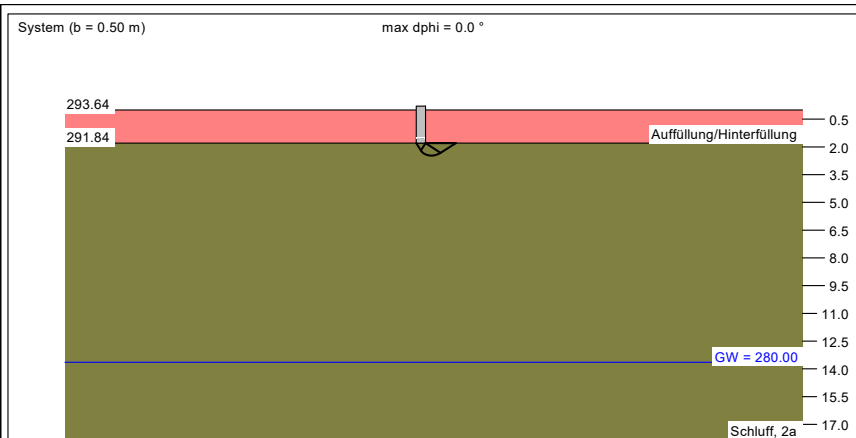


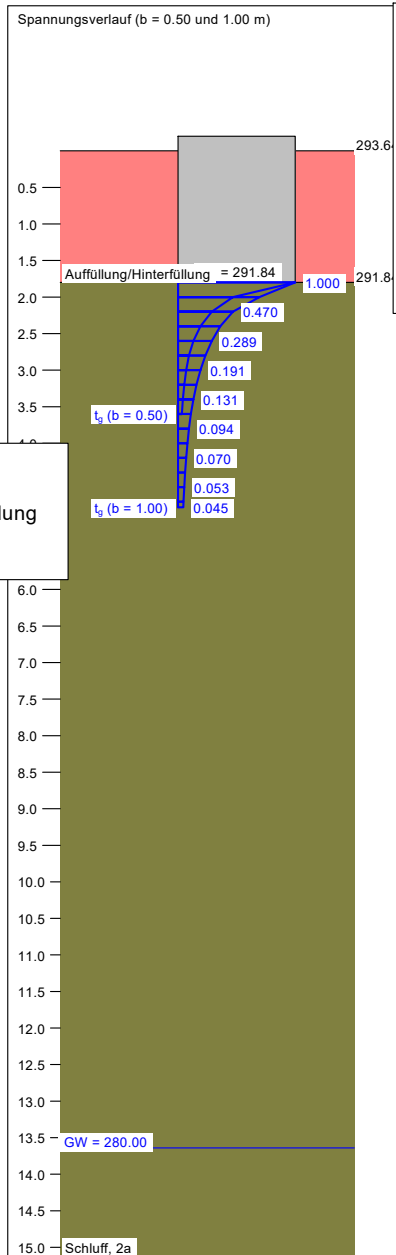


Boden	Tiefe [m]	γ [kN/m³]	γ' [kN/m³]	φ [°]	c [kN/m²]	E_s [MN/m²]	v [-]	Bezeichnung
	291.84	17.5	10.0	32.0	0.0	25.0	0.00	Auffüllung/Hinterfüllung
	<291.84	21.0	11.0	25.0	10.0	15.0	0.00	Schluff, 2a

Oberkante Gelände = 293.64 m

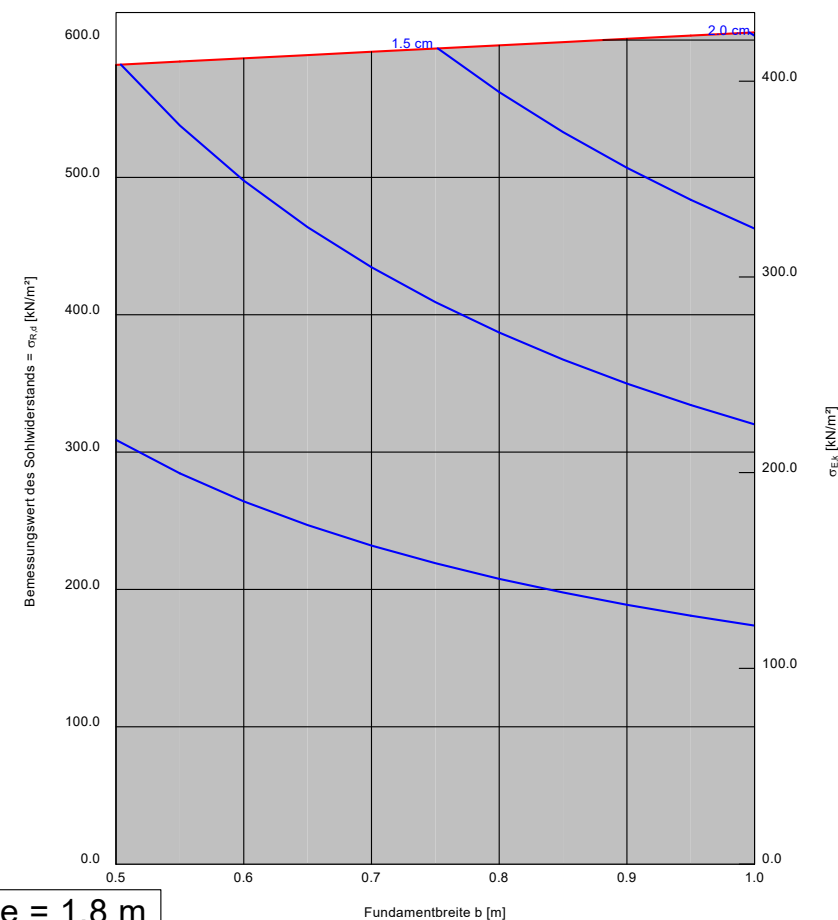
a [m]	b [m]	$\sigma_{R,d}$ [kN/m²]	$R_{s,d}$ [kN]	$\sigma_{E,k}$ [kN/m²]	s [cm]	cal φ [°]	cal c [kN/m²]	γ_{Σ} [kN/m³]	σ_{Σ} [kN/m²]	t_g [m]	UK LS [m]	k_s [MN/m²]
0.50	0.50	582.0	145.5	408.4	0.99	25.0	10.00	21.00	31.50	3.60	2.47	41.1
0.55	0.55	584.3	176.8	410.1	1.09	25.0	10.00	21.00	31.50	3.74	2.54	37.5
0.60	0.60	586.7	211.2	411.7	1.19	25.0	10.00	21.00	31.50	3.88	2.61	34.5
0.65	0.65	589.1	248.9	413.4	1.29	25.0	10.00	21.00	31.50	4.01	2.67	31.9
0.70	0.70	591.4	289.8	415.0	1.40	25.0	10.00	21.00	31.50	4.14	2.74	29.7
0.75	0.75	593.8	334.0	416.7	1.50	25.0	10.00	21.00	31.50	4.27	2.81	27.8
0.80	0.80	596.2	381.5	418.4	1.60	25.0	10.00	21.00	31.50	4.39	2.88	26.2
0.85	0.85	598.5	432.4	420.0	1.70	25.0	10.00	21.00	31.50	4.52	2.94	24.7
0.90	0.90	600.9	486.7	421.7	1.80	25.0	10.00	21.00	31.50	4.64	3.01	23.4
0.95	0.95	603.3	544.4	423.3	1.91	25.0	10.00	21.00	31.50	4.76	3.08	22.2
1.00	1.00	605.6	605.6	425.0	2.01	25.0	10.00	21.00	31.50	4.88	3.15	21.2

$\sigma_{E,k} = \sigma_{G,k} / (\gamma_{R,v} \cdot \gamma_{(G,Q)}) = \sigma_{G,k} / (1.40 \cdot 1.43) = \sigma_{G,k} / 1.99$ (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 = 293.64 m
Gründungssohle = 291.84 m
Grundwasser = 280.00 m

Grenztiefe mit p = 20.0 %
Grenztiefen spannungsvariabel bestimmt
Datei: 202388_An1.8.3_Schrankenu.Signale, te 1,8 m.gdg
— Sohl Druck
— Setzungen



te = 1,8 m