


Дата : 28.10.2005

Уклон стены = 0.00 °

	!	#	"	" \$%&	" \$ & *+	, +	, . /	5 ₆ #23	4
7	0.30	0.80	0.00	0.00	0.00	HET	-	-	-
6	1.60	0.20	0.00	0.00	0.00	HET	-	-	-
5	1.00	0.50	0.00	0.60	0.00	HET	-	-	-
4	1.00	1.00	0.00	0.00	0.00	HET	-	-	-
3	1.00	1.00	0.00	0.00	0.00	HET	-	-	-
2	1.00	1.00	0.80	0.00	0.00	HET	-	-	-
1	2.50	0.70	0.00	-0.20	-0.20	HET	-	-	-

Прим.:Блоки выстроены от нижнего до верхнего.

7 / 8 9

	:	φ;< =	>;< #?@	γ #23 A	γ _{BC} #23 A	δ =
1	Soil No.1		30.00	5.00	20.00	15.00


Для расчёта натур.давления все грунты приняты несвязными.

8 9

D' E- 2' (

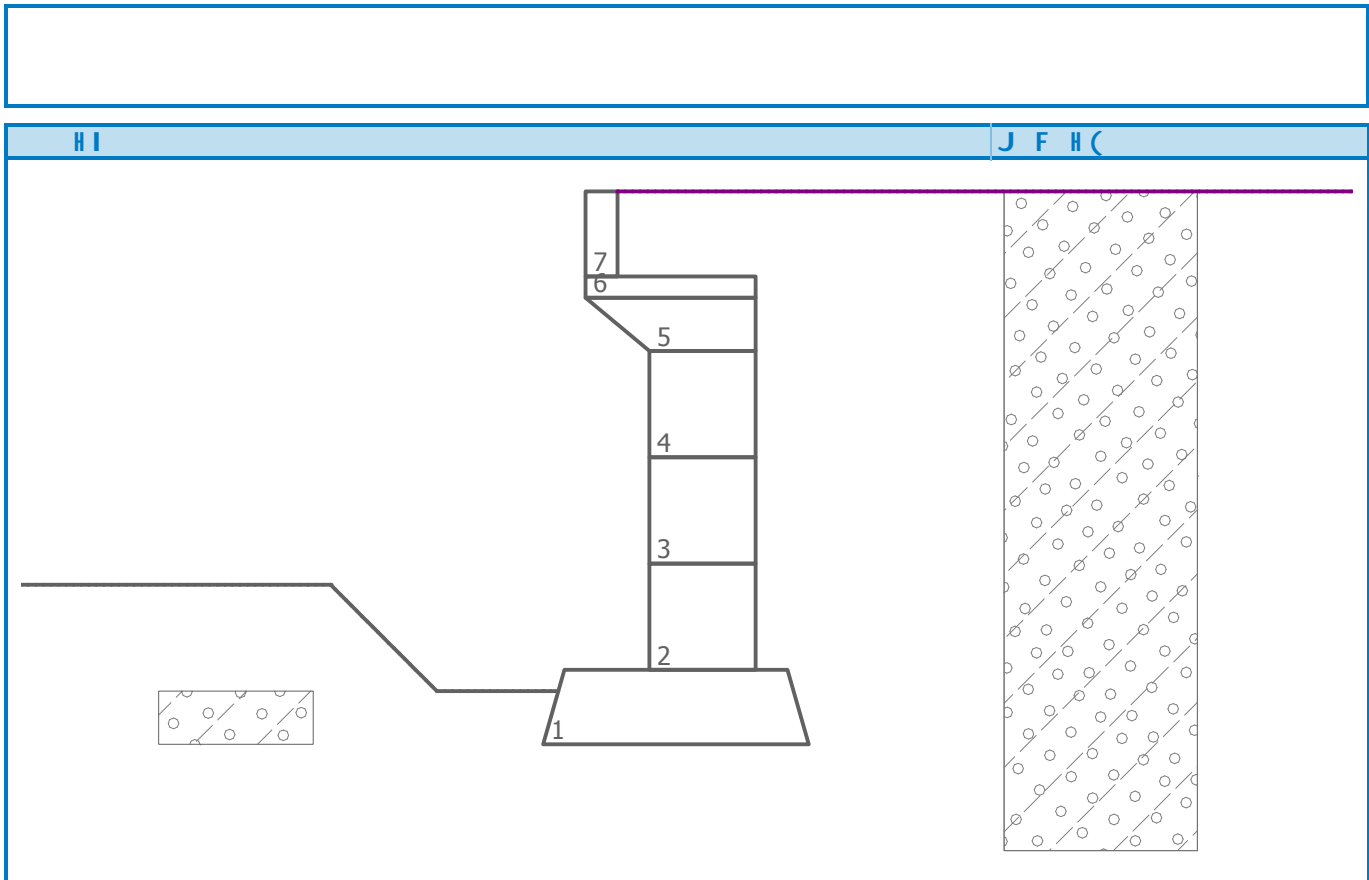
Удельный вес : $\gamma = 20,00 \text{ кН/м}^3$
 Напряжённость : эффективный
 Угол внутреннего трения : $\varphi_{ef} = 30,00^\circ$
 Связность грунта : $c_{ef} = 5,00 \text{ кПа}$
 Угол трения констр.-грунт : $\delta = 15,00^\circ$
 Грунт : несвязный
 Удельный вес нас.грунта : $\gamma_{sat} = 20,00 \text{ кН/м}^3$

+ 8 / : / 9 F 8 9

	G+	9 F 8	:
1	-	Soil No.1	

+4 :

Ровная террит.за конструк.

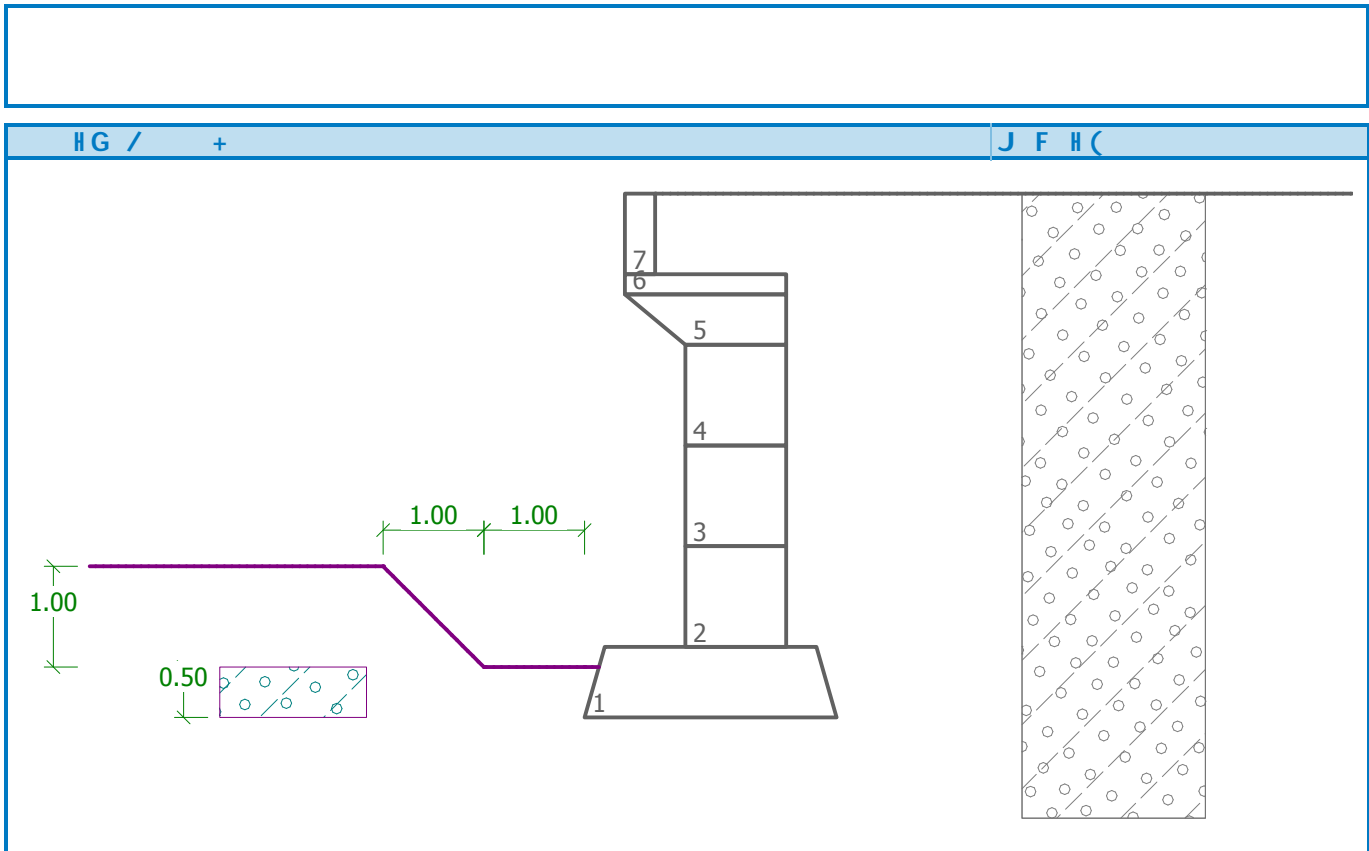


+ 9
Уровень грун. воды ниже уровня конструкции

G / + / 9
Сопр. на лиц. ст.констр.: натур.
Грунт на лиц. ст. констр. - Soil No.1
Выс. гр. перед стеной h = 0.50 m

	: +4 K L	+	+ 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

Начало [0,0] положено в левый нижний край конструкции.
Полож.коорд. +z направлена вниз.



9
 Расчёт актив.давл.- Coulomb
 Расчёт пассив.давл. - Caquot-Kerisel
 Расчёт выполнен по классич.теории (коэфф.запаса)

Коэффициент запаса на сдвиг = 1.50
 Коэфф. запаса на опрокид. = 1.50
 Коэфф.запаса нес.способ.фундам. = 1.00

N + F (

G+	I +.	α	ϕ_P	$>P$	γ	Q_R
		=	=	#?@	#23 A	
1	0.50	15.95	30.00	5.00	20.00	0.500

G+	K	σ_M	σ_S	T 9+	G 8 F	G 9
		#?@	#?@	#?@	#?@	#?@
1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	0.50	10.00	0.00	5.54	4.81	2.75

G+	I +.	α	ϕ_P	$>P$	γ	δ_P	$Q_{@}$
		=	=	#?@	#23 A	=	
1	0.32	30.00	30.00	5.00	20.00	30.00	0.667
2	0.48	30.00	30.00	5.00	20.00	30.00	0.667
3	0.04	0.00	30.00	5.00	20.00	15.00	0.301
4	0.16	0.00	30.00	5.00	20.00	15.00	0.301
5	0.50	0.00	30.00	5.00	20.00	15.00	0.301

--	--	--	--	--	--	--	--	--

G+	I +.	α =	ϕ_p =	$>p$ #?@	γ #23 A	δ_p =	Q_e	
6	1.00	0.00	30.00	5.00	20.00	15.00	0.301	
7	1.00	0.00	30.00	5.00	20.00	15.00	0.301	
8	0.48	0.00	30.00	5.00	20.00	15.00	0.301	
9	0.52	30.00	30.00	5.00	20.00	30.00	0.667	
10	0.70	15.95	30.00	5.00	20.00	15.00	0.433	

* / 9 9+ F \$ F / 8 F &

G+	, K	σ_M #?@	σ_S #?@	T 9+ #?@	G 8 F #?@	G 9 #?@
1	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	0.32	6.50	0.00	0.00	0.00	0.00
2	0.32	6.50	0.00	0.00	0.00	0.00
	0.80	16.00	0.00	6.34	3.17	5.49
3	0.80	16.00	0.00	0.00	0.00	0.00
	0.84	16.83	0.00	0.00	0.00	0.00
4	0.84	16.83	0.00	0.00	0.00	0.00
	1.00	20.00	0.00	0.96	0.92	0.25
5	1.00	20.00	0.00	0.96	0.92	0.25
	1.50	30.00	0.00	3.97	3.83	1.03
6	1.50	30.00	0.00	3.97	3.83	1.03
	2.50	50.00	0.00	10.00	9.66	2.59
7	2.50	50.00	0.00	10.00	9.66	2.59
	3.50	70.00	0.00	16.03	15.48	4.15
8	3.50	70.00	0.00	16.03	15.48	4.15
	3.98	79.61	0.00	18.92	18.28	4.90
9	3.98	79.61	0.00	48.74	24.37	42.21
	4.50	90.00	0.00	55.67	27.83	48.21
10	4.50	90.00	0.00	34.39	29.49	17.68
	5.20	104.00	0.00	40.45	34.69	20.80

+ U

V

	$W_{X'P}$ #23	I / + M	W_{BXEB} #23	I / + L	Y: :
Тяж.- стена	0.00	-2.11	116.40	1.36	1.000
Сопр.на лиц.ст.	-1.20	-0.17	0.69	0.05	1.000
Тяж.- грунтовой клин	0.00	-5.20	0.00	0.70	1.000
Тяж.- грунтовой клин	0.00	-0.87	1.56	2.10	1.000
Тяж.- грунтовой клин	0.00	-4.77	17.10	1.24	1.000
Акт. давл.	65.46	-1.36	45.95	2.19	1.000

N + F +

N + F /

Удерж. момент $M_{Vzd} = 283.34$ kNm/m

Опрок. момент $M_{kl} = 88.82$ kNm/m

Коэфф.запаса = 3.19 > 1.50

G / 9 7TZ7T I

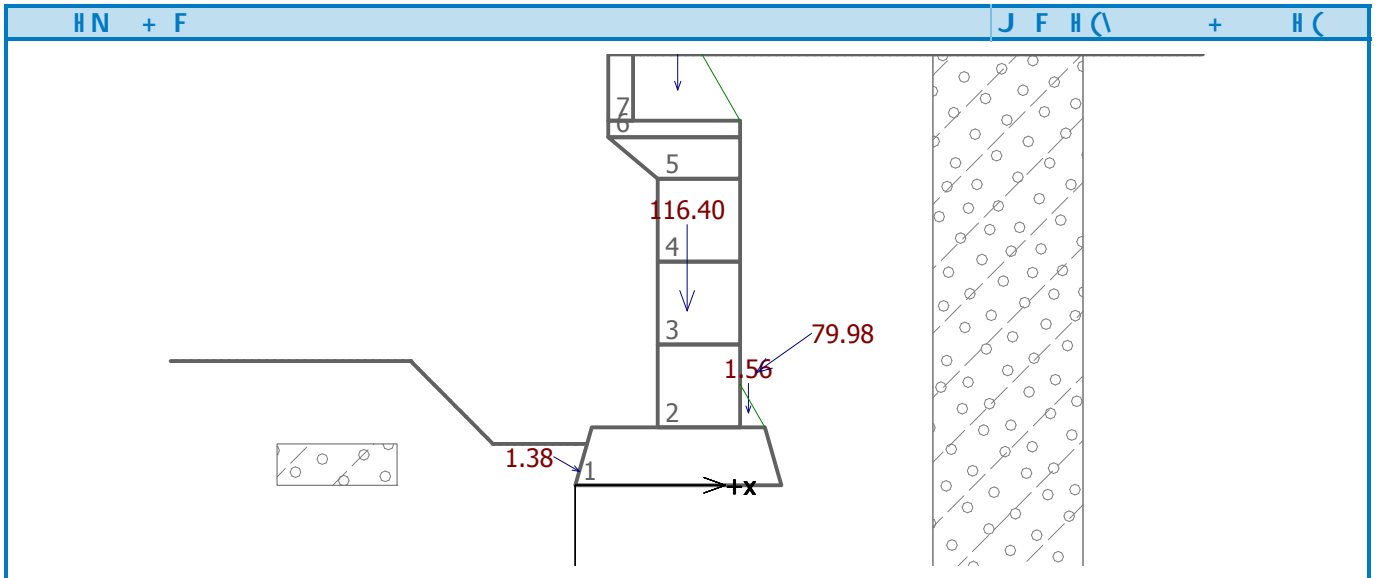
$N + F /$
 Горизон.сила удержив. $H_{vzd} = 115.61 \text{ kN/m}$
 Гориз.сила сдвигающая $H_{pos} = 64.26 \text{ kN/m}$

Коэфф.запаса = $1.80 > 1.50$

$G + /$ 7TZ7T I

$G + 99$:
 Сумм. момент $M = 32.60 \text{ kNm/m}$
 Норм. сила $N = 181.70 \text{ kN/m}$
 Сдвиг. сила $Q = 64.26 \text{ kN/m}$

$7 . + F0GI [, N 7TZ7T I$



$, / 8 9$

	$G + 9$	$, +$	$G 9 8 +$	*	$, /$
	#2 3	#23	#23		#?@
1	32.60	181.70	64.26	0.18	84.86

$N + F / 8 9$

$N + FY$
 Макс. эксцентриситет норм. силы $e = 179.4 \text{ mm}$
 Максим. допуск эксцентриситет $e_{dov} = 825.0 \text{ mm}$

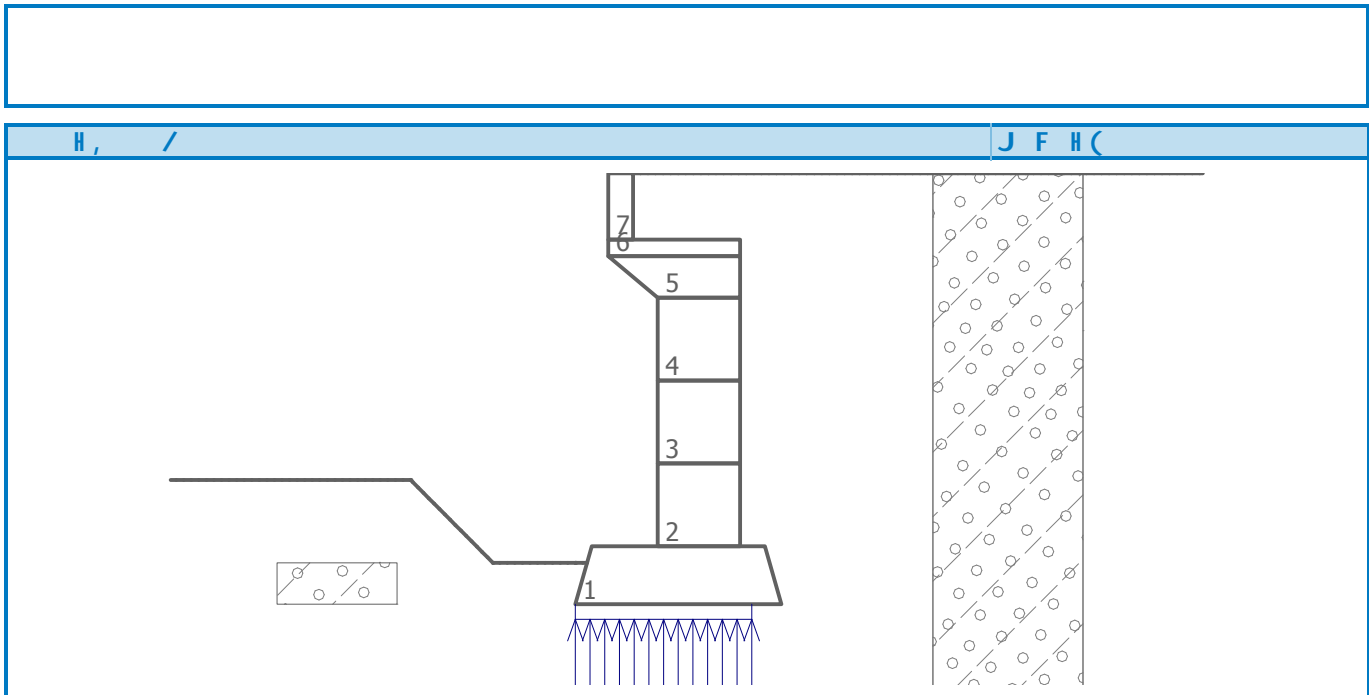
* + 7TZ7T I

$7 / F$:
 Макс. напр. в обр. фонд. $\sigma = 84.86 \text{ kPa}$
 Нес. спос. гр. основания $R_d = 200.00 \text{ kPa}$

Коэфф.запаса = $2.36 > 1.00$

$, / 8 9 7TZ7T I$

$7 . + F0 / 8 9 7TZ7T I$



F (

+ U

V

	W _{X'P} #23	I / + M	W _{BXEB} #23	I / + L	Y: :
Тяж.- стена	0.00	-1.57	64.20	0.37	1.000
Тяж.- грунтовой клин	0.00	-3.07	17.10	0.24	1.000
Акт. давл.	21.33	-0.96	6.82	0.98	1.000

N + F 8 ^9 + H)

N + F / 9

Удерживающий момент $M_{vzd} = 34.37$ kNm/m

Опрокидывающий момент $M_{kl} = 20.39$ kNm/m

Коэффициент запаса = 1.69 > 1.50

9 + / 9 [7TZ7T I

N + F . H

Гориз. сила удержив. $H_{vzd} = 32.66$ kN/m

Гориз. сила сдвигающая $H_{pos} = 21.33$ kN/m

Коэффициент запаса = 1.53 > 1.50

9 . 7TZ7T I

G + 9 " + H

Момент $M = 37.25$ kNm/m

Нормальная сила $N = 88.12$ kN/m

Сдвигающая сила $Q = 21.33$ kN/m

