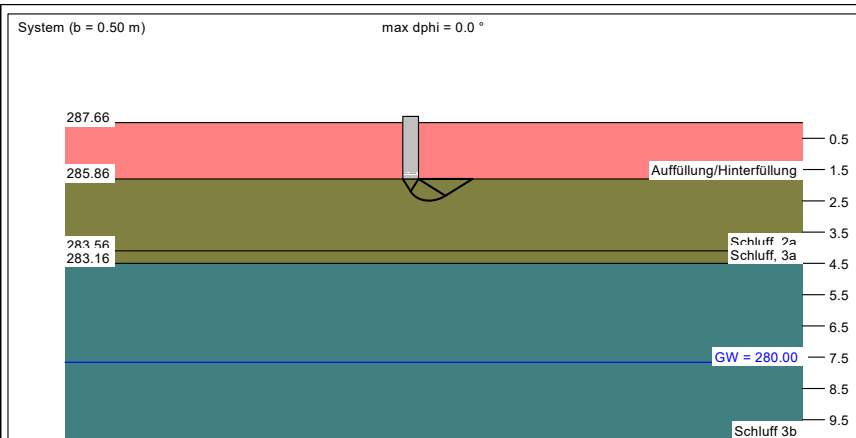


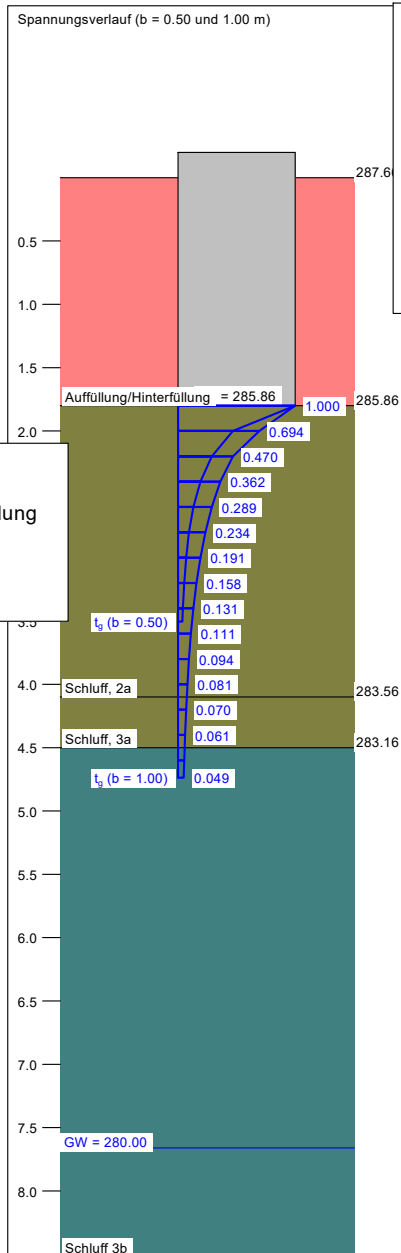


Boden	Tiefe [m]	γ [kN/m³]	γ' [kN/m³]	φ [°]	c [kN/m²]	E_s [MN/m²]	v [-]	Bezeichnung
	285.86	17.5	10.0	32.0	0.0	25.0	0.00	Auffüllung/Hinterfüllung
	283.56	18.5	9.5	26.0	3.0	10.0	0.00	Schluff, 2a
	283.16	19.0	10.0	27.0	2.0	10.0	0.00	Schluff, 3a
	<283.16	21.5	12.0	25.0	10.0	20.0	0.00	Schluff 3b

Oberkante Gelände = 287.66 m

a [m]	b [m]	$\sigma_{R,d}$ [kN/m²]	$R_{s,d}$ [kN]	$\sigma_{E,k}$ [kN/m²]	s [cm]	cal φ [°]	cal c [kN/m²]	γ_{Σ} [kN/m³]	σ_0 [kN/m²]	t_g [m]	UK LS [m]	k_s [MN/m²]
0.50	0.50	478.6	119.7	335.9	1.21	26.0	3.00	18.50	31.50	3.50	2.49	27.7
0.55	0.55	481.1	145.5	337.6	1.34	26.0	3.00	18.50	31.50	3.64	2.56	25.2
0.60	0.60	483.5	174.1	339.3	1.46	26.0	3.00	18.50	31.50	3.77	2.63	23.2
0.65	0.65	486.0	205.3	341.0	1.59	26.0	3.00	18.50	31.50	3.90	2.70	21.5
0.70	0.70	488.4	239.3	342.8	1.71	26.0	3.00	18.50	31.50	4.03	2.77	20.0
0.75	0.75	490.9	276.1	344.5	1.84	26.0	3.00	18.50	31.50	4.15	2.84	18.7
0.80	0.80	493.3	315.7	346.2	1.97	26.0	3.00	18.50	31.50	4.28	2.91	17.6
0.85	0.85	495.8	358.2	347.9	2.09	26.0	3.00	18.50	31.50	4.40	2.98	16.6
0.90	0.90	498.2	403.6	349.6	2.22	26.0	3.00	18.50	31.50	4.51	3.05	15.7
0.95	0.95	500.7	451.9	351.4	2.34	26.0	3.00	18.50	31.50	4.63	3.12	15.0
1.00	1.00	503.1	503.1	353.1	2.46	26.0	3.00	18.50	31.50	4.74	3.19	14.4

$\sigma_{E,k} = \sigma_{G,k} / (\gamma_{R,v} \cdot \gamma_{(G,Q)}) = \sigma_{G,k} / (1.40 \cdot 1.43) = \sigma_{G,k} / 1.99$ (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 = 287.66 m
Gründungssohle = 285.86 m
Grundwasser = 280.00 m

Grenztiefe mit p = 20.0 %
Grenztiefen spannungsvariabel bestimmt
Datei: 202385_An1.8.3_Schrankenu.Signale, te 1,8 m.gdg
— Sohl Druck
— Setzungen

