

Statische Berechnung

Bauvorhaben: Musterstatik für Stahlbetonrohr DN 700, Rohrüberdeckung = 0,70 - 3,30 m

Beschreibung: Stahlbetonrohre nach DIN EN 1916 mit DIN V 1201.
Verlegt nach DIN EN 1610, DWA-A 139 und den FBS-Verlegerichtlinien

Auftraggeber: Betonwerk Steinbach GmbH & Co. KG
Flemmingener Weg 2
09322 Penig, OT Niedersteinbach

Bearbeiter: Dipl.-Ing. (FH) Daniel Weiße
Betonwerk Steinbach GmbH & Co. KG
09322 Penig

Statik-Nr.: DN 700 Stb

Datum: 14.04.2025

Betonwerk Steinbach GmbH & Co. KG

Niedersteinbach – Flemmingener Weg 2
09322 Penig

Tel. 03 44 97 / 731-0 / Fax 731-10

www.betonwerk-steinbach.net

steinbach@betonwerk-steinbach.net



Unterschrift

Inhaltsangabe

1 Bemerkungen	4
2 Statik nach ATV-DVWK-A 127, 3.Auflage: Position 1: DN 700 Stb, H = 0,70 m	5
2.1 Eingaben	5
2.1.1 Sicherheiten	5
2.1.2 Boden	5
2.1.3 Belastung	6
2.1.4 Einbau	6
2.1.5 Stahlbeton-Rohr	6
2.2 Ergebnisse	8
2.2.1 Zwischenergebnisse Rohr	8
2.2.1.1 Materialeigenschaften	8
2.2.1.2 Stahlbetonrohr	9
2.2.2 Mindestgrabenbreite nach DIN EN 1610:2015-12	10
2.2.3 Zwischenergebnisse	10
2.2.3.1 Silotheorie	10
2.2.3.2 Belastung	10
2.2.3.3 Boden-Verformungsmoduln EB	10
2.2.3.4 Bodensteifigkeiten	10
2.2.3.5 Auflagerwinkel, wirksame Ausladung und Reibungswinkel	10
2.2.3.6 Rohrwerkstoffkennwerte und Ringsteifigkeit	11
2.2.3.7 Steifigkeitsverhältnisse	11
2.2.3.8 Beiwerte	11
2.2.3.9 Konzentrationsfaktoren λ_R und λ_B	11
2.2.3.10 Druckverteilung am Rohrumfang	11
2.2.4 Nicht lastabhängige Nachweise, Stahlbeton	11
2.2.4.1 Mindestbetongüte infolge der gewählten Expositionsklasse	11
2.2.4.2 Überprüfung der Mindestbewehrung (DIN EN 1916:2002 5.2.1)	12
2.2.4.3 Abstand und Anzahl der Längsstäbe (DIN V 1201:2004-08 5.2.1)	12
2.2.4.4 Betondeckung (DIN V 1201:2004-08 5.2.2)	12
2.2.5 Schnittkräfte , Langzeit	13
2.2.6 Bemessung Ringbewehrung	14
2.2.7 Nachweis im Grenzzustand der Gebrauchstauglichkeit (DIN V 1201:2004-08 5.2.5)	15
2.3 Vereinfachter Nachweis gegen Ermüden nach DIN EN 1992-1-1, 6.8.7	15
2.3.1 Nachweis der geschweißten Bewehrungskörbe	16
2.3.2 Nachweis Beton in der Druckzone	16
3 Statik nach ATV-DVWK-A 127, 3.Auflage: Position 2: DN 700 Stb, H = 3,30 m	18
3.1 Eingaben	18
3.1.1 Sicherheiten	18
3.1.2 Boden	18

3.1.3 Belastung	19
3.1.4 Einbau	19
3.1.5 Stahlbeton-Rohr	19
3.2 Ergebnisse	21
3.2.1 Zwischenergebnisse Rohr	21
3.2.1.1 Materialeigenschaften	21
3.2.1.2 Stahlbetonrohr	22
3.2.2 Mindestgrabenbreite nach DIN EN 1610:2015-12	23
3.2.3 Zwischenergebnisse	23
3.2.3.1 Silotheorie	23
3.2.3.2 Belastung	23
3.2.3.3 Boden-Verformungsmoduln EB	23
3.2.3.4 Bodensteifigkeiten	23
3.2.3.5 Auflagerwinkel, wirksame Ausladung und Reibungswinkel	23
3.2.3.6 Rohrwerkstoffkennwerte und Ringsteifigkeit	24
3.2.3.7 Steifigkeitsverhältnisse	24
3.2.3.8 Beiwerte	24
3.2.3.9 Konzentrationsfaktoren λ_R und λ_B	24
3.2.3.10 Druckverteilung am Rohrumfang	24
3.2.4 Nicht lastabhängige Nachweise, Stahlbeton	25
3.2.4.1 Mindestbetongüte infolge der gewählten Expositionsklasse	25
3.2.4.2 Überprüfung der Mindestbewehrung (DIN EN 1916:2002 5.2.1)	25
3.2.4.3 Abstand und Anzahl der Längsstäbe (DIN V 1201:2004-08 5.2.1)	25
3.2.4.4 Betondeckung (DIN V 1201:2004-08 5.2.2)	25
3.2.5 Schnittkräfte , Langzeit	26
3.2.6 Bemessung Ringbewehrung	27
3.2.7 Nachweis im Grenzzustand der Gebrauchstauglichkeit (DIN V 1201:2004-08 5.2.5)	27

1 Bemerkungen

Vorbemerkungen:

- Verlegung der Rohre gemäß DIN EN 1610, DWA-A 139 und den FBS-Verlegevorschriften.
- Die in der statischen Berechnung getroffenen Annahmen sind bauseits an Ort und Stelle mit den tatsächlichen Verhältnissen zu vergleichen. Bei Abweichung ist eine Rücksprache mit dem Ersteller der Statik zu empfehlen. Änderungen an den Einbau- oder Lastbedingungen können eine neue statische Berechnung erforderlich machen.
- Die Rohrstatik betrifft nur die Beanspruchung quer zur Rohrachse. Eine fachgerechte gleichmäßige Auflagerung in Rohrlängsrichtung muss bauseits sichergestellt werden. (Siehe ATV-DVWK-A 127).
- Die statische Berechnung nach ATV-DVWK-A 127 setzt einen tragfähigen Baugrund voraus.
- Gegebenenfalls ist, besonders in der Leitungszone, das Eindringen des anstehenden Bodens oder die Verlagerung von Material der Leitungszone in den anstehenden Boden zu verhindern (DIN EN 1610 / 11.3).
- Bei Grundwasser im Rohrgraben sind besondere Maßnahmen zu treffen. Dies gilt besonders für das Rohraufleger (Rücksprache mit zuständiger Bauleitung). Während der Verlegearbeiten ist der Graben frei von Wasser zu halten.
- Bei Sonderausführungen ist die DIN EN 1610, Abschnitt 7.3 zu beachten.
- Wird ein Betonaufleger berechnet und nichts anderes angegeben, so ist als Auflagerbeton mindestens ein C 16/20 zu verwenden.
- Bei Ausführung von Betonaufleger bzw. –ummantelung darf mit der Seitenverfüllung erst begonnen werden, wenn der Auflagerbeton eine ausreichende Festigkeit erreicht hat.
- Zwischen Verbau und Betonaufleger in der Grabensohle darf kein Kraft- oder Formschluss bestehen. D.h. zwischen Betonaufleger und Verbau muss eine flexible Trennschicht (z.B. Polystyrol) vorgesehen werden, um Schäden beim Rückbau zu vermeiden.
- Bei Einsatz von Verdichtungsgeräten sind die erforderlichen Mindestüberdeckungen zu beachten. (Siehe DWA-A 139).
- Im Bereich der Abdeckung, bis 30 cm (im verdichteten Zustand) über der Rohrleitung darf nur mit Handstampfern oder mit leichten, geeigneten Verdichtungsgeräten verdichtet werden. Der dynamische Einsatz von Anbauverdichtern direkt über dem Rohr ist hier nicht zulässig.
- Anbauverdichter ersetzen nicht das sorgfältige Unterstopfen des Rohres und das manuelle Verdichten des Rohrzwickels
- Der nachfolgende Straßenbau ist über die Lage der Kanäle genau zu informieren.
- In Gebieten sehr enger Bebauung (z.B. Altstadt) können zu den Lasten aus Verkehr und Überdeckung zusätzliche Belastungen aus der angrenzenden Bebauung (Fundamente) auf den Kanal einwirken. Diese sind gesondert zu berücksichtigen. Außerdem wird empfohlen, die Baugrube zur Vermeidung von Gebäudeschäden durch Setzungen bis Oberkante Baugrube zwischen den Spundwänden mit Magerbeton zu verfüllen und die Spundwand nicht zu ziehen.

Bauseitige Angaben:

Durch MUSTERSTATIK

2 Statik nach ATV-DVWK-A 127, 3.Auflage: Position 1: DN 700 Stb, H = 0,70 m

Titel der Teilstatik: Position 1: DN 700 Stb, H = 0,70 m

Annahmen: Einzelgraben mit Verbau. Rückbau des Verbau schrittweise beim Verfüllen und Verdichtung nach dem Ziehen sicherstellen!
H = 0,70 - 3,30 m Sand- oder Kies-Sand-Auflager $2\alpha' \geq 90^\circ$

Die Rohrstatik gilt alternativ auch ohne Verbau mit einem Böschungswinkel 60° .
Bodenarten: Hauptverfüllung G1 bis G4
Leitungszone G1
Anstehender Boden G1 bis G4

Bei Abweichungen in der Bauausführung bzw. den Baubedingungen kann ggf. ein neuer statischer Nachweis erforderlich sein mit dann anderen Auflagerbedingungen.

In der statischen Berechnung ist – gemäß ATV-DVWK A 127 Tabelle 8 – der Verdichtungsgrad in der Leitungszone und Hauptverfüllung mit 90 % angesetzt. Gemäß Vorgabe ist unter Straßen und Verkehrswegen eine Proctordichte von mindestens 97 % auszuführen.

Schlussfolgerungen: Die vorliegende Musterstatik ist eine typisierte Berechnung. Grabenbedingungen mit Verbau können auch ungünstige Einbau- und Überschüttungsbedingungen aufweisen (z.B. Stufengraben, Spundwand, usw.). Es ist vor Anwendung kundenseits genau zu prüfen, ob die getroffenen Annahmen mit den tatsächlichen Bedingungen vor Ort übereinstimmen. Bei Abweichungen ist eine an die örtlichen Verhältnisse angepasste Berechnung erforderlich.

Berechnungsart: Stahlbeton
Skizzen (Einbau/Rohr) in Ausdruck: Ja

2.1 Eingaben

2.1.1 Sicherheiten

Sicherheitsklasse:	A (Regelfall)
Sicherheit Stabilität nach Tabelle 13:	Ohne Vorverformungen (2,5 / 2,0)
Zulässige Verformung:	6% (Regelfall)
Behandlung von Innendruck:	Gemäß Fußnote des ATV-DVWK-A 127
Kleinere Biegedruck-Sicherheiten:	Nein (ATV-DVWK-A 127)
Nachweis bei nicht vorwiegend ruhender Belastung:	Nach Regelwerk
Berücksichtigung von dyn pvh*:	Nach Norm
Berücksichtigung der Vorverformungen Typ A in Verformungsnachweis:	Nein
Behandlung Systemsteifigkeit VRB nach:	ATV-DVWK-A 127:2000 (nach Rechenwert)
Rohrsteifigkeit nach Regelwerk:	Ja

2.1.2 Boden

Bodengruppe Verfüllung:	G1
Berechnung E1:	Tabelle 8 (A127)
Bodengruppe Einbettung:	G1
Berechnung E20:	Tabelle 8 (A127)
Bodengruppe anstehender Boden:	G4
Berechnung E3:	Verdichtungsgrad
Verdichtungsgrad E3:	DPr,E3 90,0 %

E4 = 10 · E1:

Anwendung von Silotheorie:

K2 nach Norm:

Ja

Automatisch

Ja

2.1.3 Belastung

Überdeckungshöhe:

Minimaler Grundwasserstand über Sohle:

Maximaler Grundwasserstand über Sohle:

Auftriebsnachweis führen:

Wichte des Bodens:

Manuelle Angabe der Wichte des Bodens unter Auftrieb:

Zusätzliche Flächenlast:

Innendruck, langfristig:

Wasserfüllung (z.B. Staukanal):

Wichte Füllmedium:

Verkehrslast:

Ansatz horizontaler Belastungen aus Verkehr im Ermüdungsnachweis:

h	0,70	m
h _{W,min}	1,00	m
h _{W,max}	1,00	m
Nein		
YB	20,0	kN/m ³
Nein		
p ₀	0,0	kN/m ²
P _{I,L}	0,00	bar
Ja		
YF	10,0	kN/m ³
Straße SLW 60 (mit Straßenaufbau)		
α _{qhT,dyn}	0,00	%

2.1.4 Einbau

Einbauweise:

Grabenbreite in Scheitelhöhe:

Mindestgrabenbreite prüfen:

Stärke der Bettungsschicht automatisch ermitteln:

Böschungswinkel:

Überschüttungsbedingung:

Einbettungsbedingung:

Berücksichtigung der Unterrammung nach Bericht der ATV-AG 1.5.5.:

Dicke des Verbaus (einseitig):

Auflagerart:

Auflagerwinkel:

Relative Ausladung automatisch ermitteln:

Untere Sockelhöhe vorgeben:

Gesamt-Sockelhöhe:

Graben		
b	2,10	m
Nein		
Ja		
ß	90	°
A2		
B2		
Nein		
bs	0,10	m
Lose		
90°		
Ja		
Nein		
h _s	0,00	m

2.1.5 Stahlbeton-Rohr

Rohrauswahl aus Datenbank:

Auswahl der Eingaben:

Außendurchmesser:

Innendurchmesser:

Betongüte:

Betonstahl nach Norm:

Nachweis der Rissbreite:

Manuelle Vorgabe max f_R:

Lastklasse ermitteln:

Lastwechsel-Zahl manuell:

Dyn. Nachweis für:

Verhältnis E-Moduli manuell:

Nein		
Da und Di		
d _a	880	mm
d _i	700	mm
C40/50		
Ja		
Nein		
Nein		
Nein		
Nein		
2·10 ⁶ Lastwechsel		
Nein		

Bewehrungsführung:

Expositionsklasse außen:

Expositionsklasse innen:

Besondere Maßnahmen:

Abstand Längsbewehrung nach Norm:

Einlagig	
XA2: Chemisch mäßig angreifend	
XA2: Chemisch mäßig angreifend	
Ja	
Ja	

Durchmesser Ringbewehrung:

Achsabstand Ringbewehrung:

Durchmesser Längsbewehrung:

Anzahl der Längsstäbe:

Ø _{rad}	6,0	mm
e	59	mm
Ø _{ax}	6,0	mm
n _{ax}	12	[-]

Eingabe Exzentrizität:

Betonüberdeckung Scheitel:

Betonüberdeckung Kämpfer:

Exzentrizität Sohle wie Scheitel:

Betonüberdeckung innen	
c _{Sch}	36,0 mm
c _{Sch}	36,0 mm
Ja	

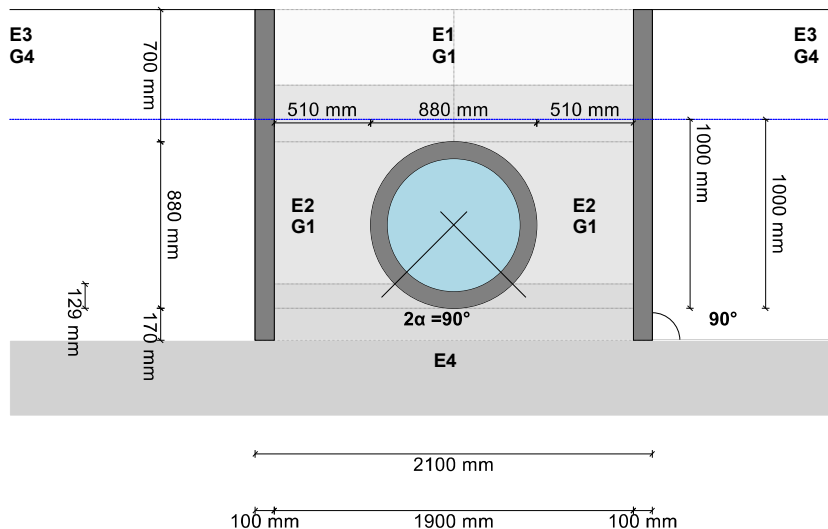
Teilsicherheiten manuell definieren:

Nein

Bewehrungsmenge ermitteln:

Nicht ermitteln

Verkehrslast: Straße SLW 60 (mit Straßenaufbau)



Hinweise Skizze:

Einzelgraben mit Verbau. Rückbau des Verbau schrittweise beim Verfüllen und Verdichtung nach dem Ziehen sicherstellen!

$H = 0,70 - 3,30 \text{ m}$ Sand- oder Kies-Sand-Auflager $2\alpha' \geq 90^\circ$

Dicke der oberen Bettungsschicht $b \geq 64 \text{ mm}$

Dicke der unteren Bettungsschicht $a \geq 130 \text{ mm}$

Die Rohrstatik gilt alternativ auch ohne Verbau mit einem Böschungswinkel 60° .

Bodenarten: Hauptverfüllung G1 bis G4

Leitungszone G1

Anstehender Boden G1 bis G4

Die Bettung mit Sand- oder Kies-Sand-Auflager ist besonders sorgfältig auszuführen. Vor allem muss der Zwickelbereich der Bettung (obere Bettungsschicht b) mindestens so gut verdichtet sein wie die untere Bettungsschicht a.

Der Bodenaustausch in der Leitungszone mit Boden der Gruppe G1 ist zwingend einzuhalten.

Bei Abweichungen in der Bauausführung bzw. den Baubedingungen kann ggf. ein neuer statischer Nachweis erforderlich sein mit dann anderen Auflagerbedingungen.

In der statischen Berechnung ist – gemäß ATV-DVWK A 127 Tabelle 8 – der Verdichtungsgrad in der Leitungszone und Hauptverfüllung mit 90 % angesetzt. Gemäß Vorgabe ist unter Straßen und Verkehrswegen eine Proctordichte von mindestens 97 % auszuführen.

2.2 Ergebnisse

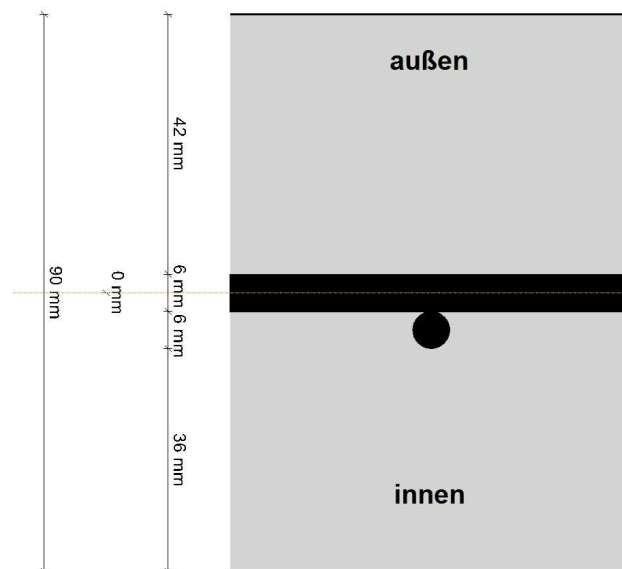
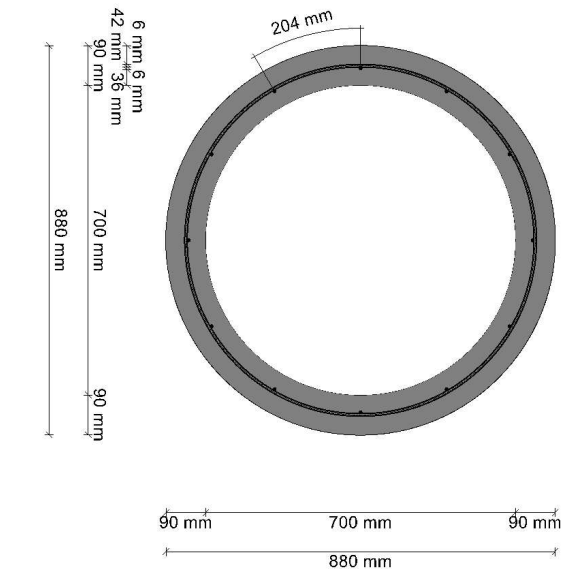
2.2.1 Zwischenergebnisse Rohr

Innendurchmesser:	d_i	700,0	mm
Außendurchmesser:	d_a	880,0	mm
Mittlerer Radius:	r_m	395,00	mm
Wanddicke:	s	90,00	mm
Verhältnis Radius zu Wanddicke:	r_m/s	4,389	[-]
$\alpha_{ki} = 1 + \frac{0,09}{3 \cdot r_m}$			
Korrekturfaktor Krümmung innen:	α_{ki}	1,076	[-]
$\alpha_{ka} = 1 - \frac{0,09}{3 \cdot r_m}$			
Korrekturfaktor Krümmung außen:	α_{ka}	0,924	[-]
Lokale Vorverformung:	$\delta_{v,l}$	0,00	%
Vorverformung (Ovalisierung vor Last):	$\delta_{v,A}$	0,00	%
Radiale Profilfläche:	A_{rad}	90,00	mm ² /mm
Trägheitsabstand:	e	45,00	mm
Trägheitsmoment:	I	60.750,00	mm ⁴ /mm
Äußeres Widerstandsmoment:	W_a	1.350,00	mm ³ /mm
Inneres Widerstandsmoment:	W_i	1.350,00	mm ³ /mm
Flächenverhältnis:	κ_Q	1,2	[-]

2.2.1.1 Materialeigenschaften

Wichte des Rohrwerkstoffs:	γ_R	25,0	kN/m ³
Querkontraktionszahl:	ν	0,15	[-]
Charakteristische Zylinderdruckfestigkeit:	$f_{ck,cyl}$	40,0	N/mm ²
Charakteristische Würfel Druckfestigkeit:	$f_{ck,cube}$	50,0	N/mm ²
Druckfestigkeit:	f_{cm}	48,0	N/mm ²
Mittlere Zugfestigkeit:	f_{ctm}	3,5	N/mm ²
Mittlerer E-Modul (Sekantenmodul):	E_{cm}	35.220	N/mm ²

2.2.1.2 Stahlbetonrohr



Durchmesser Längsbewehrung:			$\varnothing_{ax}$	6,0	mm
Anzahl der Längsstäbe:			n_{ax}	12	[-]
Durchmesser Ringbewehrung:			$\varnothing_{rad}$	6,0	mm
Achsabstand Ringbewehrung:			e	59	mm
Exzentrizität Scheitel:			$Z_{s,Sch}$	0,0	mm
Exzentrizität Kämpfer:			$Z_{s,K}$	0,0	mm
Exzentrizität Sohle wie Scheitel:			Ja		
		Scheitel	Kämpfer	Sohle	
Profilhöhe	h	90,00	90,00	90,00	mm
Exzentrizität (Ausmitte) von der Achse	z_{s1}	0,0	0,0	0,0	mm
Statische Höhe innen	$d_{s,i}$	45,0	45,0	45,0	mm
Statische Höhe außen	$d_{s,e}$	45,0	45,0	45,0	mm

Verhältnis E-Modul Stahl zu E-Modul Beton nach DIN V 1201:2004-08:	n	15,0	[-]
Z_{id}	0,0	0,0	mm
Ideelle Querschnittsfläche	A_{id}	971,88	cm ² /m
Ideelles Trägheitsmoment	I_{id}	60.750,0	mm ⁴ /mm
Ideelles Widerstandsmoment, außen	$W_{id,a}$	1.350,00	mm ³ /mm
Ideelles Widerstandsmoment, innen	$W_{id,i}$	1.350,00	mm ³ /mm
Vorhandene Betondeckung, innen	$C_{nom,i}$	36,0	mm
Vorhandene Betondeckung, außen	$C_{nom,e}$	42,0	mm

2.2.2 Mindestgrabenbreite nach DIN EN 1610:2015-12

Die Mindestgrabenbreite nach DIN EN 1610 / DWA-A 139 wird nicht überprüft.

2.2.3 Zwischenergebnisse

2.2.3.1 Silotheorie

Erdlastbeiwert κ für Grabenlast (Silotheorie):	κ	1,000	[-]
Erdlastbeiwert κ_0 für Flächenlast (Silotheorie):	κ_0	1,000	[-]

κ_0 und κ wurden zu 1 gesetzt, da E1 größer E3 ist.

2.2.3.2 Belastung

Grundwasserstand über Scheitel:	$h_{W,Scheitel}$	0,12	m
Wichte Verfüllung unter Wasser:	γ'	11,00	kN/m ³
Vertikale Bodenspannung aufgrund Erdlast:	P_{Erd}	12,92	kN/m ²
Vertikale Bodenspannung aufgrund Erd- und Flächenlast:	P_E	12,92	kN/m ²
Spannung aufgrund Verkehrslast:	P_V	74,05	kN/m ²
Enthaltener Stoßfaktor:	ϕ	1,20	[-]
Spannung für Ermüden inkl. Stoßbeiwert:	p_{Tdyn}	51,78	kN/m ²

2.2.3.3 Boden-Verformungsmoduln EB

E-Modul Verfüllung unter Last:	$E_{1,\sigma}$	6,00	N/mm ²
--------------------------------	----------------	------	-------------------

$$E_{3,\sigma} = \frac{40}{4} \cdot e^{-0,188(100 - D_{Pr})} \quad 3.01$$

E-Modul anstehender Boden:	$E_{3,\sigma}$	1,53	N/mm ²
E-Modul Einbettung (abgemindert):	$E_{2,\sigma}$	2,89	N/mm ²
E-Modul Einbettung unter Last:	$E_{20,\sigma}$	6,00	N/mm ²
Reduktionsfaktor für das Kriechen:	f_1	1,000	[-]
Verdichtungsgrad aus Tabelle 8:	$D_{pr,E20}$	0,90	[-]
Abminderungsfaktor E20 (Grundwasser):	f_2	0,750	[-]
Abminderungsfaktor E20 (Diagramm 5):	α_{B0}	0,333	[-]
Abminderungsfaktor E20 (enger Graben):	α_B	0,641	[-]
E-Modul Einbettung (abgemindert):	$E_{2,\sigma}$	2,89	N/mm ²
E-Modul Boden unter dem Rohr:	$E_{4,\sigma}$	60,00	N/mm ²

2.2.3.4 Bodensteifigkeiten

Hilfswert für horizontale Bettungssteifigkeit:	Δ_f	1,009	[-]
Korrekturfaktor für die horizontale Bettungssteifigkeit:	ζ	0,740	[-]
Horizontale Bettungssteifigkeit:	S_{Bh}	1,281	N/mm ²
Vertikale Bettungssteifigkeit:	S_{Bv}	2,886	N/mm ²

2.2.3.5 Auflagerwinkel, wirksame Ausladung und Reibungswinkel

Auflagerwinkel:	2α	90	°
-----------------	-----------	----	---

$$t_r = \frac{d_a}{2} - 0,7071 \cdot \frac{d_a}{2}$$

Höhe Auflager von Auflagerwinkel bis UK Rohr:	t_r	0,129	m
Berechnete Ausladung:	a	1,00	[-]

Wirksame Ausladung:	a'	2,079	[-]
Innerer Reibungswinkel:	φ'	20,000	°
Wandreibungswinkel:	δ	6,667	°

2.2.3.6 Rohrwerkstoffkennwerte und Ringsteifigkeit

Elastizitätsmodul in Ringrichtung:	$E_{R,rad}$	35.220,5	N/mm ²
Radiale Biegezugfestigkeit:	$f_{t,fl}$	6,0	N/mm ²
Radiale Biegedruckfestigkeit:	$f_{c,rad}$	40,0	N/mm ²
Rohrsteifigkeit:	S_R	34.718	kN/m ²

2.2.3.7 Steifigkeitsverhältnisse

Systemsteifigkeit, gewichtet:	$V_{RB,w}$	27,1046	[-]
Steifigkeitsverhältnis:	V_S	115,3667	[-]
Resultierender Verformungsbeiwert:	c'_v	-0,1043	[-]

2.2.3.8 Beiwerte

Erddruckbeiwert (Einbettung):	K_2	0,500	[-]
Beiwert für den Bettungsreaktionsdruck:	K^*	0,004	[-]
Resultierender Verformungsbeiwert:	c'_h	0,0985	[-]
Resultierender Verformungsbeiwert:	c'_{h,qh^*}	-0,0710	[-]

2.2.3.9 Konzentrationsfaktoren λ_R und λ_B

Maximaler Konzentrationsfaktor:	$\max \lambda$	1,377	[-]
---------------------------------	----------------	-------	-----

Für Rohre großer Steifigkeit ($VRB > 1$) ist die Berechnung mit $\lambda_R = \max \lambda$ nach Abschnitt 6.3.1 weiterzuführen.

Konzentrationsfaktor über Rohr, Startwert:	λ_R	1,377	[-]
--	-------------	-------	-----

$$\lambda_{RG} = \frac{\lambda_R - 1}{3} \cdot \frac{b}{d_a} + \frac{4 - \lambda_R}{3} \quad (6.21a)$$

Konzentrationsfaktor über Rohr, unter Grabeneinfluss:	λ_{RG}	1,174	[-]
---	----------------	-------	-----

$$\lambda_{fo} = 4 - 0,15 \cdot h \quad (6.23a)$$

Konzentrationsfaktor über Rohr, oberer Grenzwert:	λ_{fo}	3,895	[-]
Konzentrationsfaktor über Rohr, unterer Grenzwert:	λ_{fu}	0,868	[-]

$$\lambda_{RG} = \lambda_{RG}$$

Konzentrationsfaktor über Rohr, endgültiger Wert:	λ_{RG}	1,174	[-]
---	----------------	-------	-----

$$\lambda_B = \frac{4 - \lambda_R}{3} \quad (6.07)$$

Konzentrationsfaktor Boden:	λ_B	0,874	[-]
-----------------------------	-------------	-------	-----

2.2.3.10 Druckverteilung am Rohrumfang

$$q_v = \lambda_{RG} \cdot P_E + P_V \quad (6.24)$$

Vertikale Gesamtlast:	q_v	89,22	kN/m ²
-----------------------	-------	-------	-------------------

$$q_h = K_2 \cdot (\lambda_B \cdot P_E + 0,00 \cdot \gamma_B + 0,44 \cdot \gamma')$$

Seitendruck:	q_h	8,07	kN/m ²
Bettungsreaktionsdruck (Wasserfüllung):	q^*_{hw}	0,00	kN/m ²

2.2.4 Nicht lastabhängige Nachweise, Stahlbeton

2.2.4.1 Mindestbetongüte infolge der gewählten Expositionsklasse

Mindestbetongüte, Außen:	C35/45
Mindestbetongüte, Innen:	C35/45
Betongüte:	C40/50

Die Mindestbetongüte wird eingehalten.

2.2.4.2 Überprüfung der Mindestbewehrung (DIN EN 1916:2002 5.2.1)

Vorhandene Ringbewehrung:			vorh. a _{sring}	4,79	cm²/m
Mindest-Ringbewehrung DIN EN 1916:			min. a _s	2,25	cm²/m
Vorhandene Bewehrung	vorh. a _s	Scheitel 4,79	Kämpfer 4,79	Sohle 4,79	cm²/m
min. a _s = 0,0025 · h					0.25% in DIN 1916:2002 5.2.1
Mindestbewehrung	min. a _s	2,25	2,25	2,25	cm²/m
Ausnutzung Bewehrung (Mindestbewehrung DIN)	U min. a _s	47,0	47,0	47,0	%

Die Mindestbewehrung nach DIN EN 1916:2002, 5.2.1 wird eingehalten bzw. übertroffen.

2.2.4.3 Abstand und Anzahl der Längsstäbe (DIN V 1201:2004-08 5.2.1)

Maximaler Soll-Abstand Längsbewehrung:	e _{L,max}	450	mm
Anzahl der Längsstäbe:	n _{ax}	12	[-]
$r = r_m - Z_{s,Sch} - \frac{\varnothing_{ax}}{2}$			
Angesetzter Radius:	r	392	mm
$U_{L,vor} = \pi \cdot (A + B) \cdot \left(1 + \frac{3 \cdot \lambda^2}{10 + 4 - 3 \cdot \lambda^{20,50}} \right)$			
Vorhandener Umfang Längsbewehrung:	U _{L,vor}	2.444	mm
$e_{L,vor} = \frac{U_{L,vor}}{12}$			
Vorhandener Abstand Längsbewehrung:	e _{L,vor}	204	mm
Vorhandene Längsbewehrung:	vorh a _{s,L}	1,39	cm ² /m

Der Abstand der Längsstäbe ist ausreichend klein.

2.2.4.4 Betondeckung (DIN V 1201:2004-08 5.2.2)

Es wird ein Vorhaltemaß von 10 mm angesetzt (Rohr nach DIN V 1201).
Die erforderliche Betonüberdeckung wurde aufgrund 'besonderer Maßnahmen' um 5 mm reduziert.

Erf. Betondeckung außen	erf. c _{nom,e}	Scheitel 30,0	Kämpfer 30,0	Sohle 30,0	mm
$c_{nom,e} = \frac{h}{2} + Z_{s1} - \frac{\varnothing_{rad}}{2}$					
Vorhandene Betondeckung, außen	c _{nom,e}	42,0	42,0	42,0	mm
Die Betondeckung (außen) ist ausreichend.					
Erf. Betondeckung innen	erf. c _{nom,i}	30,0	30,0	30,0	mm

$$c_{\text{nom},i} = \frac{h}{2} - z_{s1} - \frac{\varnothing_{\text{rad}}}{2} - \varnothing_{\text{ax}}$$

Vorhandene Betondeckung, innen	$c_{\text{nom},i}$	36,0	36,0	36,0	mm
--------------------------------	--------------------	------	------	------	----

Die Betondeckung (innen) ist ausreichend.

2.2.5 Schnittkräfte , Langzeit

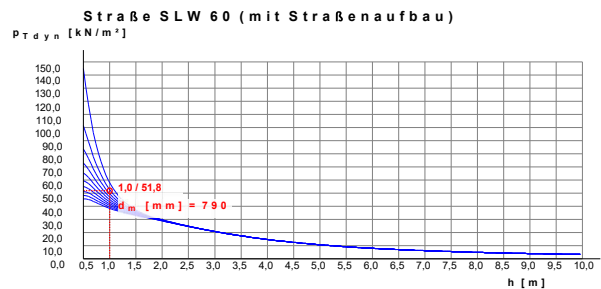
Rerounding-Faktor (Abminderung Momente):

		Scheitel	r Kämpfer	1,000 Sohle	[-]
Mittlerer Radius	r_m	395,00	395,00	395,00	mm
$M_{qv} = m_{qv} \cdot q_v \cdot r_m^2 \cdot r$ (8.01)					
Moment aufgrund vertikaler Gesamtbelastung	M_{qv}	3,814	-3,884	4,371	kNm/m
$M_{qh} = m_{qh} \cdot q_h \cdot r_m^2 \cdot r$ (8.03)					
Moment aufgrund Seitendruck	M_{qh}	-0,315	0,315	-0,315	kNm/m
$M_g = m_g \cdot \gamma_R \cdot A_{\text{rad}} \cdot r_m^2 \cdot r$ (8.07)					
Moment aufgrund Eigengewicht	M_g	0,147	-0,170	0,225	kNm/m
$M_w = m_w \cdot \gamma_F \cdot r_m^3 \cdot r$ (8.09)					
Moment aufgrund Wasserfüllung	M_w	0,129	-0,150	0,198	kNm/m
Moment aufgrund Wasserdruck/Innendruck	M_{pw}	-0,007	-0,007	-0,007	kNm/m
$\Sigma M = M_{qv} + M_{qh} + M_{qh}^* + M_{qw}^* + M_g + M_w + M_{pw}$					
Summe der Momente	ΣM	3,769	-3,896	4,473	kNm/m

		Scheitel	Kämpfer	Sohle	mm
Mittlerer Radius	r_m	395,00	395,00	395,00	mm
$N_{qv} = n_{pv} \cdot q_v \cdot r_m$ (8.02)					
Normalkraft aufgrund vertikaler Gesamtbelastung	N_{qv}	1,868	-35,240	-1,868	kN/m
$N_{qh} = n_{qh} \cdot q_h \cdot r_m$ (8.04)					
Normalkraft aufgrund Seitendruck	N_{qh}	-3,187	0,000	-3,187	kN/m
$N_g = n_g \cdot \gamma_R \cdot A_{\text{rad}} \cdot r_m$ (8.08)					
Normalkraft aufgrund Eigengewicht	N_g	0,296	-1,396	-0,296	kN/m
$N_w = n_w \cdot \gamma_F \cdot r_m^2$ (8.10)					
Normalkraft aufgrund Wasserfüllung	N_w	1,041	0,335	2,080	kN/m
$N_{pw} = P_i \cdot r_i - 10.000 \cdot h_w \cdot r_a$ (8.12)					
Normalkraft aufgrund Wasserdruck/Innendruck	N_{pw}	-4,400	-4,400	-4,400	kN/m
$\Sigma N = N_{qv} + N_{qh} + N_{qh}^* + N_{qw}^* + N_g + N_w + N_{pw}$					

Summe der Normalkräfte	ΣN	-4,383	-40,701	-7,671	kN/m
------------------------	------------	--------	---------	--------	------

Enthaltener Stoßfaktor: ϕ 1,20 [-]
 Die vertikalen Spannungen im Boden infolge von Straßenverkehrslasten dürfen beim Ermüdungsnachweis ohne besonderen Nachweis mit einer um 0,30 m erhöhten Überdeckungshöhe berechnet werden. Dadurch wird berücksichtigt, dass für häufige Lastwechsel immer ein Straßenoberbau mit einer günstigen Lastverteilung vorhanden ist.



Spannung für Ermüden inkl. Stoßbeiwert:	p_{Tdyn}	51,78	kN/m ²
Abminderungsfaktor α_V nach Tabelle 14 für Verkehrslasten:	α_V	0,50	[-]
Abgeminderte vertikale Bodenspannung für Ermüdung:	dyn p_V	25,890	kN/m ²

Die stützende Wirkung des Bettungsreaktionsdruckes dyn p_{Vh}^* wird nicht angesetzt, da sich das Rohr-Boden-System biegesteif verhält.

		Scheitel	Kämpfer	Sohle	
Moment aufgrund vertikaler Bodenspannung aufgrund dynamischer Last	m_{qv}	0,274	-0,279	0,314	[-]
	dyn M_{qv}	1,107	-1,127	1,268	kNm/m
Summe der Momente aufgrund Verkehrslast	$M_{QK,dyn}$	1,107	-1,127	1,268	kNm/m
Normalkraft aufgrund vertikaler Bodenspannung aufgrund dynamischer Last	n_{pv}	0,053	-1,000	-0,053	[-]
	dyn N_{qv}	0,542	-10,227	-0,542	kN/m
Summe der Normalkräfte aufgrund Verkehrslast	$N_{QK,dyn}$	0,542	-10,227	-0,542	kN/m

2.2.6 Bemessung Ringbewehrung

Teilsicherheitsbeiwert Tragwiderstand Beton:			YRC	1,50	[-]
Teilsicherheitsbeiwert Tragwiderstand Stahl:			YRS	1,15	[-]
Charakteristische Zylinderdruckfestigkeit:			f _{ck,cyl}	40,0	N/mm ²
Bemessungswert Beton:			f _{cd}	22,67	N/mm ²
Nennstreckgrenze:			f _{yk}	500	N/mm ²
Bemessungswert Betonstahl:			f _{yd}	434,78	N/mm ²
		Scheitel	Kämpfer	Sohle	
Summe der Momente	M _E	3,769	-3,896	4,473	kNm/m
M _{Ed} = M _G · Y _G + M _T · Y _Q					
Summe der Momente inkl.	M _{Ed}	5,088	-5,259	6,038	kNm/m
Teilssicherheitsbeiwert					
Summe Normalkraft	N _E	-4,383	-40,701	-7,671	kN/m
N _{Ed} = N _G · 1,35 + N _T · 1,35					
Summe der Normalkräfte inkl.	N _{Ed}	-5,917	-54,946	-10,356	kN/m
Teilssicherheitsbeiwert					
Bemessung:		Scheitel	Kämpfer	Sohle	
Exzentrizität (Ausmitte) von der Achse	Z _{s1}	0,0	0,0	0,0	mm
M _{Eds} = M _{Ed} - N _{Ed} · Z _{s1}					

Auslegungsmoment Plattenbemessung	M_{Eds}	5,088	5,259	6,038	kNm/m
Rechenwert der Stahlgrenzspannung	$\sigma_{s,d}$	434,78	434,78	434,78	N/mm ²
Statische Höhe	d	0,045	0,045	0,045	m

$$\mu_{Eds} = \frac{M_{Eds}}{d^2 \cdot f_{cd}}$$

Normiertes Auslegungsmoment	μ_{Eds}	0,1109	0,1146	0,1315	[-]
Erforderlicher mechanischer Bewehrungsgrad	ω	0,1180	0,1223	0,1419	[-]

$$a_{s,calc} = \frac{\omega \cdot d \cdot f_{cd} + N_{Ed}}{\sigma_{s,d}}$$

Erforderliche Bewehrung (Bemessung)	$a_{s,calc}$	2,63	1,60	3,09	cm ² /m
Vorhandene Bewehrung	vorh. a_s	4,79	4,79	4,79	cm ² /m
Ausnutzung Bewehrung (Bemessung)	U $a_{s,calc}$	54,9	33,5	64,5	%

Die gewählte Bewehrung ist ausreichend.

2.2.7 Nachweis im Grenzzustand der Gebrauchstauglichkeit (DIN V 1201:2004-08 5.2.5)

		Scheitel	Kämpfer	Sohle	
Ideelles Widerstandsmoment, Zugseite	W_{id}	1.350,00	1.350,00	1.350,00	mm ³ /mm
Biegespannungsanteil aus Biegemomenten	$\sigma_{M,E}$	2,7920	2,8856	3,3131	N/mm ²
Spannungsanteil aus Normalkräften	$\sigma_{N,E}$	-0,0451	-0,4188	-0,0789	N/mm ²
Maßgebliche Biegezugspannung	$f_{t,fl}$	2,7469	2,4669	3,2341	N/mm ²
Spannungsverhältnis	σ_N/σ_M	-0,0162	-0,1451	-0,0238	[-]
Profilhöhe	h	90,00	90,00	90,00	mm
Beiwert nach DIN V 1201, Bild 9	f_R	0,97	0,90	0,96	[-]
Rohrvergleichsspannung unter Risskraft im Zustand I	σ_{VR}	2,66	2,22	3,11	N/mm ²

Mittlere Zugfestigkeit:		f_{ctm}	3,5	N/mm ²
Maximale Rohrvergleichsspannung nach DIN V 1201:		max σ_{VR}	6,0	N/mm ²

Ausnutzung Rohrvergleichsspannung	U σ_{VR}	44,3	37,0	51,8	%
-----------------------------------	-----------------	------	------	------	---

Der Nachweis im Grenzzustand der Gebrauchstauglichkeit ist erbracht.

2.3 Vereinfachter Nachweis gegen Ermüden nach DIN EN 1992-1-1, 6.8.7

Teilsicherheitsbeiwert dynamische Einwirkung:	$\gamma_{Ed,fat}$	1,00	[-]
Teilsicherheitsbeiwert Tragwiderstand Stahl:	$\gamma_{s,fat}$	1,15	[-]
Beiwert nach DIN 1055-100, Tabelle A.2:	ψ_1	1,00	[-]

Elastizitätsmodul Betonstahl:	E_s	200.000	N/mm ²
-------------------------------	-------	---------	-------------------

$$E_{cm} = 22 \cdot \frac{f_{cm}^{0,30}}{10} \cdot 100 \cdot 100 \cdot 100 \cdot 1.000$$

Mittlerer E-Modul (Sekantenmodul):	E_{cm}	35.220	N/mm ²
Verhältnis E-Modul Stahl zu E-Modul Beton:	n	5,68	[-]
Querschnittsbreite:	b	1,00	m
Schwingbreite für 2 · 10 ⁶ Zyklen:	$\Delta\sigma_{Rsk}(N^*)$	74,00	N/mm ²
Modifizierte Betondruckfestigkeit:	$f_{cd,fat}$	19,04	N/mm ²

		Scheitel	Kämpfer	Sohle	
$M_G = M_E - M_T$					
Moment aufgrund ständiger Lasten	M_G	0,604	-0,672	0,845	kNm/m

$$N_G = N_E - N_T$$

Normalkraft aufgrund ständiger Lasten	N_G	-5,933	-11,453	-6,121	kN/m
Auf die Zugbewehrung bezogenes Moment aufgrund ständiger Lasten	M_{Gs}	0,604	0,672	0,845	kNm/m
Bemessungsmoment, ständig	$M'_{Gs,min}$	0,604	0,672	0,845	kNm/m
Exzentrizität (Ausmitte) von der Achse	Z_{s1}	0,0	0,0	0,0	mm
Moment für Ermüdungsnachweis	$M_{Q,dyn}$	1,107	-1,127	1,268	kNm/m
Normalkraft für Ermüdungsnachweis	$N_{Q,dyn}$	0,542	-10,227	-0,542	kN/m
Auf die Zugbewehrung bezogenes Moment aufgrund dynamischer Lasten	$M_{Qs,dyn}$	1,107	1,127	1,268	kNm/m
Bemessungsmoment, dynamisch	$M'_{Qs,dyn}$	1,107	1,127	1,268	kNm/m

2.3.1 Nachweis der geschweißten Bewehrungskörbe

Statische Höhe	d	0,045	0,045	0,045	m
$x = \frac{n \cdot \text{vorh } a_s}{b} \cdot \left(-1 + 1 + \frac{2 \cdot b \cdot d}{n \cdot \text{vorh } a_s}^{0,50} \right)$					
Höhe der Betondruckzone	x	0,013	0,013	0,013	m
$d-x = d - x$					
Höhe der Zugzone	$d-x$	0,032	0,032	0,032	m
Innerer Hebelarm	z	0,041	0,041	0,041	m
Betonspannung	$\sigma_{c,dyn}$	4,141	4,216	4,745	N/mm ²
$\sigma_{s,dyn} = \frac{1}{\text{vorh } a_s} \cdot \left(\frac{M'_{Qs,dyn}}{z} + N_{Q,dyn} \right)$					
Spannung in der Zugbewehrung	$\sigma_{s,dyn}$	58,002	36,568	64,042	N/mm ²
Kontrolle	$\sigma_{s,dyn,kon}$	58,002	36,568	64,042	N/mm ²
Ermittelter Wert	$\Delta\sigma_{s,eq}$	58,002	36,568	64,042	N/mm ²
$\Delta\sigma_{Rsk}/Y_{s,fat} = \frac{74.000.000}{Y_{s,fat}}$					
Maximalwert (abgeminderte Schwingbreite)	$\Delta\sigma_{Rsk}/Y_{s,fat}$	64,348	64,348	64,348	N/mm ²
Vorhandene Bewehrung	vorh. a_s	4,79	4,79	4,79	cm ² /m
$\text{erf. } a_s = \frac{\Delta\sigma_{s,eq}}{\Delta\sigma_{Rsk}/Y_{s,fat}} \cdot \text{vorh. } a_s$					
Erforderliche Bewehrung aus Ermüden	erf. a_s	4,32	2,72	4,77	cm ² /m
Ausnutzung Ermüden Stahl	$U \sigma_{s,dyn}$	90,1	56,8	99,5	%

Der Nachweis gegen Ermüden der Bewehrung ist erbracht.

2.3.2 Nachweis Beton in der Druckzone

$M'_{Ed,dyn} = M'_{Qs,dyn} + M'_{Gs,min}$					
Bemessungsmoment, ständig+dynamisch	$M'_{Ed,dyn}$	1,710	1,799	2,113	kNm/m
$\sigma'_{c,max} = \sigma_{c,dyn} \cdot \frac{M'_{Ed,dyn}}{M'_{Qs,dyn}}$					
Maximale Betondruckspannung	$\sigma'_{c,max}$	6,399	6,732	7,907	N/mm ²

$$\sigma'_{c,min} = \sigma_{c,dyn} \cdot \frac{M'_{Gs,min}}{M'_{Qs,dyn}}$$

Minimale Betondruckspannung	$\sigma'_{c,min}$	2,258	2,515	3,161	N/mm ²
-----------------------------	-------------------	-------	-------	-------	-------------------

$$U_{\sigma'c,max,eff} = \frac{\sigma'_{c,max}}{f_{cd,fat}}$$

DIN EN 1992-1-1 Gl. (6.77)

Ausnutzung bei maximaler Betondruckspannung	$U_{\sigma'c,max,eff}$	0,336	0,354	0,415	[-]
---	------------------------	-------	-------	-------	-----

Ausnutzung Ermüden maximale Spannung	$U_{\sigma_{s,max,dyn}}$	60,7	63,2	72,3	%
--------------------------------------	--------------------------	------	------	------	---

$$U_{\sigma'c,min,eff} = 0,50 + 0,45 \cdot \frac{\sigma'_{c,min}}{f_{cd,fat}}$$

DIN EN 1992-1-1 Gl. (6.77)

Ausnutzung bei minimaler Betondruckspannung	$U_{\sigma'c,min,eff}$	0,553	0,559	0,575	[-]
---	------------------------	-------	-------	-------	-----

Ausnutzung Ermüden minimale Spannung	$U_{\sigma_{s,min,dyn}}$	61,5	62,2	63,9	%
--------------------------------------	--------------------------	------	------	------	---

Ausnutzung Ermüden Beton	$U_{\sigma_{c,dyn}}$	61,5	63,2	72,3	%
--------------------------	----------------------	------	------	------	---

Der Nachweis gegen Ermüden des Betons ist erbracht.

Alle Nachweise für die Bemessung des Stahlbetons wurden erbracht.

3 Statik nach ATV-DVWK-A 127, 3.Auflage: Position 2: DN 700 Stb, H = 3,30 m

Titel der Teilstatik: Position 2: DN 700 Stb, H = 3,30 m

Annahmen: Einzelgraben mit Verbau. Rückbau des Verbau schrittweise beim Verfüllen und Verdichtung nach dem Ziehen sicherstellen!
H = 0,70 - 3,30 m Sand- oder Kies-Sand-Auflager $2\alpha' \geq 90^\circ$

Die Rohrstatik gilt alternativ auch ohne Verbau mit einem Böschungswinkel 60° .
Bodenarten: Hauptverfüllung G1 bis G4
Leitungszone G1
Anstehender Boden G1 bis G4

Bei Abweichungen in der Bauausführung bzw. den Baubedingungen kann ggf. ein neuer statischer Nachweis erforderlich sein mit dann anderen Auflagerbedingungen.

In der statischen Berechnung ist – gemäß ATV-DVWK A 127 Tabelle 8 – der Verdichtungsgrad in der Leitungszone und Hauptverfüllung mit 90 % angesetzt. Gemäß Vorgabe ist unter Straßen und Verkehrswegen eine Proctordichte von mindestens 97 % auszuführen.

Schlussfolgerungen: Die vorliegende Musterstatik ist eine typisierte Berechnung. Grabenbedingungen mit Verbau können auch ungünstige Einbau- und Überschüttungsbedingungen aufweisen (z.B. Stufengraben, Spundwand, usw.). Es ist vor Anwendung kundenseits genau zu prüfen, ob die getroffenen Annahmen mit den tatsächlichen Bedingungen vor Ort übereinstimmen. Bei Abweichungen ist eine an die örtlichen Verhältnisse angepasste Berechnung erforderlich.

Berechnungsart: Stahlbeton
Skizzen (Einbau/Rohr) in Ausdruck: Ja

3.1 Eingaben

3.1.1 Sicherheiten

Sicherheitsklasse:	A (Regelfall)
Sicherheit Stabilität nach Tabelle 13:	Ohne Vorverformungen (2,5 / 2,0)
Zulässige Verformung:	6% (Regelfall)
Behandlung von Innendruck:	Gemäß Fußnote des ATV-DVWK-A 127
Kleinere Biegedruck-Sicherheiten:	Nein (ATV-DVWK-A 127)
Nachweis bei nicht vorwiegend ruhender Belastung:	Nach Regelwerk
Berücksichtigung von dyn pvh*:	Nach Norm
Berücksichtigung der Vorverformungen Typ A in Verformungsnachweis:	Nein
Behandlung Systemsteifigkeit VRB nach:	ATV-DVWK-A 127:2000 (nach Rechenwert)
Rohrsteifigkeit nach Regelwerk:	Ja

3.1.2 Boden

Bodengruppe Verfüllung:	G1
Berechnung E1:	Tabelle 8 (A127)
Bodengruppe Einbettung:	G1
Berechnung E20:	Tabelle 8 (A127)
Bodengruppe anstehender Boden:	G4
Berechnung E3:	Verdichtungsgrad
Verdichtungsgrad E3:	DPr,E3 90,0 %

E4 = 10 · E1:

Anwendung von Silotheorie:

K2 nach Norm:

Ja

Automatisch

Ja

3.1.3 Belastung

Überdeckungshöhe:

Minimaler Grundwasserstand über Sohle:

Maximaler Grundwasserstand über Sohle:

Auftriebsnachweis führen:

Wichte des Bodens:

Manuelle Angabe der Wichte des Bodens unter Auftrieb:

Zusätzliche Flächenlast:

Innendruck, langfristig:

Wasserfüllung (z.B. Staukanal):

Wichte Füllmedium:

Verkehrslast:

Ansatz horizontaler Belastungen aus Verkehr im Ermüdungsnachweis:

h	3,30	m
h _{W,min}	1,00	m
h _{W,max}	1,00	m
Nein		
γ _B	20,0	kN/m ³
Nein		
p ₀	0,0	kN/m ²
P _{I,L}	0,00	bar
Ja		
γ _F	10,0	kN/m ³
Straße SLW 60 (mit Straßenaufbau)		
α _{qhT,dyn}	0,00	%

3.1.4 Einbau

Einbauweise:

Grabenbreite in Scheitelhöhe:

Mindestgrabenbreite prüfen:

Stärke der Bettungsschicht automatisch ermitteln:

Böschungswinkel:

Überschüttungsbedingung:

Einbettungsbedingung:

Berücksichtigung der Unterrammung nach Bericht der ATV-AG 1.5.5.:

Dicke des Verbaus (einseitig):

Auflagerart:

Auflagerwinkel:

Relative Ausladung automatisch ermitteln:

Untere Sockelhöhe vorgeben:

Gesamt-Sockelhöhe:

Graben		
b	2,10	m
Nein		
Ja		
β	90	°
A2		
B2		
Nein		
bs	0,10	m
Lose		
90°		
Ja		
Nein		
h _s	0,00	m

3.1.5 Stahlbeton-Rohr

Rohrauswahl aus Datenbank:

Auswahl der Eingaben:

Außendurchmesser:

Innendurchmesser:

Betongüte:

Betonstahl nach Norm:

Nachweis der Rissbreite:

Manuelle Vorgabe max f_R:

Lastklasse ermitteln:

Lastwechsel-Zahl manuell:

Dyn. Nachweis für:

Verhältnis E-Moduli manuell:

Nein		
Da und Di		
d _a	880	mm
d _i	700	mm
C40/50		
Ja		
Nein		
Nein		
Nein		
Nein		
2·10 ⁶ Lastwechsel		
Nein		

Bewehrungsführung:

Expositionsklasse außen:

Expositionsklasse innen:

Besondere Maßnahmen:

Abstand Längsbewehrung nach Norm:

Einlagig	
XA2: Chemisch mäßig angreifend	
XA2: Chemisch mäßig angreifend	
Ja	
Ja	

Durchmesser Ringbewehrung:

Achsabstand Ringbewehrung:

Durchmesser Längsbewehrung:

Anzahl der Längsstäbe:

Ø _{rad}	6,0	mm
e	59	mm
Ø _{ax}	6,0	mm
n _{ax}	12	[-]

Eingabe Exzentrizität:

Betonüberdeckung Scheitel:

Betonüberdeckung Kämpfer:

Exzentrizität Sohle wie Scheitel:

Betonüberdeckung innen	
c _{Sch}	36,0 mm
c _{Sch}	36,0 mm
Ja	

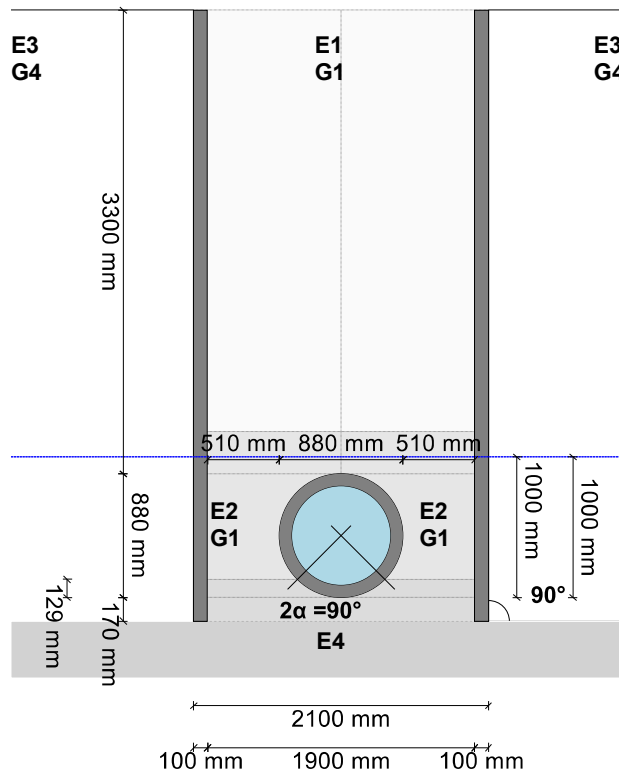
Teilsicherheiten manuell definieren:

Nein

Bewehrungsmenge ermitteln:

Nicht ermitteln

Verkehrslast: Straße SLW 60 (mit Straßenaufbau)



Hinweise Skizze:

Einzelgraben mit Verbau. Rückbau des Verbau schrittweise beim Verfüllen und Verdichtung nach dem Ziehen sicherstellen!

$H = 0,70 - 3,30 \text{ m}$ Sand- oder Kies-Sand-Auflager $2\alpha \geq 90^\circ$

Dicke der oberen Bettungsschicht $b \geq 64 \text{ mm}$

Dicke der unteren Bettungsschicht $a \geq 130 \text{ mm}$

Die Rohrstatik gilt alternativ auch ohne Verbau mit einem Böschungswinkel 60° .

Bodenarten: Hauptverfüllung G1 bis G4

Leitungszone G1

Anstehender Boden G1 bis G4

Die Bettung mit Sand- oder Kies-Sand-Auflager ist besonders sorgfältig auszuführen. Vor allem muss der Zwickelbereich der Bettung (obere Bettungsschicht b) mindestens so gut verdichtet sein wie die untere Bettungsschicht a.

Der Bodenaustausch in der Leitungszone mit Boden der Gruppe G1 ist zwingend einzuhalten.

Bei Abweichungen in der Bauausführung bzw. den Baubedingungen kann ggf. ein neuer statischer Nachweis erforderlich sein mit dann anderen Auflagerbedingungen.

In der statischen Berechnung ist – gemäß ATV-DVWK A 127 Tabelle 8 – der Verdichtungsgrad in der Leitungszone und Hauptverfüllung mit 90 % angesetzt. Gemäß Vorgabe ist unter Straßen und Verkehrswegen eine Proctordichte von mindestens 97 % auszuführen.

3.2 Ergebnisse

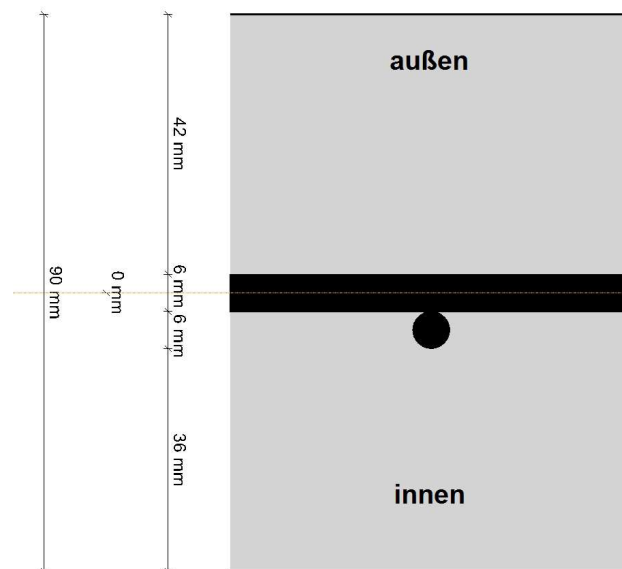
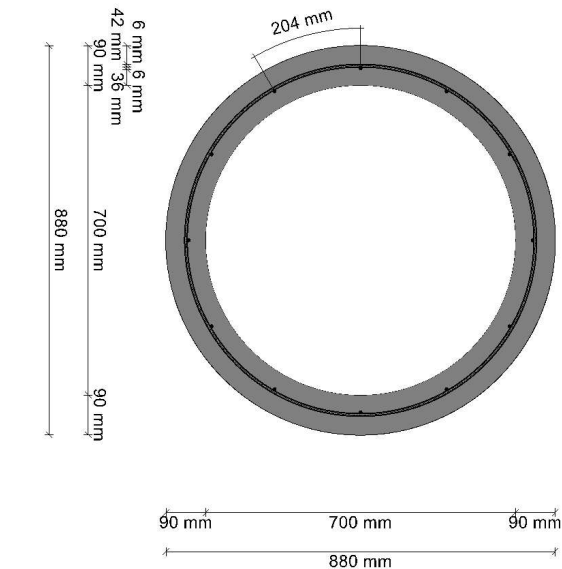
3.2.1 Zwischenergebnisse Rohr

Innendurchmesser:	d_i	700,0	mm
Außendurchmesser:	d_a	880,0	mm
Mittlerer Radius:	r_m	395,00	mm
Wanddicke:	s	90,00	mm
Verhältnis Radius zu Wanddicke:	r_m/s	4,389	[-]
$\alpha_{ki} = 1 + \frac{0,09}{3 \cdot r_m}$			
Korrekturfaktor Krümmung innen:	α_{ki}	1,076	[-]
$\alpha_{ka} = 1 - \frac{0,09}{3 \cdot r_m}$			
Korrekturfaktor Krümmung außen:	α_{ka}	0,924	[-]
Lokale Vorverformung:	$\delta_{v,l}$	0,00	%
Vorverformung (Ovalisierung vor Last):	$\delta_{v,A}$	0,00	%
Radiale Profilfläche:	A_{rad}	90,00	mm ² /mm
Trägheitsabstand:	e	45,00	mm
Trägheitsmoment:	I	60.750,00	mm ⁴ /mm
Äußeres Widerstandsmoment:	W_a	1.350,00	mm ³ /mm
Inneres Widerstandsmoment:	W_i	1.350,00	mm ³ /mm
Flächenverhältnis:	κ_Q	1,2	[-]

3.2.1.1 Materialeigenschaften

Wichte des Rohrwerkstoffs:	γ_R	25,0	kN/m ³
Querkontraktionszahl:	ν	0,15	[-]
Charakteristische Zylinderdruckfestigkeit:	$f_{ck,cyl}$	40,0	N/mm ²
Charakteristische Würfel Druckfestigkeit:	$f_{ck,cube}$	50,0	N/mm ²
Druckfestigkeit:	f_{cm}	48,0	N/mm ²
Mittlere Zugfestigkeit:	f_{ctm}	3,5	N/mm ²
Mittlerer E-Modul (Sekantenmodul):	E_{cm}	35.220	N/mm ²

3.2.1.2 Stahlbetonrohr



Durchmesser Längsbewehrung:			$\varnothing_{ax}$	6,0	mm
Anzahl der Längsstäbe:			n_{ax}	12	[-]
Durchmesser Ringbewehrung:			$\varnothing_{rad}$	6,0	mm
Achsabstand Ringbewehrung:			e	59	mm
Exzentrizität Scheitel:			$Z_{s,Sch}$	0,0	mm
Exzentrizität Kämpfer:			$Z_{s,K}$	0,0	mm
Exzentrizität Sohle wie Scheitel:			Ja		
		Scheitel	Kämpfer	Sohle	
Profilhöhe	h	90,00	90,00	90,00	mm
Exzentrizität (Ausmitte) von der Achse	z_{s1}	0,0	0,0	0,0	mm
Statische Höhe innen	$d_{s,i}$	45,0	45,0	45,0	mm
Statische Höhe außen	$d_{s,e}$	45,0	45,0	45,0	mm

Verhältnis E-Modul Stahl zu E-Modul Beton nach DIN V 1201:2004-08:	n	15,0	[-]
Z_{id}	0,0	0,0	mm
Ideelle Querschnittsfläche	A_{id}	971,88	cm ² /m
Ideelles Trägheitsmoment	I_{id}	60.750,0	mm ⁴ /mm
Ideelles Widerstandsmoment, außen	$W_{id,a}$	1.350,00	mm ³ /mm
Ideelles Widerstandsmoment, innen	$W_{id,i}$	1.350,00	mm ³ /mm
Vorhandene Betondeckung, innen	$C_{nom,i}$	36,0	mm
Vorhandene Betondeckung, außen	$C_{nom,e}$	42,0	mm

3.2.2 Mindestgrabenbreite nach DIN EN 1610:2015-12

Die Mindestgrabenbreite nach DIN EN 1610 / DWA-A 139 wird nicht überprüft.

3.2.3 Zwischenergebnisse

3.2.3.1 Silotheorie

Erdlastbeiwert κ für Grabenlast (Silotheorie):	κ	1,000	[-]
Erdlastbeiwert κ_0 für Flächenlast (Silotheorie):	κ_0	1,000	[-]

κ_0 und κ wurden zu 1 gesetzt, da E1 größer E3 ist.

3.2.3.2 Belastung

Grundwasserstand über Scheitel:	$h_{W,Scheitel}$	0,12	m
Wichte Verfüllung unter Wasser:	γ'	11,00	kN/m ³
Vertikale Bodenspannung aufgrund Erdlast:	P_{Erd}	64,92	kN/m ²
Vertikale Bodenspannung aufgrund Erd- und Flächenlast:	P_E	64,92	kN/m ²
Spannung aufgrund Verkehrslast:	P_V	18,76	kN/m ²
Enthaltener Stoßfaktor:	ϕ	1,20	[-]

3.2.3.3 Boden-Verformungsmoduln EB

E-Modul Verfüllung unter Last:	$E_{1,\sigma}$	6,00	N/mm ²
$E_{3,\sigma} = \frac{40}{4} \cdot e^{-0,188(100 - D_{Pr})}$			3.01

E-Modul anstehender Boden:	$E_{3,\sigma}$	1,53	N/mm ²
E-Modul Einbettung (abgemindert):	$E_{2,\sigma}$	2,89	N/mm ²
E-Modul Einbettung unter Last:	$E_{20,\sigma}$	6,00	N/mm ²
Reduktionsfaktor für das Kriechen:	f_1	1,000	[-]
Verdichtungsgrad aus Tabelle 8:	$D_{pr,E20}$	0,90	[-]
Abminderungsfaktor E20 (Grundwasser):	f_2	0,750	[-]
Abminderungsfaktor E20 (Diagramm 5):	α_{B0}	0,333	[-]
Abminderungsfaktor E20 (enger Graben):	α_B	0,641	[-]
E-Modul Einbettung (abgemindert):	$E_{2,\sigma}$	2,89	N/mm ²
E-Modul Boden unter dem Rohr:	$E_{4,\sigma}$	60,00	N/mm ²

3.2.3.4 Bodensteifigkeiten

Hilfswert für horizontale Bettungssteifigkeit:	Δ_f	1,009	[-]
Korrekturfaktor für die horizontale Bettungssteifigkeit:	ζ	0,740	[-]
Horizontale Bettungssteifigkeit:	S_{Bh}	1,281	N/mm ²
Vertikale Bettungssteifigkeit:	S_{Bv}	2,886	N/mm ²

3.2.3.5 Auflagerwinkel, wirksame Ausladung und Reibungswinkel

Auflagerwinkel:	2α	90	°
-----------------	-----------	----	---

$$t_r = \frac{d_a}{2} - 0,7071 \cdot \frac{d_a}{2}$$

Höhe Auflager von Auflagerwinkel bis UK Rohr:	t_r	0,129	m
Berechnete Ausladung:	a	1,00	[-]
Wirksame Ausladung:	a'	2,079	[-]

Innerer Reibungswinkel:	φ'	20,000	°
Wandreibungswinkel:	δ	6,667	°

3.2.3.6 Rohrwerkstoffkennwerte und Ringsteifigkeit

Elastizitätsmodul in Ringrichtung:	$E_{R,rad}$	35.220,5	N/mm ²
Radiale Biegezugfestigkeit:	$f_{t,fl}$	6,0	N/mm ²
Radiale Biegedruckfestigkeit:	$f_{c,rad}$	40,0	N/mm ²
Rohrsteifigkeit:	S_R	34.718	kN/m ²

3.2.3.7 Steifigkeitsverhältnisse

Systemsteifigkeit, gewichtet:	$V_{RB,w}$	27,1046	[-]
Steifigkeitsverhältnis:	V_S	115,3667	[-]
Resultierender Verformungsbeiwert:	c'_v	-0,1043	[-]

3.2.3.8 Beiwerte

Erddruckbeiwert (Einbettung):	K_2	0,500	[-]
Beiwert für den Bettungsreaktionsdruck:	K^*	0,004	[-]
Resultierender Verformungsbeiwert:	c'_h	0,0985	[-]
Resultierender Verformungsbeiwert:	c'_{h,qh^*}	-0,0710	[-]

3.2.3.9 Konzentrationsfaktoren λ_R und λ_B

Maximaler Konzentrationsfaktor:	$\max \lambda$	2,154	[-]
---------------------------------	----------------	-------	-----

Für Rohre großer Steifigkeit ($VRB > 1$) ist die Berechnung mit $\lambda_R = \max \lambda$ nach Abschnitt 6.3.1 weiterzuführen.

Konzentrationsfaktor über Rohr, Startwert:	λ_R	2,154	[-]
--	-------------	-------	-----

$$\lambda_{RG} = \frac{\lambda_R - 1}{3} \cdot \frac{b}{d_a} + \frac{4 - \lambda_R}{3} \quad (6.21a)$$

Konzentrationsfaktor über Rohr, unter Grabeneinfluss:	λ_{RG}	1,533	[-]
---	----------------	-------	-----

$$\lambda_{fo} = 4 - 0,15 \cdot h \quad (6.23a)$$

Konzentrationsfaktor über Rohr, oberer Grenzwert:	λ_{fo}	3,505	[-]
Konzentrationsfaktor über Rohr, unterer Grenzwert:	λ_{fu}	0,546	[-]

$$\lambda_{RG} = \lambda_{RG}$$

Konzentrationsfaktor über Rohr, endgültiger Wert:	λ_{RG}	1,533	[-]
---	----------------	-------	-----

$$\lambda_B = \frac{4 - \lambda_R}{3} \quad (6.07)$$

Konzentrationsfaktor Boden:	λ_B	0,615	[-]
-----------------------------	-------------	-------	-----

3.2.3.10 Druckverteilung am Rohrumfang

$$q_v = \lambda_{RG} \cdot P_E + P_V \quad (6.24)$$

Vertikale Gesamtlast:	q_v	118,29	kN/m ²
-----------------------	-------	--------	-------------------

$$q_h = K_2 \cdot (\lambda_B \cdot P_E + 0,00 \cdot \gamma_B + 0,44 \cdot \gamma')$$

Seitendruck:	q_h	22,40	kN/m ²
Bettungsreaktionsdruck (Wasserfüllung):	q^*_{hw}	0,00	kN/m ²

3.2.4 Nicht lastabhängige Nachweise, Stahlbeton

3.2.4.1 Mindestbetongüte infolge der gewählten Expositionsklasse

Mindestbetongüte, Außen:	C35/45
Mindestbetongüte, Innen:	C35/45
Betongüte:	C40/50

Die Mindestbetongüte wird eingehalten.

3.2.4.2 Überprüfung der Mindestbewehrung (DIN EN 1916:2002 5.2.1)

Vorhandene Ringbewehrung:			vorh. a_{sring}	4,79	cm ² /m
Mindest-Ringbewehrung DIN EN 1916:			min. a_s	2,25	cm ² /m
Vorhandene Bewehrung	vorh. a_s	Scheitel 4,79	Kämpfer 4,79	Sohle 4,79	cm ² /m
min. $a_s = 0,0025 \cdot h$					0.25% in DIN 1916:2002 5.2.1
Mindestbewehrung	min. a_s	2,25	2,25	2,25	cm ² /m
Ausnutzung Bewehrung (Mindestbewehrung DIN)	U min. a_s	47,0	47,0	47,0	%

Die Mindestbewehrung nach DIN EN 1916:2002, 5.2.1 wird eingehalten bzw. übertroffen.

3.2.4.3 Abstand und Anzahl der Längsstäbe (DIN V 1201:2004-08 5.2.1)

Maximaler Soll-Abstand Längsbewehrung:	$e_{L,max}$	450	mm
Anzahl der Längsstäbe:	n_{ax}	12	[-]
$r = r_m - Z_{s,Sch} - \frac{\varnothing_{ax}}{2}$			
Angesetzter Radius:	r	392	mm
$U_{L,vor} = \pi \cdot (A + B) \cdot \left(1 + \frac{3 \cdot \lambda^2}{10 + 4 - 3 \cdot \lambda^{2,50}} \right)$			
Vorhandener Umfang Längsbewehrung:	$U_{L,vor}$	2.444	mm
$e_{L,vor} = \frac{U_{L,vor}}{12}$			
Vorhandener Abstand Längsbewehrung:	$e_{L,vor}$	204	mm
Vorhandene Längsbewehrung:	vorh $a_{s,L}$	1,39	cm ² /m

Der Abstand der Längsstäbe ist ausreichend klein.

3.2.4.4 Betondeckung (DIN V 1201:2004-08 5.2.2)

Es wird ein Vorhaltemaß von 10 mm angesetzt (Rohr nach DIN V 1201).
Die erforderliche Betonüberdeckung wurde aufgrund 'besonderer Maßnahmen' um 5 mm reduziert.

Erf. Betondeckung außen	erf. $c_{nom,e}$	Scheitel 30,0	Kämpfer 30,0	Sohle 30,0	mm
$c_{nom,e} = \frac{h}{2} + Z_{s1} - \frac{\varnothing_{rad}}{2}$					
Vorhandene Betondeckung, außen	$c_{nom,e}$	42,0	42,0	42,0	mm

Die Betondeckung (außen) ist ausreichend.

Erf. Betondeckung innen	erf. $c_{nom,i}$	30,0	30,0	30,0	mm
-------------------------	------------------	------	------	------	----

$$c_{nom,i} = \frac{h}{2} - z_{s1} - \frac{\varnothing_{rad}}{2} - \varnothing_{ax}$$

Vorhandene Betondeckung, innen	$c_{nom,i}$	36,0	36,0	36,0	mm
--------------------------------	-------------	------	------	------	----

Die Betondeckung (innen) ist ausreichend.

3.2.5 Schnittkräfte , Langzeit

Rerounding-Faktor (Abminderung Momente):

		Scheitel	r Kämpfer	1,000 Sohle	[-]
Mittlerer Radius	r_m	395,00	395,00	395,00	mm
$M_{qv} = m_{qv} \cdot q_v \cdot r_m^2 \cdot r$ (8.01)					
Moment aufgrund vertikaler Gesamtbelastung	M_{qv}	5,057	-5,149	5,795	kNm/m
$M_{qh} = m_{qh} \cdot q_h \cdot r_m^2 \cdot r$ (8.03)					
Moment aufgrund Seitendruck	M_{qh}	-0,874	0,874	-0,874	kNm/m
$M_g = m_g \cdot \gamma_R \cdot A_{rad} \cdot r_m^2 \cdot r$ (8.07)					
Moment aufgrund Eigengewicht	M_g	0,147	-0,170	0,225	kNm/m
$M_w = m_w \cdot \gamma_F \cdot r_m^3 \cdot r$ (8.09)					
Moment aufgrund Wasserfüllung	M_w	0,129	-0,150	0,198	kNm/m
Moment aufgrund Wasserdruck/Innendruck	M_{pw}	-0,007	-0,007	-0,007	kNm/m
$\Sigma M = M_{qv} + M_{qh} + M_{qh}^* + M_{qw}^* + M_g + M_w + M_{pw}$					
Summe der Momente	ΣM	4,453	-4,602	5,338	kNm/m

		Scheitel	Kämpfer	Sohle	mm
Mittlerer Radius	r_m	395,00	395,00	395,00	mm
$N_{qv} = n_{qv} \cdot q_v \cdot r_m$ (8.02)					
Normalkraft aufgrund vertikaler Gesamtbelastung	N_{qv}	2,476	-46,723	-2,476	kN/m
$N_{qh} = n_{qh} \cdot q_h \cdot r_m$ (8.04)					
Normalkraft aufgrund Seitendruck	N_{qh}	-8,847	0,000	-8,847	kN/m
$N_g = n_g \cdot \gamma_R \cdot A_{rad} \cdot r_m$ (8.08)					
Normalkraft aufgrund Eigengewicht	N_g	0,296	-1,396	-0,296	kN/m
$N_w = n_w \cdot \gamma_F \cdot r_m^2$ (8.10)					
Normalkraft aufgrund Wasserfüllung	N_w	1,041	0,335	2,080	kN/m
$N_{pw} = P_i \cdot r_i - 10.000 \cdot h_W \cdot r_a$ (8.12)					
Normalkraft aufgrund Wasserdruck/Innendruck	N_{pw}	-4,400	-4,400	-4,400	kN/m

$$\Sigma N = N_{qv} + N_{qh} + N_{qh}^* + N_{qw}^* + N_g + N_w + N_{pw}$$

Summe der Normalkräfte	ΣN	-9,434	-52,184	-13,940	kN/m
------------------------	------------	--------	---------	---------	------

3.2.6 Bemessung Ringbewehrung

Teilsicherheitsbeiwert Tragwiderstand Beton:		YRC	1,50	[-]	
Teilsicherheitsbeiwert Tragwiderstand Stahl:		YRS	1,15	[-]	
Charakteristische Zylinderdruckfestigkeit:		f _{ck,cyl}	40,0	N/mm²	
Bemessungswert Beton:		f _{cd}	22,67	N/mm²	
Nennstreckgrenze:		f _{yk}	500	N/mm²	
Bemessungswert Betonstahl:		f _{yd}	434,78	N/mm²	
Summe der Momente	M _E	Scheitel 4,453	Kämpfer -4,602	Sohle 5,338	kNm/m
M _{Ed} = M _G · Y _G + M _T · Y _Q					
Summe der Momente inkl. Teilssicherheitsbeiwert	M _{Ed}	6,012	-6,213	7,206	kNm/m
Summe Normalkraft	N _E	-9,434	-52,184	-13,940	kN/m
N _{Ed} = N _G · 1,35 + N _T · 1,35					
Summe der Normalkräfte inkl. Teilssicherheitsbeiwert	N _{Ed}	-12,736	-70,448	-18,818	kN/m
Bemessung:		Scheitel	Kämpfer	Sohle	
Exzentrizität (Ausmitte) von der Achse	Z _{s1}	0,0	0,0	0,0	mm
M _{E_{ds}} = M _{Ed} - N _{Ed} · Z _{s1}					
Auslegungsmoment Plattenbemessung	M _{E_{ds}}	6,012	6,213	7,206	kNm/m
Rechenwert der Stahlgrenzspannung	σ _{s,d}	434,78	434,78	434,78	N/mm²
Statische Höhe	d	0,045	0,045	0,045	m
$\mu_{E_{ds}} = \frac{M_{E_{ds}}}{d^2 \cdot f_{cd}}$					
Normiertes Auslegungsmoment	μ _{E_{ds}}	0,1310	0,1354	0,1570	[-]
Erforderlicher mechanischer Bewehrungsgrad	ω	0,1412	0,1464	0,1723	[-]
$a_{s,calc} = \frac{\omega \cdot d \cdot f_{cd} + N_{Ed}}{\sigma_{s,d}}$					
Erforderliche Bewehrung (Bemessung)	a _{s,calc}	3,02	1,81	3,61	cm²/m
Vorhandene Bewehrung	vorh. a _s	4,79	4,79	4,79	cm²/m
Ausnutzung Bewehrung (Bemessung)	U a _{s,calc}	63,0	37,8	75,3	%

Die gewählte Bewehrung ist ausreichend.

3.2.7 Nachweis im Grenzzustand der Gebrauchstauglichkeit (DIN V 1201:2004-08 5.2.5)

		Scheitel	Kämpfer	Sohle	
Ideelles Widerstandsmoment, Zugseite	W_{id}	1.350,00	1.350,00	1.350,00	mm ³ /mm
Biegespannungsanteil aus Biegemomenten	$\sigma_{M,E}$	3,2985	3,4090	3,9540	N/mm ²
Spannungsanteil aus Normalkräften	$\sigma_{N,E}$	-0,0971	-0,5369	-0,1434	N/mm ²
Maßgebliche Biegezugspannung	$f_{t,fl}$	3,2015	2,8721	3,8106	N/mm ²
Spannungsverhältnis	σ_{N/σ_M}	-0,0294	-0,1575	-0,0363	[-]
Profilhöhe	h	90,00	90,00	90,00	mm
Beiwert nach DIN V 1201, Bild 9	f_R	0,96	0,90	0,95	[-]
Rohrvergleichsspannung unter Risskraft im Zustand I	σ_{VR}	3,06	2,58	3,62	N/mm ²

Mittlere Zugfestigkeit:			f_{ctm}	3,5	N/mm ²
Maximale Rohrvergleichsspannung nach DIN V 1201:			max σ_{VR}	6,0	N/mm ²
Ausnutzung Rohrvergleichsspannung	U σ_{VR}	51,0	43,1	60,4	%

Der Nachweis im Grenzzustand der Gebrauchstauglichkeit ist erbracht.

Alle Nachweise für die Bemessung des Stahlbetons wurden erbracht.