Projeto: Shopping centro Black Rose Geotécnicos Ing. Pablo Estreda

Análise da parede pré fabricada

Dados de entrada

Project

Date: 28/10/2005 Configurações

(entrada para tarefa atual)

Materiais e normas

Estruturas de concreto: CSN 73 1201 R

Análise de muro

Cálculo da pressão ativa do solo : Coulomb
Cálculo da pressão da terra passiva : Caquot-Kerisel
Análise de terremoto : Mononobe-Okabe
Forma de cunha de terra : Calcular como inclinação

Excentricidade permitida: 0.333

Metodologia de verificação : Fatores de segurança

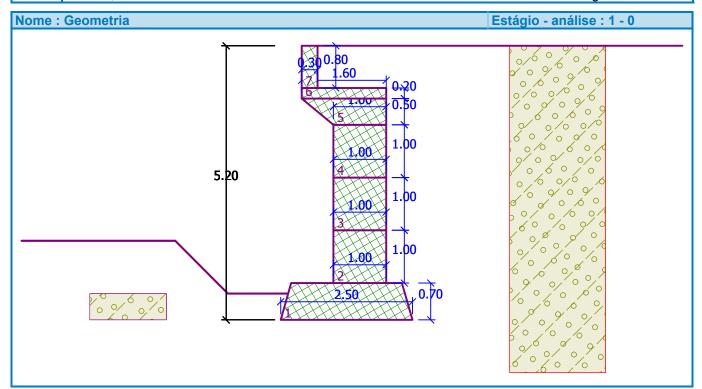
Fatores de segurança						
Situação permanente do projeto						
Fator de segurança para tomabento :	SF _o =	1.50 [–]				
Fator de segurança para a resistência ao deslizamento :	SF _s =	1.50 [–]				
Fator de segurança para a capacidade de carga :	SF _b =	1.00 [–]				
Fator de segurança para deslizamento ao longo de geo-reforço :	SF _{sr} =	1.50 [–]				

Geometria da estrutura

Inclinação da parede = 0.00 °

momraų	Hollinação da parede 0.00								
No	Largura	Altura	Espaçamento do degrau	Offs.(L)	Offs.(R)	Auto w.	Atrito	Coesão	Cap. de carga de corte
No.	b [m]	h [m]	k [m]	o ₁ [m]	o ₂ [m]	[kN/m ³]	[-]	[kPa]	R _s [kN/m]
7	0.30	0.80	0.00	0.00	0.00	20.00	0.533	0.00	0.00
6	1.60	0.20	0.00	0.00	0.00	20.00	0.533	0.00	0.00
5	1.00	0.50	0.00	0.60	0.00	20.00	0.533	0.00	0.00
4	1.00	1.00	0.00	0.00	0.00	20.00	0.533	0.00	0.00
3	1.00	1.00	0.00	0.00	0.00	20.00	0.357	1.20	0.00
2	1.00	1.00	0.80	0.00	0.00	20.00	0.533	1.10	0.00
1	2.50	0.70	0.00	-0.20	-0.20	20.00	_	-	-

Nota: Os blocos são ordenados do fundo para o topo



Parâmetros básicos do solo

No.	Nome	Teste padrão	Фef [°]	c _{ef} [kPa]	γ [kN/m³]	γsu [kN/m³]	δ [°]
1	Soil No.1	/ 0 / 0	30.00	5.00	20.00	10.00	15.00

Todos os solos são considerados como coesos para a análise da pressão em repouso.

Parâmetros do solo

Soil No.1

Peso específio : γ = 20.00 kN/m³

Estado de tensão : efetivo

Perfil geológico e solos atribuídos

No.	Camada [m]	Solo atribuído	Teste padrão
1	-	Soil No.1	/ 0/0

Foundation

Type of foundation : soil from geological profile

Perfil do terreno

O terreno atrás da estrutura é liso.

Projeto: Shopping centro Black Rose Geotécnicos Ing. Pablo Estreda

Influência da água

Nível de água subterrânea é localizada abaixo da estrutura.

Resistência na face frontal da estrutura

Resitência na face frontal da estrutura: em repouso Solo na face frontal da estrutura - Soil No.1 Espessura do solo na frente da estrutura h = 0.50 m

Formato do terreno em frete da estrutura

No.	Coordenada	Prof.
	x[m]	z[m]
1	0.00	0.00
2	0.00	-0.50
3	-1.00	-0.50
4	-2.00	-1.50
5	-3.00	-1.50

Origem [0,0] está localizado no lado esquerdo inferior da construção.

A coordenada positiva +z tem sentido decrescente.

Definições da fase de construção

Situação do projeto : permanente

Verificação Não. 1

Forças agindo na construção

Nome	F _{hor}	App.Pt.	F _{vert}	App.Pt.	Projeto
	[kN/m]	z [m]	[kN/m]	x [m]	coeficiente
Peso - parede	0.00	-2.11	116.40	1.36	1.000
FF resistência	-1.20	-0.17	0.69	0.05	1.000
Peso - cunha de terra	0.00	-0.87	1.56	2.10	1.000
Peso - cunha de terra	0.00	-4.77	17.10	1.24	1.000
Empuxo ativo	65.47	-1.36	45.95	2.19	1.000

Verificação da parede completa

Verificação para estabilidade de tombamento

Resitência de momento $M_{res} = 283.34 \text{ kNm/m}$ Momento de tombamento $M_{ovr} = 88.82 \text{ kNm/m}$

Fator de segurança = 3.19 > 1.50

Parede para tombamento é SATISFATÓRIO

Verificação de deslizamento

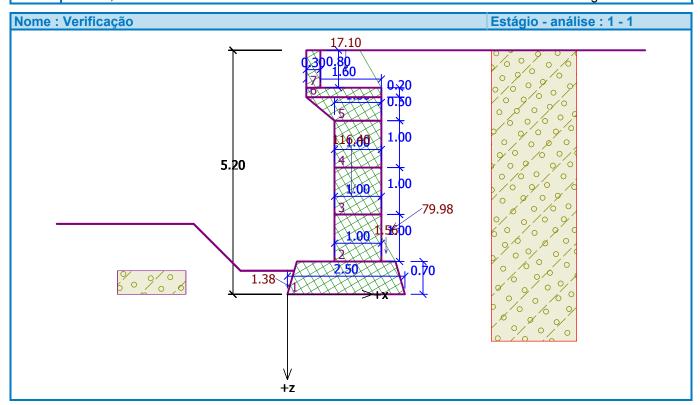
Reação horizontal H_{res} = 115.61 kN/m Força horizontal ativa H_{act} = 64.26 kN/m

Fator de segurança = 1.80 > 1.50

Parede para deslizamento é SATISFATÓRIO

Total de verificação - PAREDE é SATISFATÓRIO

Projeto: Shopping centro Black Rose Geotécnicos Ing. Pablo Estreda



Cap. de carga da fundação do solo

Design load acting at the centre of footing bottom

<u> </u>	roug dotting at the oo	ino or rooming botton	•		
No.	Momento	Momento Força norm. F		Excentricidade	Tensão
	[kNm/m]	[kN/m]	[kN/m]	[-]	[kPa]
1	32.60	181.70	64.26	0.072	84.86

Service load acting at the centre of footing bottom

No.	Momento	Força norm.	Força de Cisalhamento	
	[kNm/m]	[kN/m]	[kN/m]	
1	32.60	181.70	64.26	

Design load acting at the centre of footing bottom

No.	Momento	Força norm.	Força de Cisalhamento	Excentricidade	Tensão
	[kNm/m]	[kN/m]	[kN/m]	[-]	[kPa]
1	32.60	181.70	64.26	0.072	84.86

Service load acting at the centre of footing bottom

No.	Momento	Força norm.	Força de Cisalhamento	
	[kNm/m]	[kN/m]	[kN/m]	
1	32.60	181.70	64.26	

Verificação da sapata projetada

Verificação de excentricidade

Max. excetricidade da força normal e = 0.072Excentricidade máxima $e_{alw} = 0.333$

Excentricidade da força normal é SATISFATÓRIO

Verificação da capacidade de carga da sapata

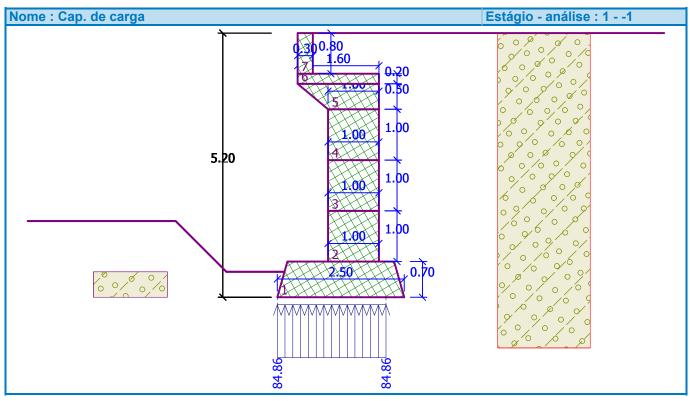
Projeto: Shopping centro Black Rose

Max. tensão na sapata σ = 84.86 kPa Cap. de carga da fundação do solo R_d = 200.00 kPa

Fator de segurança = 2.36 > 1.00

Cap. de carga da fundação do solo é SATISFATÓRIO

Verificação total - capacidade de carga da fundação do solo é SATISFATÓRIO



Dimensionando Não. 1

Forças agindo na construção

Nome	F _{hor}	App.Pt.	F _{vert}	App.Pt.	Projeto
	[kN/m]	z [m]	[kN/m]	x [m]	coeficiente
Peso - parede	0.00	-1.06	44.20	0.31	1.000
Peso - cunha de terra	0.00	-2.07	17.10	0.24	1.000
Empuxo ativo	8.76	-0.67	3.45	0.97	1.000

Verificação da junção da construção acima do bloco No.: 3

Verificação para estabilidade de tombamento

Resitência de momento $M_{res} = 21.00 \text{ kNm/m}$ Momento de tombamento $M_{ovr} = 5.83 \text{ kNm/m}$

Fator de segurança = 3.61 > 1.50

Junção para estabilidade de tombamento é SATISFATÓRIO

Verificação de deslizamento

Reação horizontal $H_{res} = 34.51 \text{ kN/m}$ Força horizontal ativa $H_{act} = 8.76 \text{ kN/m}$

Fator de segurança = 3.94 > 1.50

Junção para deslocamento é SATISFATÓRIO

Misto é SATISFATÓRIO

