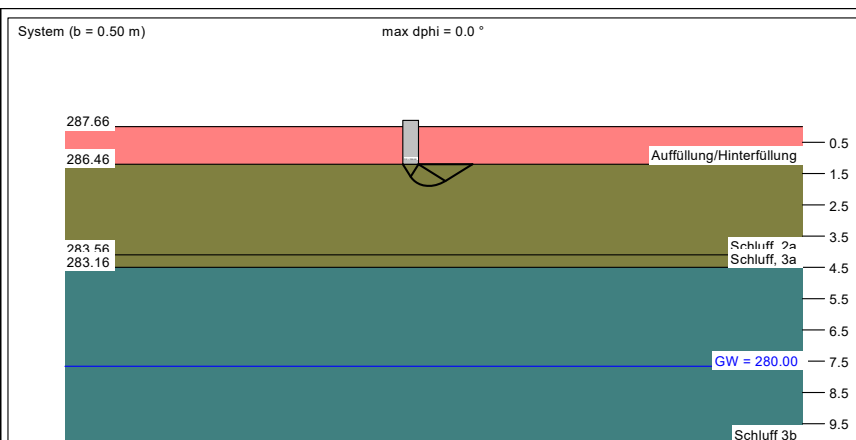


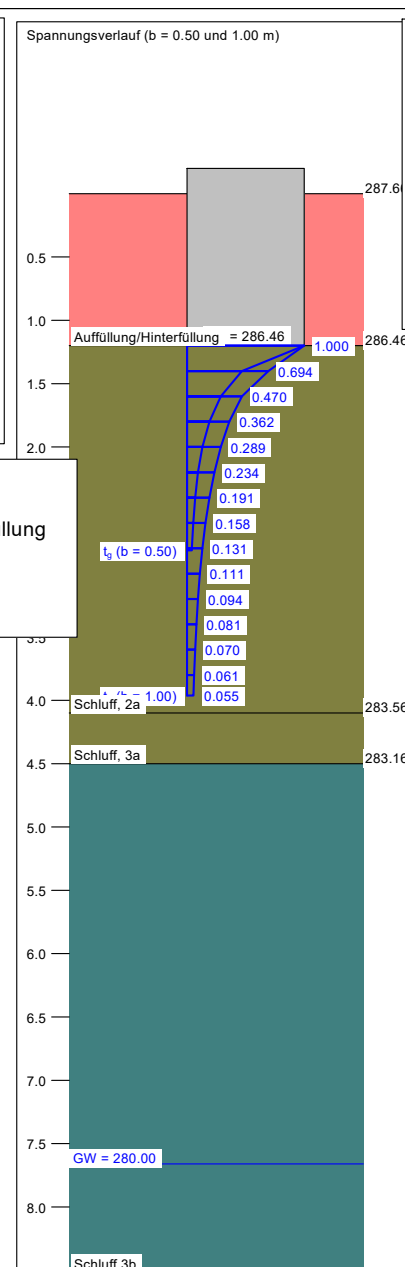


Boden	Tiefe [m]	γ [kN/m³]	γ' [kN/m³]	φ [°]	c [kN/m²]	E_s [MN/m²]	v [-]	Bezeichnung
	286.46	17.5	10.0	32.0	0.0	25.0	0.00	Auffüllung/Hinterfüllung
	283.56	18.5	9.5	26.0	3.0	10.0	0.00	Schluff, 2a
	283.16	19.0	10.0	27.0	2.0	10.0	0.00	Schluff, 3a
	<283.16	21.5	12.0	25.0	10.0	20.0	0.00	Schluff 3b

Oberkante Gelände = 287.66 m

a [m]	b [m]	$\sigma_{R,d}$ [kN/m²]	$R_{o,d}$ [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	350.8	87.7	246.2	0.88	26.0	3.00	18.50	21.00	2.82	1.89	27.9
0.55	0.55	353.2	106.8	247.9	0.97	26.0	3.00	18.50	21.00	2.94	1.96	25.5
0.60	0.60	355.7	128.0	249.6	1.06	26.0	3.00	18.50	21.00	3.06	2.03	23.5
0.65	0.65	358.1	151.3	251.3	1.16	26.0	3.00	18.50	21.00	3.18	2.10	21.7
0.70	0.70	360.6	176.7	253.0	1.25	26.0	3.00	18.50	21.00	3.30	2.17	20.2
0.75	0.75	363.0	204.2	254.7	1.34	26.0	3.00	18.50	21.00	3.41	2.24	19.0
0.80	0.80	365.5	233.9	256.5	1.44	26.0	3.00	18.50	21.00	3.53	2.31	17.8
0.85	0.85	367.9	265.8	258.2	1.53	26.0	3.00	18.50	21.00	3.64	2.38	16.8
0.90	0.90	370.4	300.0	259.9	1.63	26.0	3.00	18.50	21.00	3.75	2.45	15.9
0.95	0.95	372.8	336.5	261.6	1.73	26.0	3.00	18.50	21.00	3.86	2.52	15.1
1.00	1.00	375.2	375.2	263.3	1.83	26.0	3.00	18.50	21.00	3.96	2.59	14.4

$\sigma_{E,k} = \sigma_{0,k} / (\gamma_{R,v} \cdot \gamma_{(G,Q)}) = \sigma_{0,k} / (1.40 \cdot 1.43) = \sigma_{0,k} / 1.99$ (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 = 286.46 m
Grundwasser = 280.00 m

Grenztiefe mit p = 20.0 %
Grenztiefen spannungsvariabel bestimmt
Datei: 202385_An1.8.2_Schrankenu.Signale, te 1,2 m.gdg
— Sohl Druck
— Setzungen

