text{ kNm} > 192,36 \text{ kNm} = M_{Ed}$

A secção transversal é SATISFATÓRIA.

Verificação de reforço longitudinal da fundação na direção de y

10 prof. 16,0 mm, revest. 40,0 mm

Largura da secção transversal = 2,80 m

Profundidade da secção transversal = 0,60 m

Rácio de armadura ρ = 0,13 % > 0,13 % = ρ_{min} Posição do eixo neutro x = 0,03 m < 0,34 m = x_{max}

Momento último $M_{Rd} = 472,31 \text{ kNm} > 221,92 \text{ kNm} = M_{Ed}$

A secção transversal é SATISFATÓRIA.

Verificação de sapata para rotura por punçoamento

Coluna de força normal = 500,00 kN

Resistência máxima no perímetro da coluna

Força transmitida na fundação do solo = 15,94 kN Força transmitida pela resistência ao cisalhamento da fundação = 484,06 kN

Perímetro considerado da coluna $u_0 = 2,00 \text{ m}$

Resistência ao corte no perímetro da coluna $v_{Ed,max} = 0,99 \text{ MPa}$

Projeto: Shopping centro Black Rose



Resistência no perímetro da coluna

 $v_{Rd,max} = 2,94 \text{ MPa}$

Secção crítica sem reforço para cisalhamento

Força transmitida na fundação do solo = 344,07 kN Força transmitida pela resistência ao cisalhamento da fundação = 155,93 kN Distância da secção ao pilar = 0,97 m Perímetro da secção u = 4,32 m Tensão de cisalhamento na secção v_{Ed} = 0,14 MPa Resistência ao corte da seção sem armadura de corte v_{Rd.c} = 0,36 MPa

 $v_{Ed} < v_{Rd,c} \Rightarrow$ Reforço não é requerido

Sapata para punçoamento É SATISFATÓRIA

