

Sterkteberekening van een leiding in open sleuf conform NEN 3650/3651:2020			Sigma 2020 3.1 ©
Algemene gegevens			
Naam van het project : X02714 Noordzeedijk en omgeving Halderberge (Stampersgat) Projectonderdeel : Ø160mm PE100 SDR11 drinkwaterleiding Importantiefactor S : 0,75			
Materiaalgegevens			
Materiaalsoort:	PE		
Kwaliteit:	PE 100 SDR 11		
Lange-duur treksterkte	MRS	= 10	N/mm ²
Materiaalfactor	γ_M	= 1,25	-
Toelaatbare langeduur spanning	$\bar{\sigma}_t$	= 8,00	N/mm ²
Elasticiteitsmodulus korte duur	E	= 975	N/mm ²
Elasticiteitsmodulus lange duur	E'	= 350	N/mm ²
Lineaire uitzettingscoëfficiënt	α_g	= 16,0·10 ⁻⁵	mm/(mm·K)
Alfa Tangentieel / Alfa Axiaal	α_σ	= 0,65	-
Toelaatbare deflectie	δ	= 8,00	%
Leidinggegevens			
Uitwendige middellijn	D _e	= 160,00	mm
Wanddikte	d _n	= 14,6	mm
Geen bocht aanwezig			
Procesgegevens			
Soort leiding (Vloeistof / Gas / Drukloos)	= Vloeistof		
Ontwerpdruk	p _d	= 0,35	N/mm ²
Volumieke massa medium	ρ	= 1000	kg/m ³
Temperatuurverschil	Δ_t	= 10	°
Aanleggegevens			
Ligging: Evenwijdig aan een waterstaatswerk			
Zettingslengte	L	= 40.000	mm
Dekking van de leiding t.o.v. maaiveld	H	= 1	m
Gronddekking boven de grondwaterstand	H _d	= 0,7	m
Gronddekking onder de grondwaterstand	H _n	= 0,30	m
Belastinghoek	α	= 180	°
Ondersteuningshoek	β	= 70	°
Uitvoeringszakkingverschil	f _v	= 15	mm
Zettingsverschil	f _z	= 25	mm
Klinkpercentage	μ	= 0,1	%
Marstonfactor	f _m	= 0,3	-
Gegevens waterstaatswerk i.v.m. berekening veiligheidszone			
Waterstaatswerk: Niet Verheeld			
Hoogteverschil kruin-maaiveld	H _{werk}	= 0,25	m
			02-03-2022 16:22:44

Sterkteberekening van een leiding in open sleuf conform NEN 3650/3651:2020			Sigma 2020 3.1 ©	
Grondmechanische gegevens				
Grondsoort			= Klei	
Volumiek gewicht droge grond	γ_d	= 18,2		kN/m ³
Volumiek gewicht natte grond	γ_n	= 13,07		kN/m ³
Volumiek gewicht water	γ_w	= 10		kN/m ³
Inwendige wrijvingshoek grond	φ	= 15		°
Effectieve cohesie	c'	= 2,5		kN/m ²
Ongedraineerde schuifsterkte	c_u	= 20		kN/m ²
Minimale verticale beddingconstante	$k_{v,min}$	= 0,0044		N/mm ³
Gemiddelde verticale beddingconstante	$k_{v,gem}$	= 0,0068		N/mm ³
E-modulus ondergrond	E_{100}	= 0,5		MN/m ²
Niet rekenen met horizontale steundruk				
Geen grondmechanisch onderzoek uitgevoerd	γ	= 1,1		
Beschrijving van de sondering	02			
Verkeersbelasting				
Grafiek II:			Fatigue Load Model 2, Lorry 4	
Niet rekenen met ontlastende invloed wegdek				

Sterkteberekening van een leiding in open sleuf conform NEN 3650/3651:2020				Sigma 2020 3.1 ©
1. Eigenschappen van de leiding				
Inwendige middellijn	$D_i = D_e - 2 \cdot d_n$	= 130,80	mm	
Gemiddelde middellijn	$D_g = (D_e + D_i) / 2$	= 145,40	mm	
Uitwendige middellijn+bekleding	$D_o = D_e + 2 \cdot e$	= 160,00	mm	
Uitwendige straal	$r_e = D_e / 2$	= 80,00	mm	
Inwendige straal	$r_i = D_i / 2$	= 65,40	mm	
Gemiddelde straal	$r_g = (r_e + r_i) / 2$	= 72,70	mm	
Traagheidsmoment buis	$I_b = (D_e^4 - D_i^4) \cdot \pi / 64$	= 17.801.758,07	mm ⁴	
Weerstandsmoment buis	$W_b = I_b / r_e$	= 222.521,98	mm ³	
Wandtraagheidsmoment	$I_w = d_n^3 / 12$	= 259,34	mm ⁴ /mm ¹	
Wandweerstandsmoment	$W_w = d_n^2 / 6$	= 35,53	mm ³ /mm ¹	
2. Toetsing of vereenvoudigde berekeningsmethode is toegestaan				
<p>Voor vloeistofleidingen geldt: $H^3 \cdot D_i^5$ moet kleiner dan 40 m⁸ zijn.</p> <p>H is de druk in meters vloeistofkolom.</p> <p>Rekening houdende met $g = 9,81 \text{ m/s}^2$ volgt:</p> $H = \frac{p_d}{\rho \cdot g}$ $H = \frac{350.000}{1.000 \cdot 9,81} = 35,68 \text{ m} \rightarrow H^3 \cdot D_i^5 = 35,68^3 \cdot 0,13^5 = 1,74 \text{ m}^8$				
3. Berekening van de veiligheidszone				
$R_B = 8 \cdot \sqrt[5]{H^3 \cdot D_i^5}$ $R_B = 8 \cdot \sqrt[5]{35,68^3 \cdot 0,13^5} = 8,57 \text{ m}$ Veiligheidszone = $4 \cdot H_{\text{werk}} + R_B = 4 \cdot 0,25 + 8,57 = 9,57 \text{ m}$ $D_K = 1,2 \cdot (D_o + H) = 1,2 \cdot (0,16 + 1) = 1,39 \text{ m}$				
4. Berekening van de spanningen s_p en s_{pl} t.g.v. inwendige druk				
$D_g/d_n = 145,40/14,60 = 9,96 \rightarrow D_g/d_n \leq 20 \rightarrow$ Dikwandige leiding $\sigma_p = \frac{r_e^2 + r_i^2}{r_e^2 - r_i^2} \cdot p_d$ $\sigma_p = \frac{80,00^2 + 65,40^2}{80,00^2 - 65,40^2} \cdot 0,35 = 1,76 \text{ N/mm}^2$ $\sigma_{y1} = \sigma_p = 1,76 \text{ N/mm}^2$ $\sigma_{pl} = \nu \cdot \sigma_p = 0,4 \cdot 1,76 = 0,70 \text{ N/mm}^2$ Toelaatbare spanning = $\bar{\sigma}_t \cdot S = 8,00 \cdot 0,75 = \mathbf{6,00 \text{ N/mm}^2}$				
5. Berekening reroundingfactor f_{rr}				
$f_{rr} = 1 / (1 + \frac{2 \cdot p_d \cdot r_g^3 \cdot k_y}{E \cdot I_w})$ $f_{rr} = 1 / (1 + \frac{2 \cdot 0,35 \cdot 72,7^3 \cdot 0,102}{975 \cdot 259,34}) = 0,90$				
				02-03-2022 16:22:44

Sterkteberekening van een leiding in open sleuf conform NEN 3650/3651:2020	Sigma 2020 3.1 ©
6. Berekening van de neutrale grondbelasting Q_n	
$q_n = \gamma \cdot \gamma_d \cdot H_d + \gamma \cdot \gamma_n \cdot H_n - \gamma_w \cdot H_w$ $q_n = 1,1 \cdot 18,2 \cdot 0,7 + 1,1 \cdot 13,07 \cdot 0,3 - 10 \cdot 0,3 = 15,33 \text{ kN/m}^2$ $Q_n = q_n \cdot D_o$ $Q_n = 15,33 \cdot 10^{-3} \cdot 160 = 2,45 \text{ N/mm}^1$	
7. Berekening van de passieve grondbelasting Q_p	
$\sigma_{\text{vert}} = \frac{\gamma_d}{\gamma} \cdot H_d + \frac{\gamma_n}{\gamma} \cdot H_n - \gamma_w \cdot H_w$ $\sigma_{\text{vert}} = \frac{18,2}{1,1} \cdot 0,7 + \frac{13,07}{1,1} \cdot 0,3 - 10 \cdot 0,3 = 12,15 \text{ kN/m}^2$ $\sigma_{\text{hor}} = \sigma_{\text{vert}} \cdot (1 - \sin(\varphi))$ $\sigma_{\text{hor}} = 12,15 \cdot (1 - \sin(15)) = 9,00 \text{ kN/m}^2$ $\sigma_o' = \frac{\sigma_{\text{vert}} + \sigma_{\text{hor}}}{2}$ $\sigma_o' = \frac{12,15 + 9,00}{2} = 10,57 \text{ kN/m}^2$ $p_f' = \sigma_o' \cdot (1 + \sin(\varphi)) + c \cdot \cos(\varphi)$ $p_f' = 10,57 \cdot (1 + \sin(15)) + 2,5 \cdot \cos(15) = 15,73 \text{ kN/m}^2$ $\kappa = 1 - \sin(\varphi)$ $\kappa = 1 - \sin(15) = 0,741$ $v = \frac{\kappa}{1 + \kappa}$ $v = \frac{0,741}{1 + 0,741} = 0,43$ $G = \frac{E_{100}}{2 \cdot (1 + v)}$ $G = \frac{0,5}{2 \cdot (1 + 0,43)} = 0,11$ $Q = \frac{\sigma_o' \cdot \sin(\varphi) + c \cdot \cos(\varphi)}{G}$ $Q = \frac{10,57 \cdot \sin(15) + 2,5 \cdot \cos(15)}{0,11 \cdot 10^3} = 0,049$ $p_{\text{max}}' = (p_f' + c \cdot \cot(\varphi)) \cdot \left(\frac{0,5 \cdot D_o^2}{0,5 \cdot D_o + H} + Q \right)^{\frac{-\sin \varphi}{1 + \sin \varphi}} - c \cdot \cot(\varphi)$ $p_{\text{max}}' = (15,73 + 2,5 \cdot \cot(15)) \cdot \left(\frac{0,5 \cdot 0,16^2}{0,5 \cdot 0,16 + 1} + 0,05 \right)^{\frac{-\sin 15}{1 + \sin 15}} - 2,5 \cdot \cot(15)$ $p_{\text{max}}' = 36,31 \text{ kN/m}^2$ $Q_p = p_{\text{max}}' \cdot D_o$ $Q_p = 36,31 \cdot 10^{-3} \cdot 160 = 5,81 \text{ N/mm}^1$	
	02-03-2022 16:22:44

Sterkteberekening van een leiding in open sleuf conform NEN 3650/3651:2020	Sigma 2020 3.1 ©
8. Berekening van de reële grondbelasting Q_k	
$E_{100, \text{norm}} = E_{100} \cdot (q_n/100)^{0,8} = 0,5 \cdot (15,33/100)^{0,8} = 0,11 \text{ MN/m}^2$ $E_1 = E_{100, \text{norm}} / \frac{1 - \nu - 2 \cdot \nu^2}{1 - \nu}$ $E_1 = 0,11 / \frac{1 - 0,43 - 2 \cdot 0,43^2}{1 - 0,43} = 0,30 \text{ MN/m}^2$ $z_{\text{max}} = 0,25 \cdot \frac{D_o}{E_1^{1,5} \cdot \sqrt{H/D_o}}$ $z_{\text{max}} = 0,25 \cdot \frac{0,16}{0,30^{1,5} \cdot \sqrt{1/0,16}} = 0,096 \text{ m}$ $q_k = q_n + \frac{\frac{\mu \cdot D_o}{z_{\text{max}}} \cdot (q_p - q_n)}{1 + \frac{q_p - q_n}{z_{\text{max}} \cdot k_{v, \text{min}}}}$ $q_k = 15,33 + \frac{\frac{0,1 \cdot 0,16}{0,096} \cdot (36,31 - 15,33)}{1 + \frac{36,31 - 15,33}{0,096 \cdot 0,0044 \cdot 10^6}} = 18,65 \text{ kN/m}^2$ $Q_k = q_k \cdot D_o$ $Q_k = 18,65 \cdot 10^{-3} \cdot 160 = 2,98 \text{ N/mm}^1$	
9. Berekening van de verkeersbelasting Q_v volgens Grafiek II NEN 3650-1:C.17	
Niet rekenen met ontlastende invloed $q_v = 38,56 \text{ kN/m}^2$ $Q_v = q_v \cdot D_o$ $Q_v = 38,56 \cdot 10^{-3} \cdot 160 = 6,17 \text{ N/mm}^1$	
10. Berekening van de stijfheidsverhouding grond/leiding λ	
$\lambda = \sqrt[4]{\frac{D_o \cdot k_{v, \text{gem}}}{4 \cdot E \cdot I_b}}$ $\lambda = \sqrt[4]{\frac{160 \cdot 0,0068}{4 \cdot 975 \cdot 17.801.758,07}} = 0,0020 \text{ mm}^{-1}$	
11. Berekening van de indirect overgedragen bovenbelasting (1^e en 2^e jaar)	
Zettingslengte $L = 40.000 \text{ mm}$ $\lambda \cdot L = 0,0020 \cdot 40.000 = 79,59$ $i = 0,975$ (= 97,5 % inklemming) $B_z = 0,00000217$ (volgens NEN 3651 - 8.5.2.4 tabel 5) $Q_z = B_z \cdot f_v \cdot D_o \cdot k_{v, \text{gem}}$ $Q_z = 0,00000217 \cdot 15 \cdot 160 \cdot 0,0068 = 0,000035 \text{ N/mm}^1$ $Q_d = Q_z \cdot \lambda \cdot L \cdot (i + \frac{i \cdot \lambda \cdot L}{6})$ $Q_d = 0,000035 \cdot 0,0020 \cdot 40.000 \cdot (0,975 + \frac{0,975 \cdot 0,0020 \cdot 40.000}{6}) = 0,04 \text{ N/mm}^1$	
	02-03-2022 16:22:44

Sterkteberekening van een leiding in open sleuf conform NEN 3650/3651:2020		Sigma 2020 3.1 ©				
12. Berekening van de indirect overgedragen bovenbelasting (na 2 jaar)						
$Q_z = B_z \cdot (f_v + 2,0 \cdot f_z) \cdot D_o \cdot k_{v,gem}$ $Q_z = 0,00000217 \cdot (15 + 2,0 \cdot 25) \cdot 160 \cdot 0,0068 = 0,00015 \text{ N/mm}^1$ $Q_d = Q_z \cdot \lambda \cdot L \cdot (i + \frac{i \cdot \lambda \cdot L}{6})$ $Q_d = 0,00015 \cdot 0,0020 \cdot 40.000 \cdot (0,975 + \frac{0,975 \cdot 0,0020 \cdot 40.000}{6}) = 0,17 \text{ N/mm}^1$						
13. Berekening evenwichtsdraagvermogen en controle met bovenbelastingen						
<i>Berekening evenwichtsdraagvermogen</i> $B = D_o = 0,16 \text{ m}$ $B/L = 0,1$ $Z = h + D_o / 2 = 1,00 + 0,16 / 2 = 1,08 \text{ m}$ $S_c = 0,2 \cdot B/L = 0,02$ $d_c = 0,4 \cdot \tan^{-1}(Z/B) = 0,4 \cdot \tan^{-1}(1,08/0,16) = 0,57$ $P_{we} = 0,85 \cdot c_u \cdot (\pi + 2) \cdot (1 + S_c + d_c)$ $P_{we} = 0,85 \cdot 20 \cdot (\pi + 2) \cdot (1 + 0,02 + 0,57)$ $P_{we} = 138,93 \text{ kN/m}^2 = 0,14 \text{ N/mm}^2$ $P_{weDo} = P_{we} \cdot D_o = 0,14 \cdot 160,00 = 22,23 \text{ N/mm}^1$ <i>Controle bovenbelastingen met evenwichtsdraagvermogen</i> <table><tr><td><i>Situatie 1^e en 2^e jaar</i> $Q_k = 2,98 \text{ N/mm}^1$ $Q_v = 6,17 \text{ N/mm}^1$ $Q_d = 0,04 \text{ N/mm}^1 +$ $\Sigma = 9,19 \text{ N/mm}^1$</td><td><i>Conclusie:</i> Geen aanpassing van Q_d nodig</td><td><i>Situatie na 2 jaar</i> $Q_n = 2,45 \text{ N/mm}^1$ $Q_v = 6,17 \text{ N/mm}^1$ $Q_d = 0,17 \text{ N/mm}^1 +$ $\Sigma = 8,79 \text{ N/mm}^1$</td><td><i>Conclusie:</i> Geen aanpassing van Q_d nodig</td></tr></table>			<i>Situatie 1^e en 2^e jaar</i> $Q_k = 2,98 \text{ N/mm}^1$ $Q_v = 6,17 \text{ N/mm}^1$ $Q_d = 0,04 \text{ N/mm}^1 +$ $\Sigma = 9,19 \text{ N/mm}^1$	<i>Conclusie:</i> Geen aanpassing van Q_d nodig	<i>Situatie na 2 jaar</i> $Q_n = 2,45 \text{ N/mm}^1$ $Q_v = 6,17 \text{ N/mm}^1$ $Q_d = 0,17 \text{ N/mm}^1 +$ $\Sigma = 8,79 \text{ N/mm}^1$	<i>Conclusie:</i> Geen aanpassing van Q_d nodig
<i>Situatie 1^e en 2^e jaar</i> $Q_k = 2,98 \text{ N/mm}^1$ $Q_v = 6,17 \text{ N/mm}^1$ $Q_d = 0,04 \text{ N/mm}^1 +$ $\Sigma = 9,19 \text{ N/mm}^1$	<i>Conclusie:</i> Geen aanpassing van Q_d nodig	<i>Situatie na 2 jaar</i> $Q_n = 2,45 \text{ N/mm}^1$ $Q_v = 6,17 \text{ N/mm}^1$ $Q_d = 0,17 \text{ N/mm}^1 +$ $\Sigma = 8,79 \text{ N/mm}^1$	<i>Conclusie:</i> Geen aanpassing van Q_d nodig			
14. Momenten en spanningen t.g.v. directe en indirecte bovenbelastingen (1 ^e en 2 ^e jaar)						
<i>Moment t.g.v. Q_k en Q_v</i> $M_q = K_b \cdot (Q_k + Q_v) \cdot r_g$ $M_q = 0,177 \cdot (2,98 + 6,17) \cdot 72,70$ $M_q = 117,78 \text{ Nmm/mm}^1$		<i>Moment t.g.v. Q_d</i> $M_{qd} = K_{b,ind} \cdot Q_d \cdot r_g$ $M_{qd} = 0,122 \cdot 0,04 \cdot 72,70$ $M_{qd} = 0,35 \text{ Nmm/mm}^1$				
<i>Spanning t.g.v. M_q en M_{qd}</i> $\sigma_q = f_{rr} \cdot (M_q + M_{qd}) / W_w$ $\sigma_q = 0,90 \cdot (117,78 + 0,35) / 35,53 = 3,00 \text{ N/mm}^2$						
15. Momenten en spanningen t.g.v. directe en indirecte bovenbelastingen (na 2 jaar)						
<i>Moment t.g.v. Q_n en Q_v</i> $M_q = K_b \cdot (Q_n + Q_v) \cdot r_g$ $M_q = 0,177 \cdot (2,45 + 6,17) \cdot 72,70$ $M_q = 110,94 \text{ Nmm/mm}^1$		<i>Moment t.g.v. Q_d</i> $M_{qd} = K_{b,ind} \cdot Q_d \cdot r_g$ $M_{qd} = 0,122 \cdot 0,17 \cdot 72,70$ $M_{qd} = 1,51 \text{ Nmm/mm}^1$				
<i>Spanning t.g.v. M_q en M_{qd}</i> $\sigma_q = f_{rr} \cdot (M_q + M_{qd}) / W_w$ $\sigma_q = 0,90 \cdot (110,94 + 1,51) / 35,53 = 2,86 \text{ N/mm}^2$						
		02-03-2022 16:22:44				

Sterkteberekening van een leiding in open sleuf conform NEN 3650/3651:2020		Sigma 2020 3.1 ©
16. Berekening van de spanning s_{bx} t.g.v. uitvoeringszakkingverschil f_v		
$\sigma_{bx} = C_z \cdot f_v \cdot \sqrt{\frac{E \cdot k_{v,gem}}{d_n}}$ $\sigma_{bx} = 0,00179 \cdot 15 \cdot \sqrt{\frac{975 \cdot 0,0068}{14,6}} = \mathbf{0,02 \text{ N/mm}^2}$		
17. Berekening van de spanning s_{bx} t.g.v. uitvoeringszakkingverschil f_v en zettingsverschil f_z		
$\sigma_{bx} = C_z \cdot (f_v + 2,0 \cdot f_z) \cdot \sqrt{\frac{E \cdot k_{v,gem}}{d_n}}$ $\sigma_{bx} = 0,00179 \cdot (15 + 2,0 \cdot 25) \cdot \sqrt{\frac{975 \cdot 0,0068}{14,6}} = \mathbf{0,08 \text{ N/mm}^2}$		
18. Berekening van de spanning s_{ax} t.g.v. temperatuurverschil		
$\sigma_{ax} = \Delta t \cdot \alpha_g \cdot E$ $\sigma_{ax} = 10 \cdot 0,00016 \cdot 975 = \mathbf{1,56 \text{ N/mm}^2}$		
19. Berekening van de spanningsverhogingsfactoren van de bocht		
Aangezien er geen bocht wordt toegepast volgt: $i_x = 1, i_y = 0, i_{xp} = 1, i_{yp} = 0$		
20. Toetsing op minimale ringstijfheid S_N		
$S_N = E \cdot \frac{I_w}{D_g^3}$ $S_N = 975 \cdot \frac{259,34}{145,4^3} = 0,0823 \text{ N/mm}^2 = \mathbf{82,26 \text{ kN/m}^2}$ Minimaal vereiste ringstijfheid = 2 kN/m²		
21. Toetsing op implosie: berekening van de alzijdige overdruk		
Veiligheidsfactor γ voor langdurige onderdruk: $\gamma = 3$ Veiligheidsfactor γ voor kortdurende onderdruk: $\gamma = 1,5$ $p_o = \frac{1}{\gamma \cdot (1 - \nu^2)} \cdot \frac{24 \cdot E \cdot I_w}{D_g^3}$ $p_{o,kort} = \frac{1}{1,5 \cdot (1 - 0,4^2)} \cdot \frac{24 \cdot 975,00 \cdot 259,34}{145,40^3} = 1,57 \text{ N/mm}^2$ $p_{o,lang} = \frac{1}{3 \cdot (1 - 0,4^2)} \cdot \frac{24 \cdot 350,00 \cdot 259,34}{145,40^3} = 0,28 \text{ N/mm}^2$ Conclusie: Kans op implosie bij 28,12 m grondwater boven de leiding		
22. Berekening van de optredende en toelaatbare deflectie		
$\delta_Y = \frac{(0,089 \cdot Q - 0,095 \cdot Q_{n,h} + 0,048 \cdot Q_d) \cdot r_g^3}{E' \cdot I_w}$ $\delta_Y = \frac{(0,089 \cdot (Q_n + \frac{1}{2} \cdot Q_v) - 0,095 \cdot (1 - \sin \varphi) \cdot (Q_n + \frac{1}{2} \cdot Q_v) + 0,048 \cdot Q_d) \cdot r_g^3}{E' \cdot I_w}$ $\delta_Y = \frac{(0,089 \cdot (2,45 + \frac{1}{2} \cdot 6,17) - 0,095 \cdot (1 - \sin(15^\circ)) \cdot (2,45 + \frac{1}{2} \cdot 6,17) + 0,048 \cdot 0,17) \cdot 72,70^3}{350 \cdot 259,34} = \mathbf{0,47 \text{ mm} (= 0,32\%)}$ Toelaatbare deflectie = 8% · importantiefactor S · $D_g = 0,08 \cdot 0,75 \cdot 145,40 = \mathbf{8,72 \text{ mm}}$		
		02-03-2022 16:22:45

Sterkteberekening van een leiding in open sleuf conform NEN 3650/3651:2020	Sigma 2020 3.1 ©
23. Berekening van het totaal aan optredende spanningen (1^e en 2^e jaar)	
<p>Optredende spanningen in omtreksrichting van de leiding</p> $\sigma_{y2} = \alpha_{\sigma} \cdot \sigma_q$ $\sigma_{y2} = 0,65 \cdot 3,00 = \mathbf{1,95 \text{ N/mm}^2}$ <p>Optredende spanningen in langsrichting van de leiding</p> $\sigma_x = \sigma_{pl} + \alpha_{\sigma} \cdot \sigma_{bx} + \sigma_{ax}$ $\sigma_x = 0,70 + 0,65 \cdot 0,02 + 1,56 = \mathbf{2,28 \text{ N/mm}^2}$ <p>Toelaatbare spanning = $\bar{\sigma}_t \cdot S = 8,00 \cdot 0,75 = \mathbf{6,00 \text{ N/mm}^2}$</p>	
24. Berekening van het totaal aan optredende spanningen (na 2 jaar)	
<p>Optredende spanningen in omtreksrichting van de leiding</p> $\sigma_{y2} = \alpha_{\sigma} \cdot \sigma_q$ $\sigma_{y2} = 0,65 \cdot 2,86 = \mathbf{1,86 \text{ N/mm}^2}$ <p>Optredende spanningen in langsrichting van de leiding</p> $\sigma_x = \sigma_{pl} + \alpha_{\sigma} \cdot \sigma_{bx} + \sigma_{ax}$ $\sigma_x = 0,70 + 0,65 \cdot 0,08 + 1,56 = \mathbf{2,31 \text{ N/mm}^2}$ <p>Toelaatbare spanning = $\bar{\sigma}_t \cdot S = 8,00 \cdot 0,75 = \mathbf{6,00 \text{ N/mm}^2}$</p>	
	02-03-2022 16:22:45