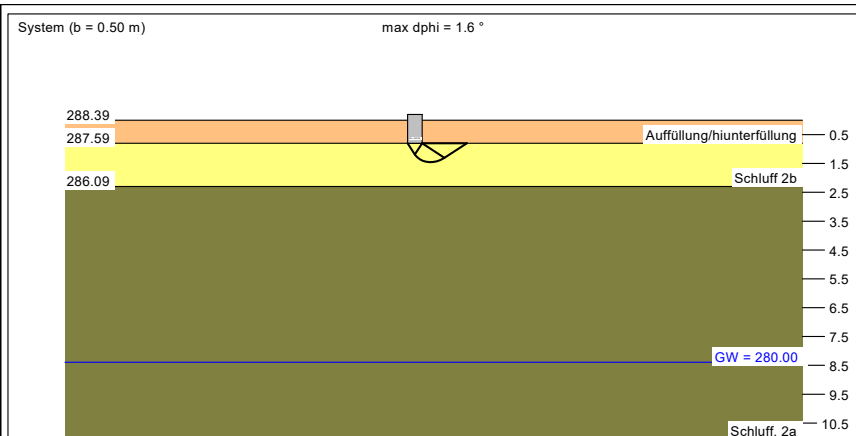


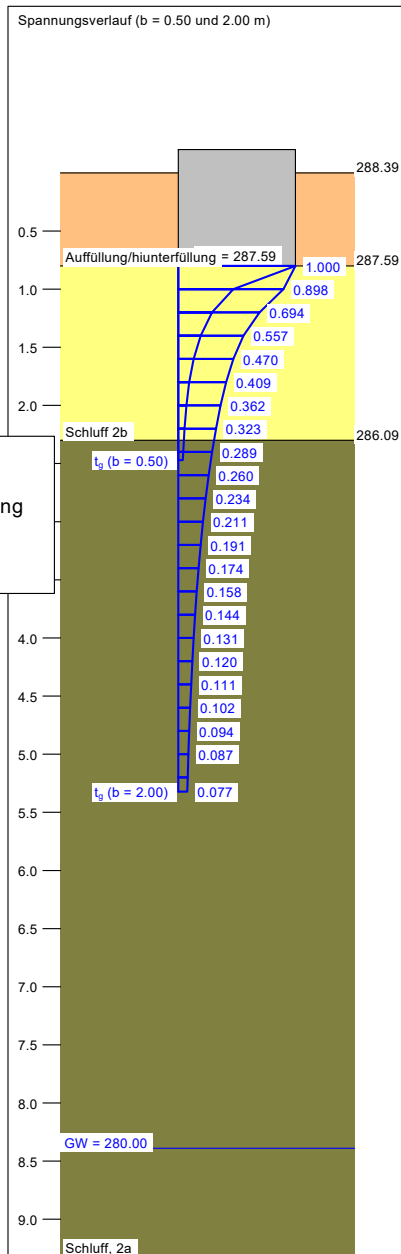


Boden	Tiefe [m]	γ [kN/m³]	γ' [kN/m³]	ϕ [°]	c [kN/m²]	E_s [MN/m²]	v [-]	Bezeichnung
	287.59	17.5	10.0	32.0	0.0	25.0	0.00	Auffüllung/hinterfüllung
	286.09	19.0	10.0	24.0	9.0	15.0	0.00	Schluff 2b
	<286.09	18.5	9.5	26.0	3.0	10.0	0.00	Schluff, 2a

Oberkante Gelände = 288.39 m

a [m]	b [m]	$\sigma_{R,d}$ [kN/m²]	$R_{o,d}$ [kN]	$\sigma_{E,k}$ [kN/m²]	s [cm]	cal ϕ [°]	cal c [kN/m²]	γ_{ϕ} [kN/m²]	σ_0 [kN/m²]	t_g [m]	UK LS [m]	k_s [MN/m²]
0.50	0.50	333.9	83.5	234.3	0.57	24.0	9.00	19.00	14.00	2.47	1.45	41.2
0.60	0.60	337.5	121.5	236.9	0.69	24.0	9.00	19.00	14.00	2.71	1.58	34.1
0.70	0.70	341.2	167.2	239.4	0.82	24.0	9.00	19.00	14.00	2.95	1.71	29.1
0.80	0.80	344.8	220.7	242.0	0.96	24.0	9.00	19.00	14.00	3.17	1.84	25.3
0.90	0.90	348.5	282.3	244.5	1.10	24.0	9.00	19.00	14.00	3.38	1.97	22.3
1.00	1.00	352.1	352.1	247.1	1.24	24.0	9.00	19.00	14.00	3.59	2.11	19.9
1.10	1.10	355.7	430.5	249.6	1.39	24.0	9.00	19.00	14.00	3.79	2.24	18.0
1.20	1.20	350.5	504.7	245.9	1.49	24.4	7.88	18.99	14.00	3.96	2.39	16.5
1.30	1.30	348.9	589.6	244.8	1.62	24.6	7.24	18.98	14.00	4.13	2.53	15.1
1.40	1.40	349.5	685.0	245.2	1.75	24.7	6.84	18.96	14.00	4.30	2.67	14.0
1.50	1.50	350.9	789.5	246.2	1.89	24.8	6.53	18.94	14.00	4.48	2.81	13.0
1.60	1.60	352.9	903.4	247.6	2.04	24.9	6.29	18.92	14.00	4.65	2.95	12.2
1.70	1.70	355.3	1026.8	249.3	2.19	25.0	6.08	18.90	14.00	4.82	3.09	11.4
1.80	1.80	358.0	1159.8	251.2	2.34	25.0	5.90	18.88	14.00	4.99	3.22	10.7
1.90	1.90	360.9	1302.8	253.3	2.50	25.1	5.74	18.87	14.00	5.16	3.36	10.1
2.00	2.00	364.0	1456.0	255.4	2.66	25.1	5.60	18.85	14.00	5.32	3.50	9.6

$\sigma_{E,k} = \sigma_{G,k} / (\gamma_{R,v} \cdot \gamma_{(G,Q)}) = \sigma_{G,k} / (1.40 \cdot 1.43) = \sigma_{G,k} / 1.99$ (für Setzungen)
Verhältnis Veränderliche(Q)/Gesamtlasten(G+Q) [-] = 0.50



Berechnungsgrundlagen:
Grundbruchformel nach DIN 4017:2006
Teilsicherheitskonzept (EC 7)
Einzelfundament (a/b = 1.00)
 $\gamma_{R,v} = 1.40$
 $\gamma_G = 1.35$
 $\gamma_Q = 1.50$
Anteil Veränderliche Lasten = 0.500
 $\gamma_{(G,Q)} = 0.500 \cdot \gamma_Q + (1 - 0.500) \cdot \gamma_G$
 $\gamma_{(G,Q)} = 1.425$
Oberkante Gelände = 288.39 m
Gründungssohle = 287.59 m
Grundwasser = 280.00 m

Grenztiefe mit p = 20.0 %
Grenztiefen spannungsvariabel bestimmt
Datei: 202385_An1.7_Einzelfundamente_BSH.gdg
— Sohldruck
— Setzungen

