

Übersicht der Einleitstellen

Einleitstelle	Graben		Einzugsgebiet [m²]	Stranglänge [m]	Einleitmenge [l/s]	Fließzeit t _f [min]	Bemessungs- regenspende r _(tf;1,0) [l/(s*ha)]	Einleitmenge reduziert [l/s]	Differenz
	von [km]	bis [km]							
1	14.370	14.815	2.755	445	30	10	108.3	30	0
2	14.824	15.091	1.205	267	13		108.3	14	-1
3	15.091	15.370	1.373	279	15		108.3	15	0
4	15.370	16.625	6.175	1255	67	60	37.7	24	43
5	16.625	17.175	2.706	550		24	78.8	22	7
6	17.175	18.050	4.305	875		38	55.3	24	23
7	18.050	18.733	3.361	683	36	30	66.6	23	13
8	18.733	19.033	1.476		16	8	108.3	16	0
9	19.033	19.364	1.629		18	9	108.3	18	0
10	19.364	19.858	2.431	494	26	14	108.3	27	-1
11	19.858	20.018	788	160	9	6	108.3	9	0
12	20.018	20.948	4.5	930	50	34	60.4	28	22
13	20.948	22.507	7.671	1559	83	45	48.1	37	46
14	22.507	22.807	1.476	300	16	9	108.3	16	0
15	22.807	23.758	4.679	951	51	28	70.2	33	18
16	23.758	23.975	1.068	217	12	6	108.3	12	0
17	23.975	24.374	1.964	399	21	12	108.3	22	-1
18	24.374	25.190	4.015	816	43	24	78.8	32	11
19	25.190	25.450	1.280	260	14	8	108.3	14	0



Anlage 2

Hydraulische Berechnung
Reaktivierung WLE-Strecke Sendenhorst - Münster
Berechnung Abflussmengen gemäß Zeitbeiwertverfahren:
nach RiL 836.4601 ff. (Oktober 2008) und RAS-Ew 2005 bzw. DWA A 138

Strecke 9213

Blatt-Nr.: 1
Einleitstelle: 1

Bemessung TE:		14.370	bis km	14.815	Lageplanblatt:	
Fließrichtung entgegen Streckenkilometrierung!						
Eingangsparameter:						
Breiten:		Längen:		Einzugsflächen:		Abflussbeiwerte:
b _{Böschung1} =	1.10 m	L _{Böschung1} =	445.00 m	A ₁ =	489.50 m ²	ψ _{Böschung} = 0.5
b _{Böschung2} =	0.00 m	L _{Böschung} =	445.00 m	A ₂ =	0.00 m ²	ψ _{Böschung} = 0.5
b _{Planum} =	9.40 m	L _{Planum} =	445.00 m	A ₃ =	4783.00 m ²	ψ _{PSS KG1} = 0.6
				$A_{red} = \sum A_{E(A1-A2)} * \psi_{(A1-A2)} =$		
				0.2755 ha = 2754.55 m ²		

Abflussberechnung gemäß Zeitbeiwertverfahren:						
$A_{red} = A_E =$		0.2755 ha	$r(15;1) =$ 108.3 l/(s*ha) aus Kostha			
			$r(15;0,1) =$ 108.3 l/(s*ha)			
$Q_{max} = r \cdot A_{red} + Q_{zul.}$		km 14,3+70	29.83	[l/s]		
Zuleitung (Q _{zul.}) aus		↓				
in km :				[l/s]		
$Q_{max} =$		↓ 14,8+15	29.83	[l/s] entspricht =>	0.0298	[m³/s]
Über die TE von km		14.370	bis km	14.815	wird der Abfluss Q _{max} = 30 l/s abgeführt.	

Rohrbemessung der Tiefenentwässerung:				keine Rohrbemessung		
$Q_{\max} = Q_T =$		29.83	l/s	=>	0.0298	m³/s
Gefälle I gewählt: 1,50‰	DN =	400	[mm]	<div>Bedingungen: DN > 200 mm! (abhängig von Gefälle und DN!) $Q_T / Q_V < 0,9!$ (abhängig von DN) (abhängig von Q_T / Q_V) $v_T > 0,5$ m/s! $\Sigma \text{Fließzeit} < 15\text{min!}$</div>		
	$Q_V =$	35.00	[l/s]			
	$Q_T / Q_V =$	0.31	[-]			
	$v_V =$	0.76	[m/s]			
	$v_T/v_V =$	1.09	[-]			
		$v_T =$	0.82	[m/s]		
Fließzeit = Haltungslänge / v_T =		9.03	[min]			
Gewählter Rohrquerschnitt						
km	bis	km	Haltungslänge	DN	Gefälle I	Abfluß Qmax
14,3+70	→	14,8+15	445m	400mm	1,50‰	30l/s
Bemerkungen: Einleitung in städtischen Regenwasserkanal in Hoetmarer Straße						



Anlage 2

Hydraulische Berechnung
Reaktivierung WLE-Strecke Sendenhorst - Münster
Berechnung Abflussmengen gemäß Zeitbeiwertverfahren:
nach RiL 836.4601 ff. (Oktober 2008) und RAS-Ew 2005 bzw. DWA A 138

Strecke 9213

Blatt-Nr.: 2
Einleitstelle: 2

Bemessung TE:		14.824	bis km	15.091	Lageplanblatt:	
Fließrichtung in Streckenkilometrierung!						
Eingangsparameter:						
Breiten:		Längen:		Einzugsflächen:		Abflussbeiwerte:
b _{Böschung1} = 1.10 m		L _{Böschung1} = 267.00 m		A ₁ = 293.70 m ²		ψ _{Böschung} = 0.5
b _{Böschung2} = 0.00 m		L _{Böschung} = 267.00 m		A ₂ = 0.00 m ²		ψ _{Böschung} = 0.5
b _{Planum} = 6.60 m		L _{Planum} = 267.00 m		A ₃ = 1762.20 m ²		ψ _{PSS KG1} = 0.6
				A _{red} = Σ A _{E(A1-A2)} * ψ _(A1-A2) = 0.1204 ha		= 1204.17 m ²

Abflussberechnung gemäß Zeitbeiwertverfahren:						
A _{red} = A _E =		0.1204 ha	r (15;1) = 108.3 l/(s*ha) aus Kostra			
		r (15;0,1) =	108.3 l/(s*ha)			
Q _{max} = r * A _{red} + Q _{zul.}		km 14,8+24	13.04	[l/s]		
Zuleitung (Q _{zul.}) aus in km :		↓		[l/s]		
Q _{max} =		↓ 15,0+91	13.04	[l/s] entspricht =>	0.0130	[m³/s]
Über die TE von km		14.824	bis km	15.091	wird der Abfluss Qmax = 14 l/s abgeführt.	

Rohrbemessung der Tiefenentwässerung:				keine Rohrbemessung		
$Q_{\max} = Q_T =$		13.04	l/s	=>	0.0130	m³/s
Gefälle I gewählt:	DN =	400	[mm]	<div>Bedingungen:</div> <div>DN > 200 mm!</div> <div>(abhängig von Gefälle und DN!)</div> <div>$Q_T / Q_V < 0,9!$</div> <div>(abhängig von DN)</div> <div>(abhängig von Q_T / Q_V)</div> <div>$v_T > 0,5 \text{ m/s!}$</div> <div>$\Sigma_{\text{Fließzeit}} < 15\text{min!}$</div>		
	1,50‰	$Q_V =$	95.00			
	$Q_T / Q_V =$	0.14	[-]			
	$v_V =$	0.76	[m/s]			
	$v_T/v_V =$	1.09	[-]			
	$v_T =$	0.82	[m/s]			
Fließzeit = Haltungslänge	$v_T =$	5.42	[min]			
Gewählter Rohrquerschnitt						
km	bis	km	Haltungslänge	DN	Gefälle I	Abfluß Qmax
14,8+24	→	15,0+91	267m	400mm	1,50‰	14l/s
Bemerkungen: Einleitung in städtischen Regenwasserkanal in Telgter Straße						



Anlage 2

Hydraulische Berechnung
Reaktivierung WLE-Strecke Sendenhorst - Münster
Berechnung Abflussmengen gemäß Zeitbeiwertverfahren:
nach RiL 836.4601 ff. (Oktober 2008) und RAS-Ew 2005 bzw. DWA A 138

Strecke 9213

Blatt-Nr.: 3
Einleitstelle: 3

Bemessung Graben:		15.091	bis km	15.370	Lageplanblatt:			
Fließrichtung in Streckenkilometrierung!								
Eingangsparameter:								
Breiten:		Längen:		Einzugsflächen:		Abflussbeiwerte:		
b _{Grabenböschungen} =	0.80 m	L _{Graben} =	279.00 m	A _{4,1} =	223.20 m²	ψ _{Grabenböschung} = 0.3		
b _{Grabensohle} =	0.40 m	L _{Graben} =	279.00 m	A _{4,2} =	111.60 m²	ψ _{Grabensohle} = 0.3		
b _{Planum} =	6.60 m	L _{Planum} =	279.00 m	A ₁ =	1841.40 m²	ψ _{PSS} = 0.6		
b _{Grabenböschungen} =	2.00 m	L _{Graben} =	279.00 m	A _{4,1} =	558.00 m²	ψ _{Grabenböschung} = 0.3		
A _{red} = Σ A _{E(A1-A7)} * ψ _(A1-A7) =				0.13727 ha	= 1372.68 m²			

Abflussleistung des Bahngrabens nach RiL 836.4602			
Grabensohle b =	0.40 m		
Grabenhöhe h =	0.40 m		
Böschungsneigung 1:m =	1: 1.5		
Grabengefälle =	0.15 ‰		
Wert für Ks =	25 m ^{1/3} /s		(Geschwindigkeitsbeiwert: Rasenmulde)
Grabenfläche =	$h * (b + m * h) =$	0.400 m ²	
Grabenumfang =	$b + 2 h * (1 + m^2)^{1/2} =$	1.842 m	
hydraulischer Radius =	Grabenfläche / Grabenumfang =	0.217 m	
V _s =	0.350 m/s		(mittlere Fließgeschwindigkeit)
Q _a =	0.140 m ³ /s		(Abflussleistung Graben)
t _f =	13 min		(mittlere Fließzeit)
Da die Fließzeit kleiner oder gleich 15 min ist, erfolgt die Berechnung mit der gewählten Bemessungsregenspende.			

Abflussberechnung:			
$A_{red} = A_E =$	0.13727 ha	$r(15;1) =$	108.3 l/(s*ha)
		$r(t_{f1}) =$	108.3 l/(s*ha)
	$r(15;1) =$		108.3 l/(s*ha)
	km	$n=1,0$	Einheit:
		Ril 836	
$Q_{max} = r(15;0,1) * A_{red} + Q_{Zul.}$	15,0+91	14.87	[l/s]
	↓		
Zuleitung ($Q_{zul.}$) aus in km:			[l/s]
Zuleitung ($Q_{zul.}$) aus in km:	-	0.00	[l/s]
	↓		
	15,3+70	14.87	[l/s]
		0.0149	[m³/s]
In dem Graben von km	15.091	bis km	15.370
		beträgt der Abfluss $Q_{max} = 15$ l/s (aufgerundet)	

Bemerkungen: Einleitung in städtischen Regenwasserkanal in der Straße Nordtor



Anlage 2

Hydraulische Berechnung
Reaktivierung WLE-Strecke Sendenhorst - Münster
Berechnung Abflussmengen gemäß Zeitbeiwertverfahren:
nach RiL 836.4601 ff. (Oktober 2008) und RAS-Ew 2005 bzw. DWA A 138

Strecke 9213

Blatt-Nr.: 4
Einleitstelle: 4

Bemessung Graben:15.370bis km16.625

Lageplanblatt:

Fließrichtung in Streckenkilometrierung!

Eingangsparameter:

Breiten:

Längen:

Einzugsflächen:

Abflussbeiwerte:

b_{Grabenböschungen} =0.80 m

b_{Grabensohle} =0.40 m

b_{Planum} =6.60 m

b_{Grabenböschungen} =2.00 m

L_{Graben} =1255.00 m

L_{Graben} =1255.00 m

L_{Planum} =1255.00 m

L_{Graben} =1255.00 m

A_{4,1} =1004.00 m²

A_{4,2} =502.00 m²

A₁ =8283.00 m²

A_{4,1} =2510.00 m²

ψ_{Grabenböschung} =0.3

ψ_{Grabensohle} =0.3

ψ_{PSS} =0.6

ψ_{Grabenböschung} =0.3

A_{red} = ∑ A_{E(A1-A7)} * ψ_(A1-A7) =0.61746 ha=6174.60 m²

Abflussleistung des Bahngrabens nach RiL 836.4602

Grabensohle b =0.40 m

Grabenhöhe h =0.40 m

Böschungsneigung 1:m =1: 1.5

Grabengefälle =0.15 ‰

Wert für Ks =25 m^{1/3}/s

(Geschwindigkeitsbeiwert: Rasenmulde)

Grabenfläche = h * (b + m * h) =0.400 m²

Grabenumfang = b + 2 h * (1 + m²)^{1/2} =1.842 m

hydraulischer Radius = Grabenfläche / Grabenumfang =0.217 m

V_s =0.350 m/s

Q_a =0.140 m³/s

t_f =60 min

(mittlere Fließgeschwindigkeit)

(Abflussleistung Graben)

(mittlere Fließzeit)

Da die Fließzeit größer als 15 min ist, ist eine Neuberechnung der Bemessungsregenspende erforderlich.

Abflussberechnung:

A_{red} = A_E =0.61746 ha

r (15;1) =108.3 l/(s*ha)

r (t_f;1) =108.3 l/(s*ha)

r (t_f;1) =108.3 l/(s*ha)

km

n=1,0

Einheit:

Q_{max} = r (15;0,1) * A_{red} + Q_{Zul.}

15,3+70

RiL 836

66.87

[l/s]

Zuleitung (Q_{Zul.}) aus in km:

00,0+00

0.00

[l/s]

Bemerkung: Es wird mit den Werten von n=1,0 gemäß Abstimmung mit der Stadt Münster gerechnet!

Zuleitung (Q_{Zul.}) aus in km:

-

0.00

[l/s]

16,6+25

66.87

[l/s]

0.0669

[m³/s]

In dem Graben von km

15.370

bis km

16.625

beträgt der Abfluss Q_{max} =

67 l/s

(aufgerundet)

Bemerkungen: Einleitung in den Meerbach

O:\KVP\21141005 - WLE-Strecke\DAT\4_GP\GP-Gesamt\17 Hydraulische Berechnung\Entwässerungsberechnung_Einleitung_200409.xlsx

Seite 5



Anlage 2

Hydraulische Berechnung
Reaktivierung WLE-Strecke Sendenhorst - Münster
Berechnung Abflussmengen gemäß Zeitbeiwertverfahren:
nach RiL 836.4601 ff. (Oktober 2008) und RAS-Ew 2005 bzw. DWA A 138

Strecke 9213

Blatt-Nr.: 5
Einleitstelle: 5

Bemessung Graben:16.625bis km17.175

Lageplanblatt:

Fließrichtung in Streckenkilometrierung!

Eingangsparameter:

Breiten:

Längen:

Einzugsflächen:

Abflussbeiwerte:

b_{Grabenböschungen} =0.80 m

b_{Grabensohle} =0.40 m

b_{Planum} =6.60 m

b_{Grabenböschungen} =2.00 m

L_{Graben} =550.00 m

L_{Graben} =550.00 m

L_{Planum} =550.00 m

L_{Graben} =550.00 m

A_{4,1} =440.00 m²

A_{4,2} =220.00 m²

A₁ =3630.00 m²

A_{4,1} =1100.00 m²

ψ_{Grabenböschung} = 0.3

ψ_{Grabensohle} = 0.3

ψ_{PSS} = 0.6

ψ_{Grabenböschung} = 0.3

A_{red} = ∑ A_{E(A1-A7)} * ψ_(A1-A7) =0.2706 ha= 2706.00 m²

Abflussleistung des Bahngrabens nach RiL 836.4602

Grabensohle b =0.40 m

Grabenhöhe h =0.40 m

Böschungsneigung 1:m =1: 1.5

Grabengefälle =0.176 ‰

Wert für Ks =25 m^{1/3}/s

(Geschwindigkeitsbeiwert: Rasenmulde)

Grabenfläche = h * (b + m * h) =0.400 m²

Grabenumfang = b + 2 h * (1 + m²)^{1/2} =1.842 m

hydraulischer Radius = Grabenfläche / Grabenumfang =0.217 m

V_s =0.379 m/s

Q_a =0.152 m³/s

t_f =24 min

(mittlere Fließgeschwindigkeit)

(Abflussleistung Graben)

(mittlere Fließzeit)

Da die Fließzeit größer als 15 min ist, ist eine Neuberechnung der Bemessungsregenspende erforderlich.

Abflussberechnung:

A_{red} = A_E =0.2706 ha

r (15;1) =108.3 l/(s*ha)

r (t_f;1) =108.3 l/(s*ha)

r (t_f;1) =108.3 l/(s*ha)

km

n = 1,0

Einheit:

Q_{max} = r (15;0,1) * A_{red} + Q_{Zul.}

00,0+00

29.31

[l/s]

↓

Zuleitung (Q_{zul.}) aus in km:

[l/s]

Zuleitung (Q_{zul.}) aus in km:

-

0.00

[l/s]

↓

00,0+00

29.31

[l/s]

0.0293

[m³/s]

Bemerkung:

Es wird mit den Werten von n=1,0 gemäß Abstimmung mit der Stadt Münster gerechnet!

In dem Graben von km16.625bis km17.175

beträgt der Abfluss Qmax =30 l/s

(aufgerundet)

Bemerkungen: Einleitung in Feldgraben

O:\KVP\21141005 - WLE-Strecke\DAT4_GP\GP-Gesamt\17 Hydraulische Berechnung\Entwässerungsberechnung_Einleitung_200409.xlsx

Seite 6



Anlage 2

Hydraulische Berechnung
Reaktivierung WLE-Strecke Sendenhorst - Münster
Berechnung Abflussmengen gemäß Zeitbeiwertverfahren:
nach RiL 836.4601 ff. (Oktober 2008) und RAS-Ew 2005 bzw. DWA A 138

Strecke 9213

Blatt-Nr.: 6
Einleitstelle: 6

Bemessung Graben:17.175bis km18.050

Lageplanblatt:

Fließrichtung in Streckenkilometrierung!

Eingangsparameter:

Breiten:

Längen:

Einzugsflächen:

Abflussbeiwerte:

b_{Grabenböschungen} =0.80 m

b_{Grabensohle} =0.40 m

b_{Planum} =6.60 m

b_{Grabenböschungen} =2.00 m

L_{Graben} =875.00 m

L_{Graben} =875.00 m

L_{Planum} =875.00 m

L_{Graben} =875.00 m

A_{4,1} =700.00 m²

A_{4,2} =350.00 m²

A₁ =5775.00 m²

A_{4,1} =1750.00 m²

ψ_{Grabenböschung} = 0.3

ψ_{Grabensohle} = 0.3

ψ_{PSS} = 0.6

ψ_{Grabenböschung} = 0.3

A_{red} = ∑ A_{E(A1-A7)} * ψ_(A1-A7) =0.4305 ha= 4305.00 m²

Abflussleistung des Bahngrabens nach RiL 836.4602

Grabensohle b =0.40 m

Grabenhöhe h =0.40 m

Böschungsneigung 1:m =1: 1.5

Grabengefälle =0.176 ‰

Wert für Ks =25 m^{1/3}/s

Grabenfläche = h * (b + m * h) =0.400 m²

Grabenumfang = b + 2 h * (1 + m²)^{1/2} =1.842 m

hydraulischer Radius = Grabenfläche / Grabenumfang =0.217 m

V_s =0.379 m/s

Q_a =0.152 m³/s

t_f =38 min

(Geschwindigkeitsbeiwert: Rasenmulde)

(mittlere Fließgeschwindigkeit)

(Abflussleistung Graben)

(mittlere Fließzeit)

Da die Fließzeit größer als 15 min ist, ist eine Neuberechnung der Bemessungsregenspende erforderlich.

Abflussberechnung:

A_{red} = A_E =0.4305 ha

r (15;1) =108.3 l/(s*ha)

r (t_f;1) =108.3 l/(s*ha)

r (t_f;1) =108.3 l/(s*ha)

km

n = 1,0

Einheit:

Q_{max} = r (15;0,1) * A_{red} + Q_{Zul.}

00,0+00

46.62

[l/s]

↓

Zuleitung (Q_{Zul.}) aus in km:

00,0+00

46.62

[l/s]

↓

Zuleitung (Q_{Zul.}) aus in km:

-

0.00

[l/s]

↓

00,0+00

0.0466

[m³/s]

Bemerkung:

Es wird mit den Werten von n=1,0 gemäß Abstimmung mit der Stadt Münster gerechnet!

In dem Graben von km17.175bis km18.050beträgt der Abfluss Qmax = 47 l/s

(aufgerundet)

Bemerkungen: Einleitung in Feldgraben

O:\KVP\21141005 - WLE-Strecke\DAT4_GP\GP-Gesamt\17 Hydraulische Berechnung\Entwässerungsberechnung_Einleitung_200409.xlsx

Seite 7



Anlage 2

Hydraulische Berechnung
Reaktivierung WLE-Strecke Sendenhorst - Münster
Berechnung Abflussmengen gemäß Zeitbeiwertverfahren:
nach RiL 836.4601 ff. (Oktober 2008) und RAS-Ew 2005 bzw. DWA A 138

Strecke 9213

Blatt-Nr.: 7
Einleitstelle: 7

Bemessung Graben:18.050bis km18.733

Lageplanblatt:

Fließrichtung entgegen Streckenkilometrierung!

Eingangsparameter:

Breiten:

Längen:

Einzugsflächen:

Abflussbeiwerte:

b_{Grabenböschungen} =0.80 m

b_{Grabensohle} =0.40 m

b_{Planum} =6.60 m

b_{Grabenböschungen} =2.00 m

L_{Graben} =683.00 m

L_{Graben} =683.00 m

L_{Planum} =683.00 m

L_{Graben} =683.00 m

A_{4,1} =546.40 m²

A_{4,2} =273.20 m²

A₁ =4507.80 m²

A_{4,1} =1366.00 m²

ψ_{Grabenböschung} =0.3

ψ_{Grabensohle} =0.3

ψ_{PSS} =0.6

ψ_{Grabenböschung} =0.3

A_{red} = ∑ A_{E(A1-A7)} * ψ_(A1-A7) =0.33604 ha=3360.36 m²

Abflussleistung des Bahngrabens nach RiL 836.4602

Grabensohle b =0.40 m

Grabenhöhe h =0.40 m

Böschungsneigung 1:m =1: 1.5

Grabengefälle =0.176 ‰

Wert für Ks =25 m^{1/3}/s

(Geschwindigkeitsbeiwert: Rasenmulde)

Grabenfläche = h * (b + m * h) =0.400 m²

Grabenumfang = b + 2 h * (1 + m²)^{1/2} =1.842 m

hydraulischer Radius = Grabenfläche / Grabenumfang =0.217 m

V_s =0.379 m/s

Q_a =0.152 m³/s

t_f =30 min

(mittlere Fließgeschwindigkeit)

(Abflussleistung Graben)

(mittlere Fließzeit)

Da die Fließzeit größer als 15 min ist, ist eine Neuberechnung der Bemessungsregenspende erforderlich.

Abflussberechnung:

A_{red} = A_E =0.33604 ha

r (15;1) =108.3 l/(s*ha)

r (t_f;1) =108.3 l/(s*ha)

r (t_f;1) =108.3 l/(s*ha)

km

n = 1,0

Einheit:

Q_{max} = r (15;0,1) * A_{red} + Q_{Zul.}

00,0+00

36.39

[l/s]

↓

Zuleitung (Q_{Zul.}) aus in km:

0.00

[l/s]

Zuleitung (Q_{Zul.}) aus in km:

-

0.00

[l/s]

↓

00,0+00

36.39

0.0364

[l/s]

[m³/s]

Bemerkung:

Es wird mit den Werten von n=1,0 gemäß Abstimmung mit der Stadt Münster gerechnet!

In dem Graben von km18.050bis km18.733beträgt der Abfluss Qmax =37 l/s

(aufgerundet)

Bemerkungen: Einleitung in Feldgraben

O:\KVP\21141005 - WLE-Strecke\DAT4_GPI\GP-Gesamt\17 Hydraulische Berechnung\Entwässerungsberechnung_Einleitung_200409.xlsx

Seite 8



Anlage 2

Versickerungsmulde

Hydraulische Berechnung
Reaktivierung WLE-Strecke Sendenhorst - Münster
Berechnung Abflussmengen gemäß Zeitbeiwertverfahren:
nach RiL 836.4601 ff. (Oktober 2008) und RAS-Ew 2005 bzw. DWA A 138

Strecke 9213

Blatt-Nr.: 8
Einleitstelle: 8

Bemessung Graben:18.733bis km19.033

Lageplanblatt:

Fleißrichtung in Streckenkilometrierung!

Eingangsparameter:

Breiten:

Längen:

Einzugsflächen:

Abflussbeiwerte:

b_{Grabenböschungen} =0.80 m

b_{Grabensohle} =0.40 m

b_{Planum} =6.60 m

b_{Grabenböschungen} =2.00 m

L_{Graben} =300.00 m

L_{Graben} =300.00 m

L_{Planum} =300.00 m

L_{Graben} =300.00 m

A_{4,1} =240.00 m²

A_{4,2} =120.00 m²

A₁ =1980.00 m²

A_{4,1} =600.00 m²

ψ_{Grabenböschung} =0.3

ψ_{Grabensohle} =0.3

ψ_{PSS} =0.6

ψ_{Grabenböschung} =0.3

A_{red} = ∑ A_{E(A1-A7)} * ψ_(A1-A7) =0.1476 ha= 1476.00 m²

Abflussleistung des Bahngrabens nach RiL 836.4602

Grabensohle b =0.40 m

Grabenhöhe h =0.40 m

Böschungsneigung 1:m =1: 1.5

Grabengefälle =0.425 %

Wert für Ks =25 m^{1/3}/s

(Geschwindigkeitsbeiwert: Rasenmulde)

Grabenfläche = h * (b + m * h) =0.400 m²

Grabenumfang = b + 2 h * (1 + m²)^{1/2} =1.842 m

hydraulischer Radius = Grabenfläche / Grabenumfang =0.217 m

V_s =0.589 m/s

Q_a =0.236 m³/s

t_f =8 min

(mittlere Fließgeschwindigkeit)

(Abflussleistung Graben)

(mittlere Fließzeit)

Da die Fließzeit kleiner oder gleich 15 min ist, erfolgt die Berechnung mit der gewählten Bemessungsregenspende.

Abflussberechnung:

A_{red} = A_E =0.1476 ha

r (15;1) =108.3 l/(s*ha)

r (t;1) =108.3 l/(s*ha)

r (15;1) =108.3 l/(s*ha)

kmn=1,0Einheit:

Q_{max} = r (15;0,1) * A_{red} + Q_{Zul.}18,7+3315.99[l/s]

↓

Zuleitung (Q_{Zul.}) aus in km:[l/s]

Zuleitung (Q_{Zul.}) aus in km:-0.00[l/s]

↓

19,0+3315.99[l/s]

0.0160[m³/s]

Bemerkung:

Es wird mit den Werten von n=1,0 gemäß Abstimmung mit der Stadt Münster gerechnet!

In dem Graben von km18.733bis km19.033beträgt der Abfluss Qmax = 16 l/s (aufgerundet)

Bemerkungen:

O:\KVP\21141005 - WLE-Strecke\DAT4_GP\GP-Gesamt\17 Hydraulische Berechnung\Entwässerungsberechnung_Einleitung_200409.xlsx

Seite 9



Anlage 2

Versickerungsmulde

Hydraulische Berechnung
Reaktivierung WLE-Strecke Sendenhorst - Münster
Berechnung Abflussmengen gemäß Zeitbeiwertverfahren:
nach RiL 836.4601 ff. (Oktober 2008) und RAS-Ew 2005 bzw. DWA A 138

Strecke 9213

Blatt-Nr.: 9
Einleitstelle: 9

Bemessung Graben:19.033bis km19.364

Lageplanblatt:

Fließrichtung entgegen Streckenkilometrierung!

Eingangsparameter:

Breiten:

Längen:

Einzugsflächen:

Abflussbeiwerte:

b_{Grabenböschungen} =0.80 m

b_{Grabensohle} =0.40 m

b_{Planum} =6.60 m

b_{Grabenböschungen} =2.00 m

L_{Graben} =331.00 m

L_{Graben} =331.00 m

L_{Planum} =331.00 m

L_{Graben} =331.00 m

A_{4,1} =264.80 m²

A_{4,2} =132.40 m²

A₁ =2184.60 m²

A_{4,1} =662.00 m²

ψ_{Grabenböschung} =0.3

ψ_{Grabensohle} =0.3

ψ_{PSS} =0.6

ψ_{Grabenböschung} =0.3

A_{red} = ∑ A_{E(A1-A7)} * ψ_(A1-A7) =0.16285 ha

= 1628.52 m²

Abflussleistung des Bahngrabens nach RiL 836.4602

Grabensohle b =0.40 m

Grabenhöhe h =0.40 m

Böschungsneigung 1:m =1: 1.5

Grabengefälle =0.425 %

Wert für Ks =25 m^{1/3}/s

(Geschwindigkeitsbeiwert: Rasenmulde)

Grabenfläche = h * (b + m * h) =0.400 m²

Grabenumfang = b + 2 h * (1 + m²)^{1/2} =1.842 m

hydraulischer Radius = Grabenfläche / Grabenumfang =0.217 m

V_s =0.589 m/s

Q_a =0.236 m³/s

t_f =9 min

(mittlere Fließgeschwindigkeit)

(Abflussleistung Graben)

(mittlere Fließzeit)

Da die Fließzeit kleiner oder gleich 15 min ist, erfolgt die Berechnung mit der gewählten Bemessungsregenspende.

Abflussberechnung:

A_{red} = A_E =0.16285 ha

r (15;1) =108.3 l/(s*ha)

r (t;1) =108.3 l/(s*ha)

r (15;1) =108.3 l/(s*ha)

kmn=1,0Einheit:

Q_{max} = r (15;0,1) * A_{red} + Q_{Zul.}

19,0+3317.64

[l/s]

↓

Zuleitung (Q_{Zul.}) aus in km:

Zuleitung (Q_{Zul.}) aus in km:

-0.00

[l/s]

↓

19,3+6417.64

[l/s]

0.0176

[m³/s]

Bemerkung:

Es wird mit den Werten von n=1,0 gemäß Abstimmung mit der Stadt Münster gerechnet!

In dem Graben von km19.033bis km19.364beträgt der Abfluss Qmax = 18 l/s

(aufgerundet)

Bemerkungen:

O:\KVP\21141005 - WLE-Strecke\DAT\4_GP\GP-Gesamt\17 Hydraulische Berechnung\Entwässerungsberechnung_Einleitung_200409.xlsx

Seite 10



Anlage 2

Versickerungsmulde

Hydraulische Berechnung
Reaktivierung WLE-Strecke Sendenhorst - Münster
Berechnung Abflussmengen gemäß Zeitbeiwertverfahren:
nach RiL 836.4601 ff. (Oktober 2008) und RAS-Ew 2005 bzw. DWA A 138

Strecke 9213

Blatt-Nr.: 10
Einleitstelle: 10

Bemessung Graben:19.364bis km19.858

Lageplanblatt:

Fließrichtung in Streckenkilometrierung!

Eingangsparameter:

Breiten:

Längen:

Einzugsflächen:

Abflussbeiwerte:

b_{Grabenböschungen} =0.80 m

b_{Grabensohle} =0.40 m

b_{Planum} =6.60 m

b_{Grabenböschungen} =2.00 m

L_{Graben} =494.00 m

L_{Graben} =494.00 m

L_{Planum} =494.00 m

L_{Graben} =494.00 m

A_{4,1} =395.20 m²

A_{4,2} =197.60 m²

A₁ =3260.40 m²

A_{4,1} =988.00 m²

ψ_{Grabenböschung} =0.3

ψ_{Grabensohle} =0.3

ψ_{PSS} =0.6

ψ_{Grabenböschung} =0.3

A_{red} = ∑ A_{E(A1-A7)} * ψ_(A1-A7) =0.24305 ha

= 2430.48 m²

Abflussleistung des Bahngrabens nach RiL 836.4602

Grabensohle b =0.40 m

Grabenhöhe h =0.40 m

Böschungsneigung 1:m =1: 1.5

Grabengefälle =0.425 %

Wert für Ks =25 m^{1/3}/s

(Geschwindigkeitsbeiwert: Rasenmulde)

Grabenfläche = h * (b + m * h) =0.400 m²

Grabenumfang = b + 2 h * (1 + m²)^{1/2} =1.842 m

hydraulischer Radius = Grabenfläche / Grabenumfang =0.217 m

V_s =0.589 m/s

Q_a =0.236 m³/s

t_f =14 min

(mittlere Fließgeschwindigkeit)

(Abflussleistung Graben)

(mittlere Fließzeit)

Da die Fließzeit kleiner oder gleich 15 min ist, erfolgt die Berechnung mit der gewählten Bemessungsregenspende.

Abflussberechnung:

A_{red} = A_E =0.24305 ha

r (15;1) =108.3 l/(s*ha)

r (t;1) =108.3 l/(s*ha)

r (15;1) =108.3 l/(s*ha)

kmn=1,0Einheit:

Q_{max} = r (15;0,1) * A_{red} + Q_{Zul.}19,3+6426.32

[l/s]

↓

Zuleitung (Q_{Zul.}) aus in km:0.00

[l/s]

Zuleitung (Q_{Zul.}) aus in km:-

[l/s]

↓

19,8+5826.32

[l/s]

0.0263

[m³/s]

In dem Graben von km19.364bis km19.858

beträgt der Abfluss Qmax =27 l/s

(aufgerundet)

Bemerkungen:

O:\KVP\21141005 - WLE-Strecke\DAT\4_GP\GP-Gesamt\17 Hydraulische Berechnung\Entwässerungsberechnung_Einleitung_200409.xlsx

Seite 11



Anlage 2

Versickerungsmulde

Hydraulische Berechnung
Reaktivierung WLE-Strecke Sendenhorst - Münster
Berechnung Abflussmengen gemäß Zeitbeiwertverfahren:
nach RiL 836.4601 ff. (Oktober 2008) und RAS-Ew 2005 bzw. DWA A 138

Strecke 9213

Blatt-Nr.: 11
Einleitstelle: 11

Bemessung Graben:19.858bis km20.018(bahnlinks)

Lageplanblatt:

Fließrichtung entgegen Streckenkilometrierung!

Eingangsparameter:

Breiten:

Längen:

Einzugsflächen:

Abflussbeiwerte:

b_{Grabenböschungen} =0.80 m

b_{Grabensohle} =0.40 m

b_{Planum} =6.60 m

b_{Grabenböschungen} =2.00 m

L_{Graben} =160.00 m

L_{Graben} =160.00 m

L_{Planum} =160.00 m

L_{Graben} =160.00 m

A_{4,1} =128.00 m²

A_{4,2} =64.00 m²

A₁ =1056.00 m²

A_{4,1} =320.00 m²

ψ_{Grabenböschung} =0.3

ψ_{Grabensohle} =0.3

ψ_{PSS} =0.6

ψ_{Grabenböschung} =0.3

A_{red} = ∑ A_{E(A1-A7)} * ψ_(A1-A7) =0.07872 ha

= 787.20 m²

Abflussleistung des Bahngrabens nach RiL 836.4602

Grabensohle b =0.40 m

Grabenhöhe h =0.40 m

Böschungsneigung 1:m =1: 1.5

Grabengefälle =0.25 %

Wert für Ks =25 m^{1/3}/s

(Geschwindigkeitsbeiwert: Rasenmulde)

Grabenfläche = h * (b + m * h) =0.400 m²

Grabenumfang = b + 2 h * (1 + m²)^{1/2} =1.842 m

hydraulischer Radius = Grabenfläche / Grabenumfang =0.217 m

V_s =0.452 m/s

Q_a =0.181 m³/s

t_f =6 min

(mittlere Fließgeschwindigkeit)

(Abflussleistung Graben)

(mittlere Fließzeit)

Da die Fließzeit kleiner oder gleich 15 min ist, erfolgt die Berechnung mit der gewählten Bemessungsregenspende.

Abflussberechnung:

A_{red} = A_E =0.07872 ha

r (15;1) =108.3 l/(s*ha)

r (1;1) =108.3 l/(s*ha)

r (15;1) =108.3 l/(s*ha)

kmn=1,0Einheit:

Q_{max} = r (15;0,1) * A_{red} + Q_{Zul.}

19,8+588.53

[l/s]

↓

Zuleitung (Q_{Zul.}) aus in km:

[l/s]

Zuleitung (Q_{Zul.}) aus in km:

-0.00

[l/s]

↓

20,0+188.53

[l/s]

0.0085

[m³/s]

Bemerkung:

Es wird mit den Werten von n=1,0 gemäß Abstimmung mit der Stadt Münster gerechnet!

In dem Graben von km19.858bis km20.018beträgt der Abfluss Qmax = 9 l/s

(aufgerundet)

Bemerkungen:

O:\KVP\21141005 - WLE-Strecke\DAT\4_GP\GP-Gesamt\17 Hydraulische Berechnung\Entwässerungsberechnung_Einleitung_200409.xlsx

Seite 12



Anlage 2

Hydraulische Berechnung
Reaktivierung WLE-Strecke Sendenhorst - Münster
Berechnung Abflussmengen gemäß Zeitbeiwertverfahren:
nach RiL 836.4601 ff. (Oktober 2008) und RAS-Ew 2005 bzw. DWA A 138

Strecke 9213

Blatt-Nr.: 13
Einleitstelle: 13

Bemessung Graben:20.948bis km22.507

Lageplanblatt:

Fließrichtung in Streckenkilometrierung!

Eingangsparameter:

Breiten:

Längen:

Einzugsflächen:

Abflussbeiwerte:

b_{Grabenböschungen} =0.80 m

b_{Grabensohle} =0.40 m

b_{Planum} =6.60 m

b_{Grabenböschungen} =2.00 m

L_{Graben} =1559.00 m

L_{Graben} =1559.00 m

L_{Planum} =1559.00 m

L_{Graben} =1559.00 m

A_{4,1} =1247.20 m²

A_{4,2} =623.60 m²

A₁ =10289.40 m²

A_{4,1} =3118.00 m²

ψ_{Grabenböschung} =0.3

ψ_{Grabensohle} =0.3

ψ_{PSS} =0.6

ψ_{Grabenböschung} =0.3

A_{red} = ∑ A_{E(A1-A7)} * ψ_(A1-A7) =0.76703 ha

= 7670.28 m²

Abflussleistung des Bahngrabens nach RiL 836.4602

Grabensohle b =0.40 m

Grabenhöhe h =0.40 m

Böschungsneigung 1:m =1: 1.5

Grabengefälle =0.4 ‰

Wert für Ks =25 m^{1/3}/s

(Geschwindigkeitsbeiwert: Rasenmulde)

Grabenfläche = h * (b + m * h) =0.400 m²

Grabenumfang = b + 2 h * (1 + m²)^{1/2} =1.842 m

hydraulischer Radius = Grabenfläche / Grabenumfang =0.217 m

V_s =0.571 m/s

Q_a =0.228 m³/s

t_f =45 min

(mittlere Fließgeschwindigkeit)

(Abflussleistung Graben)

(mittlere Fließzeit)

Da die Fließzeit größer als 15 min ist, ist eine Neuberechnung der Bemessungsregenspende erforderlich.

Abflussberechnung:

A_{red} = A_E =0.76703 ha

r (15;1) =108.3 l/(s*ha)

r (t_f;1) =108.3 l/(s*ha)

r (t_f;1) =108.3 l/(s*ha)

km

n=1,0

Einheit:

Q_{max} = r (15;0,1) * A_{red} + Q_{Zul.}

20,9+48

83.07

[l/s]

Zuleitung (Q_{Zul.}) aus in km:

00,0+00

0.00

[l/s]

Zuleitung (Q_{Zul.}) aus in km:

-

0.00

[l/s]

22,5+07

83.07

[l/s]

0.0831

[m³/s]

Bemerkung:

Es wird mit den Werten von n=1,0 gemäß Abstimmung mit der Stadt Münster gerechnet!

In dem Graben von km20.948bis km22.507

beträgt der Abfluss Q_{max} =84 l/s

(aufgerundet)

Bemerkungen: Einleitung in Ahrenshorster Bach

O:\KVP\21141005 - WLE-Strecke\DAT4_GP\GP-Gesamt\17 Hydraulische Berechnung\Entwässerungsberechnung_Einleitung_200409.xlsx

Seite 14



Anlage 2

Hydraulische Berechnung
Reaktivierung WLE-Strecke Sendenhorst - Münster
Berechnung Abflussmengen gemäß Zeitbeiwertverfahren:
nach RiL 836.4601 ff. (Oktober 2008) und RAS-Ew 2005 bzw. DWA A 138

Strecke 9213

Blatt-Nr.: 14
Einleitstelle: 14

Bemessung Graben: 22.507 bis km 22.807

Lageplanblatt:

Fließrichtung entgegen Streckenkilometrierung!

Eingangsparameter:

Breiten:

Längen:

Einzugsflächen:

Abflussbeiwerte:

b_{Grabenböschungen} = 0.80 m

b_{Grabensohle} = 0.40 m

b_{Planum} = 6.60 m

b_{Grabenböschungen} = 2.00 m

L_{Graben} = 300.00 m

L_{Graben} = 300.00 m

L_{Planum} = 300.00 m

L_{Graben} = 300.00 m

A_{4,1} = 240.00 m²

A_{4,2} = 120.00 m²

A₁ = 1980.00 m²

A_{4,1} = 600.00 m²

ψ_{Grabenböschung} = 0.3

ψ_{Grabensohle} = 0.3

ψ_{PSS} = 0.6

ψ_{Grabenböschung} = 0.3

A_{red} = ∑ A_{E(A1-A7)} * ψ_(A1-A7) = 0.1476 ha = 1476.00 m²

Abflussleistung des Bahngrabens nach RiL 836.4602

Grabensohle b = 0.40 m

Grabenhöhe h = 0.40 m

Böschungsneigung 1:m = 1: 1.5

Grabengefälle = 0.4 ‰

Wert für Ks = 25 m^{1/3}/s

(Geschwindigkeitsbeiwert: Rasenmulde)

Grabenfläche = h * (b + m * h) = 0.400 m²

Grabenumfang = b + 2 h * (1 + m²)^{1/2} = 1.842 m

hydraulischer Radius = Grabenfläche / Grabenumfang = 0.217 m

V_s = 0.571 m/s (mittlere Fließgeschwindigkeit)

Q_a = 0.228 m³/s (Abflussleistung Graben)

t_f = 9 min (mittlere Fließzeit)

Da die Fließzeit kleiner oder gleich 15 min ist, erfolgt die Berechnung mit der gewählten Bemessungsregenspende.

Abflussberechnung:

A_{red} = A_E = 0.1476 ha

r (15;1) = 108.3 l/(s*ha)

r (t_f;1) = 108.3 l/(s*ha)

r (15;1) = 108.3 l/(s*ha)

km n=1,0 Einheit:

Q_{max} = r (15;0,1) * A_{red} + Q_{Zul.} 22,5+07 15.99 [l/s]

↓

Zuleitung (Q_{Zul.}) aus in km: [l/s]

Zuleitung (Q_{Zul.}) aus in km: - 0.00 [l/s]

↓

22,8+07 15.99 [l/s]

0.0160 [m³/s]

Bemerkung: Es wird mit den Werten von n=1,0 gemäß Abstimmung mit der Stadt Münster gerechnet!

In dem Graben von km 22.507 bis km 22.807 beträgt der Abfluss Qmax = 16 l/s (aufgerundet)

Bemerkungen: Einleitung in den Ahrenshorster Bach

O:\KVP\21141005 - WLE-Strecke\DAT4_GPI\GP-Gesamt\17 Hydraulische Berechnung\Entwässerungsberechnung_Einleitung_200409.xlsx

Seite 15



Anlage 2

Hydraulische Berechnung
Reaktivierung WLE-Strecke Sendenhorst - Münster
Berechnung Abflussmengen gemäß Zeitbeiwertverfahren:
nach RiL 836.4601 ff. (Oktober 2008) und RAS-Ew 2005 bzw. DWA A 138

Strecke 9213

Blatt-Nr.: 15
Einleitstelle: 15

Bemessung Graben:22.807bis km23.758

Lageplanblatt:

Fließrichtung in Streckenkilometrierung!

Eingangsparameter:

Breiten:

Längen:

Einzugsflächen:

Abflussbeiwerte:

b_{Grabenböschungen} =0.80 m

b_{Grabensohle} =0.40 m

b_{Planum} =6.60 m

b_{Grabenböschungen} =2.00 m

L_{Graben} =951.00 m

L_{Graben} =951.00 m

L_{Planum} =951.00 m

L_{Graben} =951.00 m

A_{4,1} =760.80 m²

A_{4,2} =380.40 m²

A₁ =6276.60 m²

A_{4,1} =1902.00 m²

ψ_{Grabenböschung} =0.3

ψ_{Grabensohle} =0.3

ψ_{PSS} =0.6

ψ_{Grabenböschung} =0.3

A_{red} = ∑ A_{E(A1-A7)} * ψ_(A1-A7) =0.46789 ha

= 4678.92 m²

Abflussleistung des Bahngrabens nach RiL 836.4602

Grabensohle b =0.40 m

Grabenhöhe h =0.40 m

Böschungsneigung 1:m =1: 1.5

Grabengefälle =0.4 ‰

Wert für Ks =25 m^{1/3}/s

(Geschwindigkeitsbeiwert: Rasenmulde)

Grabenfläche =h * (b + m * h) =0.400 m²

Grabenumfang =b + 2 h * (1 + m²)^{1/2} =1.842 m

hydraulischer Radius =Grabenfläche / Grabenumfang =0.217 m

V_s =0.571 m/s

Q_a =0.228 m³/s

t_f =28 min

(mittlere Fließgeschwindigkeit)

(Abflussleistung Graben)

(mittlere Fließzeit)

Da die Fließzeit größer als 15 min ist, ist eine Neuberechnung der Bemessungsregenspende erforderlich.

Abflussberechnung:

A_{red} = A_E =0.46789 ha

r (15;1) =108.3 l/(s*ha)

r (t_f;1) =108.3 l/(s*ha)

r (t_f;1) =108.3 l/(s*ha)

km

n=1,0

Einheit:

Q_{max} = r (15;0,1) * A_{red} + Q_{Zul.}

22,8+07

50.67

[l/s]

↓

Zuleitung (Q_{Zul.}) aus in km:

[l/s]

Bemerkung: Es wird mit den Werten von n=1,0 gemäß Abstimmung mit der Stadt Münster gerechnet!

Zuleitung (Q_{Zul.}) aus in km:

-

0.00

[l/s]

↓

23,7+58

50.67

[l/s]

0.0507

[m³/s]

In dem Graben von km22.807bis km23.758

beträgt der Abfluss Qmax =51 l/s

(aufgerundet)

Bemerkungen: Einleitung in Westerbach

O:\KVP\21141005 - WLE-Strecke\DAT4_GPI\GP-Gesamt\17 Hydraulische Berechnung\Entwässerungsberechnung_Einleitung_200409.xlsx

Seite 16



Anlage 2

Hydraulische Berechnung
Reaktivierung WLE-Strecke Sendenhorst - Münster
Berechnung Abflussmengen gemäß Zeitbeiwertverfahren:
nach RiL 836.4601 ff. (Oktober 2008) und RAS-Ew 2005 bzw. DWA A 138

Strecke 9213

Blatt-Nr.: 16
Einleitstelle: 16

Bemessung Graben:		23.758	bis km	23.975	Lageplanblatt:			
Fließrichtung in Streckenkilometrierung!								
Eingangsparameter:								
Breiten:		Längen:		Einzugsflächen:		Abflussbeiwerte:		
b _{Grabenböschungen} =	0.80 m	L _{Graben} =	217.00 m	A _{4,1} =	173.60 m²	ψ _{Grabenböschung} = 0.3		
b _{Grabensohle} =	0.40 m	L _{Graben} =	217.00 m	A _{4,2} =	86.80 m²	ψ _{Grabensohle} = 0.3		
b _{Planum} =	6.60 m	L _{Planum} =	217.00 m	A ₁ =	1432.20 m²	ψ _{PSS} = 0.6		
b _{Grabenböschungen} =	2.00 m	L _{Graben} =	217.00 m	A _{4,1} =	434.00 m²	ψ _{Grabenböschung} = 0.3		
A _{red} = Σ A _{E(A1-A7)} * ψ _(A1-A7) =				0.10676 ha	= 1067.64 m²			

Abflussleistung des Bahngrabens nach RiL 836.4602				
Grabensohle b =	0.40 m			
Grabenhöhe h =	0.40 m			
Böschungsneigung 1:m =	1: 1.5			
Grabengefälle =	0.4 ‰			
Wert für Ks =	25 m ^{1/3} /s		(Geschwindigkeitsbeiwert: Rasenmulde)	
Grabenfläche =	$h * (b + m * h) =$	0.400 m ²		
Grabenumfang =	$b + 2 h * (1 + m^2)^{1/2} =$	1.842 m		
hydraulischer Radius =	Grabenfläche / Grabenumfang =	0.217 m		
V _s =	0.571 m/s		(mittlere Fließgeschwindigkeit)	
Q _a =	0.228 m ³ /s		(Abflussleistung Graben)	
t _f =	6 min		(mittlere Fließzeit)	
Da die Fließzeit kleiner oder gleich 15 min ist, erfolgt die Berechnung mit der gewählten Bemessungsregenspende.				

Abflussberechnung:				
$A_{red} = A_E =$	0.10676 ha	$r(15;1) =$	108.3 l/(s*ha)	
		$r(t_f;1) =$	108.3 l/(s*ha)	
	$r(15;1) =$		108.3 l/(s*ha)	
	km	$n=1,0$	Einheit:	
$Q_{max} = r(15;0,1) * A_{red} + Q_{zul.}$	23,7+58	11.56	[l/s]	
	↓			
Zuleitung ($Q_{zul.}$) aus in km:			[l/s]	Bemerkung: Es wird mit den Werten von $n=1,0$ gemäß Abstimmung mit der Stadt Münster gerechnet!
Zuleitung ($Q_{zul.}$) aus in km:	-	0.00	[l/s]	
	↓			
	23,9+75	11.56	[l/s]	
		0.0116	[m³/s]	
In dem Graben von km	23.758	bis km	23.975	beträgt der Abfluss $Q_{max} =$ 12 l/s (aufgerundet)

Bemerkungen: Einleitung in Regenwasserkanal (Feldweg)



Anlage 2

Hydraulische Berechnung
Reaktivierung WLE-Strecke Sendenhorst - Münster
Berechnung Abflussmengen gemäß Zeitbeiwertverfahren:
nach RiL 836.4601 ff. (Oktober 2008) und RAS-Ew 2005 bzw. DWA A 138

Strecke 9213

Blatt-Nr.: 17
Einleitstelle: 17

Bemessung Graben:23.975bis km24.374

Lageplanblatt:

Fließrichtung entgegen Streckenkilometrierung!

Eingangsparameter:

Breiten:

Längen:

Einzugsflächen:

Abflussbeiwerte:

b_{Grabenböschungen} =0.80 m

b_{Grabensohle} =0.40 m

b_{Planum} =6.60 m

b_{Grabenböschungen} =2.00 m

L_{Graben} =399.00 m

L_{Graben} =399.00 m

L_{Planum} =399.00 m

L_{Graben} =399.00 m

A_{4,1} =319.20 m²

A_{4,2} =159.60 m²

A₁ =2633.40 m²

A_{4,1} =798.00 m²

ψ_{Grabenböschung} =0.3

ψ_{Grabensohle} =0.3

ψ_{PSS} =0.6

ψ_{Grabenböschung} =0.3

A_{red} = ∑ A_{E(A1-A7)} * ψ_(A1-A7) =0.19631 ha

= 1963.08 m²

Abflussleistung des Bahngrabens nach RiL 836.4602

Grabensohle b =0.40 m

Grabenhöhe h =0.40 m

Böschungsneigung 1:m =1: 1.5

Grabengefälle =0.4 ‰

Wert für Ks =25 m^{1/3}/s

(Geschwindigkeitsbeiwert: Rasenmulde)

Grabenfläche =h * (b + m * h) =0.400 m²

Grabenumfang =b + 2 h * (1 + m²)^{1/2} =1.842 m

hydraulischer Radius =Grabenfläche / Grabenumfang =0.217 m

V_s =0.571 m/s

Q_a =0.228 m³/s

t_f =12 min

(mittlere Fließgeschwindigkeit)

(Abflussleistung Graben)

(mittlere Fließzeit)

Da die Fließzeit kleiner oder gleich 15 min ist, erfolgt die Berechnung mit der gewählten Bemessungsregenspende.

Abflussberechnung:

A_{red} = A_E =0.19631 ha

r (15;1) =108.3 l/(s*ha)

r (t_f;1) =108.3 l/(s*ha)

r (15;1) =108.3 l/(s*ha)

kmn=1,0Einheit:

Q_{max} = r (15;0,1) * A_{red} + Q_{Zul.}23,9+7521.26[l/s]

↓

Zuleitung (Q_{Zul.}) aus in km:[l/s]

Zuleitung (Q_{Zul.}) aus in km:-0.00[l/s]

↓

24,3+7421.26[l/s]

0.0213[m³/s]

Bemerkung:Es wird mit den Werten von n=1,0 gemäß Abstimmung mit der Stadt Münster gerechnet!

In dem Graben von km23.975bis km24.374

beträgt der Abfluss Q_{max} =22 l/s(aufgerundet)

Bemerkungen: Einleitung in Regenwasserkanal (Feldweg)

O:\KVP\21141005 - WLE-Strecke\DAT4_GP\GP-Gesamt\17 Hydraulische Berechnung\Entwässerungsberechnung_Einleitung_200409.xlsx

Seite 18



Anlage 2

Hydraulische Berechnung
Reaktivierung WLE-Strecke Sendenhorst - Münster
Berechnung Abflussmengen gemäß Zeitbeiwertverfahren:
nach RiL 836.4601 ff. (Oktober 2008) und RAS-Ew 2005 bzw. DWA A 138

Strecke 9213

Blatt-Nr.: 18
Einleitstelle: 18

Bemessung Graben:		24.374	bis km	25.190	Lageplanblatt:			
Fließrichtung in Streckenkilometrierung!								
Eingangsparameter:								
Breiten:		Längen:		Einzugsflächen:		Abflussbeiwerte:		
b _{Grabenböschungen} =	0.80 m	L _{Graben} =	816.00 m	A _{4,1} =	652.80 m²	ψ _{Grabenböschung} = 0.3		
b _{Grabensohle} =	0.40 m	L _{Graben} =	816.00 m	A _{4,2} =	326.40 m²	ψ _{Grabensohle} = 0.3		
b _{Planum} =	6.60 m	L _{Planum} =	816.00 m	A ₁ =	5385.60 m²	ψ _{PSS} = 0.6		
b _{Grabenböschungen} =	2.00 m	L _{Graben} =	816.00 m	A _{4,1} =	1632.00 m²	ψ _{Grabenböschung} = 0.3		
A _{red} = ∑ A _{E(A1-A7)} * ψ _(A1-A7) =				0.40147 ha	= 4014.72 m²			

Abflussleistung des Bahngrabens nach RiL 836.4602			
Grabensohle b =	0.40 m		
Grabenhöhe h =	0.40 m		
Böschungsneigung 1:m =	1: 1.5		
Grabengefälle =	0.4 ‰		
Wert für Ks =	25 m ^{1/3} /s		(Geschwindigkeitsbeiwert: Rasenmulde)
Grabenfläche =	$h * (b + m * h) =$	0.400 m ²	
Grabenumfang =	$b + 2 h * (1 + m^2)^{1/2} =$	1.842 m	
hydraulischer Radius =	Grabenfläche / Grabenumfang =	0.217 m	
V _s =	0.571 m/s		(mittlere Fließgeschwindigkeit)
Q _a =	0.228 m ³ /s		(Abflussleistung Graben)
t _f =	24 min		(mittlere Fließzeit)
Da die Fließzeit größer als 15 min ist, ist eine Neuberechnung der Bemessungsregenspende erforderlich.			

Abflussberechnung:			
A _{red} = A _E =	0.40147 ha	r (15;1) =	108.3 l/(s*ha)
		r (t _f ;1) =	108.3 l/(s*ha)
		r (t _f ;1) =	108.3 l/(s*ha)
		r (t _f ;1) =	108.3 l/(s*ha)
km	n=1,0	Einheit:	
Q _{max} = r (15;0,1) * A _{red} + Q _{Zul.}	24,3+74	43.48	[l/s]
↓			
Zuleitung (Q _{Zul.}) aus in km:			[l/s]
Zuleitung (Q _{Zul.}) aus in km:	-	0.00	[l/s]
↓			
25+1+90	43.48		[l/s]
	0.0435		[m³/s]
In dem Graben von km	24.374	bis km	25.190
		beträgt der Abfluss Q _{max} =	44 l/s (aufgerundet)

Bemerkungen: Einleitung in Feldgraben



Anlage 2

Hydraulische Berechnung
Reaktivierung WLE-Strecke Sendenhorst - Münster
Berechnung Abflussmengen gemäß Zeitbeiwertverfahren:
nach RiL 836.4601 ff. (Oktober 2008) und RAS-Ew 2005 bzw. DWA A 138

Strecke 9213

Blatt-Nr.: 19
Einleitstelle: 19

Bemessung Graben:		25.190	bis km	25.450	(bahnlinks)	Lageplanblatt:
Fließrichtung entgegen Streckenkilometrierung!						
Eingangsparameter:						
Breiten:		Längen:		Einzugsflächen:		Abflussbeiwerte:
b _{Grabenböschungen} =	0.80 m	L _{Graben} =	260.00 m	A _{4,1} =	208.00 m²	ψ _{Grabenböschung} = 0.3
b _{Grabensohle} =	0.40 m	L _{Graben} =	260.00 m	A _{4,2} =	104.00 m²	ψ _{Grabensohle} = 0.3
b _{Planum} =	6.60 m	L _{Planum} =	260.00 m	A ₁ =	1716.00 m²	ψ _{PSS} = 0.6
b _{Grabenböschungen} =	2.00 m	L _{Graben} =	260.00 m	A _{4,1} =	520.00 m²	ψ _{Grabenböschung} = 0.3
				</		

Abflussleistung des Bahngrabens nach RiL 836.4602					
Grabensohle b =	0.40 m				
Grabenhöhe h =	0.40 m				
Böschungsneigung 1:m =	1: 1.5				
Grabengefälle =	0.4 ‰				
Wert für Ks =	25 m ^{1/3} /s			(Geschwindigkeitsbeiwert: Rasenmulde)	
Grabenfläche =	$h * (b + m * h) =$	0.400 m ²			
Grabenumfang =	$b + 2 h * (1 + m^2)^{1/2} =$	1.842 m			
hydraulischer Radius =	Grabenfläche / Grabenumfang =	0.217 m			
V _s =	0.571 m/s			(mittlere Fließgeschwindigkeit)	
Q _a =	0.228 m ³ /s			(Abflussleistung Graben)	
t _f =	8 min			(mittlere Fließzeit)	
Da die Fließzeit kleiner oder gleich 15 min ist, erfolgt die Berechnung mit der gewählten Bemessungsregenspende.					

Abflussberechnung:				
$A_{red} = A_E =$	0.12792 ha	$r(15;1) =$	108.3 l/(s*ha)	
		$r(t_f;1) =$	108.3 l/(s*ha)	
	$r(15;1) =$		108.3 l/(s*ha)	
	km	$n=1,0$	Einheit:	
$Q_{max} = r(15;0,1) * A_{red} + Q_{zul.}$	25,1+90	13.85	[l/s]	
	↓			
Zuleitung ($Q_{zul.}$) aus in km:			[l/s]	Bemerkung: Es wird mit den Werten von $n=1,0$ gemäß Abstimmung mit der Stadt Münster gerechnet!
Zuleitung ($Q_{zul.}$) aus in km:	-	0.00	[l/s]	
	↓			
	25,4+50	13.85	[l/s]	
		0.0139	[m³/s]	
In dem Graben von km	25.190	bis km	25.450	beträgt der Abfluss $Q_{max} =$ 14 l/s (aufgerundet)

Bemerkungen: Einleitung in Feldgraben



Anlage 2

Hydraulische Berechnung
Reaktivierung WLE-Strecke Sendenhorst - Münster
Berechnung Abflussmengen gemäß Zeitbeiwertverfahren:
nach RiL 836.4601 ff. (Oktober 2008) und RAS-Ew 2005 bzw. DWA A 138

Strecke 9213

Blatt-Nr.: 20
Einleitstelle: 20
BW-Nr. : 251

Bemessung Graben:		25.510	bis km	25.860	Lageplanblatt:	
Fließrichtung entgegen Streckenkilometrierung!						
Eingangsparameter:						
Breiten:		Längen:		Einzugsflächen:		Abflussbeiwerte:
b _{Grabenböschungen} =	0.80 m	L _{Graben} =	350.00 m	A _{4,1} =	280.00 m²	ψ _{Grabenböschung} = 0.3
b _{Grabensohle} =	0.40 m	L _{Graben} =	350.00 m	A _{4,2} =	140.00 m²	ψ _{Grabensohle} = 0.3
b _{Planum} =	6.60 m	L _{Planum} =	350.00 m	A ₁ =	2310.00 m²	ψ _{PSS} = 0.6
b _{Grabenböschungen} =	2.60 m	L _{Graben} =	350.00 m	A _{4,1} =	910.00 m²	ψ _{Grabenböschung} = 0.3
A _{red} = ∑ A _{E(A1-A7)} * ψ _(A1-A7) =					0.1785 ha	= 1785.00 m²

Abflussleistung des Bahngrabens nach RiL 836.4602			
Grabensohle b =	0.40 m		
Grabenhöhe h =	0.40 m		
Böschungsneigung 1:m =	1: 1.8		
Grabengefälle =	0.225 ‰		
Wert für Ks =	25 m ^{1/3} /s		(Geschwindigkeitsbeiwert: Rasenmulde)
Grabenfläche =	$h * (b + m * h) =$	0.448 m ²	
Grabenumfang =	$b + 2 h * (1 + m^2)^{1/2} =$	2.047 m	
hydraulischer Radius =	Grabenfläche / Grabenumfang =	0.219 m	
V _s =	0.431 m/s		(mittlere Fließgeschwindigkeit)
Q _a =	0.193 m ³ /s		(Abflussleistung Graben)
t _f =	14 min		(mittlere Fließzeit)
Da die Fließzeit kleiner oder gleich 15 min ist, erfolgt die Berechnung mit der gewählten Bemessungsregenspende.			

Abflussberechnung:			
$A_{red} = A_E =$	0.1785 ha	$r(15;1) =$	108.3 l/(s*ha)
		$r(t_{f1}) =$	108.3 l/(s*ha)
	$r(15;1) =$	108.3 l/(s*ha)	
	km	$n=1,0$	Einheit:
		RiL 836	
$Q_{max} = r(15;0,1) * A_{red} + Q_{Zul.}$	25,5+10	19.33	[l/s]
	↓		
Zuleitung ($Q_{zul.}$) aus in km:			[l/s]
Zuleitung ($Q_{zul.}$) aus in km:	-	0.00	[l/s]
	25,8+60	19.33	[l/s]
		0.0193	[m³/s]
In dem Graben von km	25.510	bis km	25.860
		beträgt der Abfluss $Q_{max} = 20$ l/s (aufgerundet)	

Bemerkungen: Einleitung in Feldgraben



Anlage 2

Hydraulische Berechnung
Reaktivierung WLE-Strecke Sendenhorst - Münster
Berechnung Abflussmengen gemäß Zeitbeiwertverfahren:
nach RiL 836.4601 ff. (Oktober 2008) und RAS-Ew 2005 bzw. DWA A 138

Strecke 9213

Blatt-Nr.: 21
Einleitstelle: 21
BW-Nr.: 254

Bemessung Graben:		25.860	bis km	26.198	Lageplanblatt:			
Fließrichtung in Streckenkilometrierung!								
Eingangsparameter:								
Breiten:		Längen:		Einzugsflächen:		Abflussbeiwerte:		
b _{Grabenböschungen} =	0.80 m	L _{Graben} =	338.00 m	A _{4,1} =	270.40 m²	ψ _{Grabenböschung} = 0.3		
b _{Grabensohle} =	0.40 m	L _{Graben} =	338.00 m	A _{4,2} =	135.20 m²	ψ _{Grabensohle} = 0.3		
b _{Planum} =	6.60 m	L _{Planum} =	338.00 m	A ₁ =	2230.80 m²	ψ _{PSS} = 0.6		
b _{Grabenböschungen} =	1.85 m	L _{Graben} =	338.00 m	A _{4,1} =	625.30 m²	ψ _{Grabenböschung} = 0.3		
A _{red} = ∑ A _{E(A1-A7)} * ψ _(A1-A7) =						0.16478 ha = 1647.75 m²		

Abflussleistung des Bahngrabens nach RiL 836.4602			
Grabensohle b =	0.40 m		
Grabenhöhe h =	0.40 m		
Böschungsneigung 1:m =	1: 1.8		
Grabengefälle =	0.22 ‰		
Wert für Ks =	25 m ^{1/3} /s		(Geschwindigkeitsbeiwert: Rasenmulde)
Grabenfläche =	$h * (b + m * h) =$	0.448 m ²	
Grabenumfang =	$b + 2 h * (1 + m^2)^{1/2} =$	2.047 m	
hydraulischer Radius =	Grabenfläche / Grabenumfang =	0.219 m	
V _s =	0.426 m/s		(mittlere Fließgeschwindigkeit)
Q _a =	0.191 m ³ /s		(Abflussleistung Graben)
t _f =	13 min		(mittlere Fließzeit)
Da die Fließzeit kleiner oder gleich 15 min ist, erfolgt die Berechnung mit der gewählten Bemessungsregenspende.			

Abflussberechnung:			
A _{red} = A _E =	0.16478 ha	r (15;1) =	108.3 l/(s*ha)
		r (t _f ;1) =	108.3 l/(s*ha)
		r (15;1) =	108.3 l/(s*ha)
Q _{max} = r (15;0.1) * A _{red} + Q _{Zul.}	25,8+60	n = 1,0 RiL 836 17.85	Einheit: [l/s]
Zuleitung (Q _{Zul.}) aus in km:	↓		
Zuleitung (Q _{Zul.}) aus in km:	-	0.00	[l/s]
		26,1+98	[l/s]
		17.85 0.0178	[m³/s]
In dem Graben von km	25.860	bis km	26.198
		beträgt der Abfluss Q _{max} =	18 l/s (aufgerundet)

Bemerkungen: Einleitung in Sandbach



Anlage 2

Hydraulische Berechnung
Reaktivierung WLE-Strecke Sendenhorst - Münster
Berechnung Abflussmengen gemäß Zeitbeiwertverfahren:
nach RiL 836.4601 ff. (Oktober 2008) und RAS-Ew 2005 bzw. DWA A 138

Strecke 9213

Blatt-Nr.: 22
Einleitstelle: 22
BW-Nr.: 255

Bemessung Graben:		26.198	bis km	26.656	Lageplanblatt:			
Fließrichtung entgegen Streckenkilometrierung!								
Eingangsparameter:								
Breiten:		Längen:		Einzugsflächen:		Abflussbeiwerte:		
b _{Grabenböschungen} =	0.97 m	L _{Graben} =	458.00 m	A _{4,1} =	444.26 m²	ψ _{Grabenböschung} = 0.3		
b _{Grabensohle} =	0.40 m	L _{Graben} =	458.00 m	A _{4,2} =	183.20 m²	ψ _{Grabensohle} = 0.3		
b _{Planum} =	6.60 m	L _{Planum} =	458.00 m	A ₁ =	3022.80 m²	ψ _{PSS} = 0.6		
b _{Grabenböschungen} =	2.15 m	L _{Graben} =	458.00 m	A _{4,1} =	984.70 m²	ψ _{Grabenböschung} = 0.3		
A _{red} = ∑ A _{E(A1-A7)} * ψ _(A1-A7) =					0.22973 ha	= 2297.33 m²		

Abflussleistung des Bahngrabens nach RiL 836.4602			
Grabensohle b =	0.40 m		
Grabenhöhe h =	0.40 m		
Böschungsneigung 1:m =	1: 1.8		
Grabengefälle =	0.05 ‰		
Wert für K _s =	25 m ^{1/3} /s	(Geschwindigkeitsbeiwert: Rasenmulde)	
Grabenfläche =	h * (b + m * h) =	0.448 m²	
Grabenumfang =	b + 2 h * (1 + m²) ^{1/2} =	2.047 m	
hydraulischer Radius =	Grabenfläche / Grabenumfang =	0.219 m	
V _s =	0.203 m/s	(mittlere Fließgeschwindigkeit)	
Q _a =	0.091 m³/s	(Abflussleistung Graben)	
t _f =	38 min	(mittlere Fließzeit)	
Da die Fließzeit größer als 15 min ist, ist eine Neuberechnung der Bemessungsregenspende erforderlich.			

Abflussberechnung:			
A _{red} = A _E =	0.22973 ha	r (t ₅ ;1) =	108.3 l/(s*ha)
		r (t _f ;1) =	55.3 l/(s*ha)
	r (t _f ;1) =		55.3 l/(s*ha)
km	n = 1,0	Einheit:	
	RiL 836		
Q _{max} = r (t ₅ ;1) * A _{red} + Q _{Zul.}	26,1+98	12.70	[l/s]
	↓		
Zuleitung (Q _{Zul.}) aus in km:	00,0+00	0.00	[l/s]
Zuleitung (Q _{Zul.}) aus in km:	-		[l/s]
	26,6+56	12.70	[l/s]
		0.0127	[m³/s]
In dem Graben von km	26.198	bis km	26.656
		beträgt der Abfluss Q _{max} =	13 l/s (aufgerundet)

Bemerkungen: Einleitung in Sandbach



Anlage 2

Hydraulische Berechnung
Reaktivierung WLE-Strecke Sendenhorst - Münster
Berechnung Abflussmengen gemäß Zeitbeiwertverfahren:
nach RiL 836.4601 ff. (Oktober 2008) und RAS-Ew 2005 bzw. DWA A 138

Strecke 9213

Blatt-Nr.: 23
Einleitstelle: 23
BW-Nr. : 265

Bemessung Graben:		26.656	bis km	28.192	(bahnlinks)	Lageplanblatt:	
Fließrichtung in Streckenkilometrierung!							
Eingangsparameter:							
Breiten:		Längen:		Einzugsflächen:			Abflussbeiwerte:
b _{Grabenböschungen} =	0.80 m	L _{Graben} =	1536.00 m	A _{4,1} =	1228.80 m²	ψ _{Grabenböschung} = 0.3	
b _{Grabensohle} =	0.40 m	L _{Graben} =	1536.00 m	A _{4,2} =	614.40 m²	ψ _{Grabensohle} = 0.3	
b _{Planum} =	6.60 m	L _{Planum} =	1536.00 m	A ₁ =	10137.60 m²	ψ _{PSS} = 0.6	
b _{Grabenböschungen} =	2.46 m	L _{Graben} =	1536.00 m	A _{4,1} =	3778.56 m²	ψ _{Grabenböschung} = 0.3	
A _{red} = ∑ A _{E(A1-A7)} * ψ _(A1-A7) =						0.77691 ha = 7769.09 m²	

Abflussleistung des Bahngrabens nach RiL 836.4602			
Grabensohle b =	0.40 m		
Grabenhöhe h =	0.40 m		
Böschungsneigung 1:m =	1: 1.8		
Grabengefälle =	0.176 ‰		
Wert für Ks =	25 m ^{1/3} /s	(Geschwindigkeitsbeiwert: Rasenmulde)	
Grabenfläche =	h * (b + m * h) =	0.448 m²	
Grabenumfang =	b + 2 h * (1 + m²) ^{1/2} =	2.047 m	
hydraulischer Radius =	Grabenfläche / Grabenumfang =	0.219 m	
V _s =	0.381 m/s	(mittlere Fließgeschwindigkeit)	
Q _a =	0.171 m³/s	(Abflussleistung Graben)	
t _f =	67 min	(mittlere Fließzeit)	
Da die Fließzeit größer als 15 min ist, ist eine Neuberechnung der Bemessungsregenspende erforderlich.			

Abflussberechnung:			
$A_{red} = A_E =$	0.77691 ha	$r(15;1) =$	108.3 l/(s*ha)
		$r(t_f;1) =$	34.2 l/(s*ha)
	$r(t_f;1) =$	34.2 l/(s*ha)	
	km	$n = 1,0$	Einheit:
		RiL 836	
$Q_{max} = r(15;0,1) * A_{red} + Q_{zul.}$	26,6+56	26.57	[l/s]
	↓		
0	00,0+00	0.00	[l/s]
Zuleitung ($Q_{zul.}$) aus in km:	-	0.00	[l/s]
	↓		
	00,0+00	26.57	[l/s]
		0.0266	[m³/s]
In dem Graben von km	26.656	bis km	28.192
		beträgt der Abfluss $Q_{max} = 27$ l/s (aufgerundet)	

Bemerkungen: Einleitung in Sandbach



Anlage 2

Hydraulische Berechnung
Reaktivierung WLE-Strecke Sendenhorst - Münster
Berechnung Abflussmengen gemäß Zeitbeiwertverfahren:
nach RiL 836.4601 ff. (Oktober 2008) und RAS-Ew 2005 bzw. DWA A 138

Strecke 9213

Blatt-Nr.: 24
Einleitstelle: 24
BW-Nr. : 275

Bemessung Graben:		28.192	bis km	28.506	Lageplanblatt:			
Fließrichtung entgegen Streckenkilometrierung!								
Eingangsparameter:								
Breiten:		Längen:		Einzugsflächen:		Abflussbeiwerte:		
b _{Grabenböschungen} =	0.80 m	L _{Graben} =	314.00 m	A _{4,1} =	251.20 m²	ψ _{Grabenböschung} = 0.3		
b _{Grabensohle} =	0.40 m	L _{Graben} =	314.00 m	A _{4,2} =	125.60 m²	ψ _{Grabensohle} = 0.3		
b _{Planum} =	6.60 m	L _{Planum} =	314.00 m	A ₁ =	2072.40 m²	ψ _{PSS} = 0.6		
b _{Grabenböschungen} =	3.00 m	L _{Graben} =	314.00 m	A _{4,1} =	942.00 m²	ψ _{Grabenböschung} = 0.3		
A _{red} = ∑ A _{E(A1-A7)} * ψ _(A1-A7) = 0.16391 ha						= 1639.08 m²		

Abflussleistung des Bahngrabens nach RiL 836.4602			
Grabensohle b =	0.40 m		
Grabenhöhe h =	0.40 m		
Böschungsneigung 1:m =	1: 1.8		
Grabengefälle =	0.173 ‰		
Wert für Ks =	25 m ^{1/3} /s	(Geschwindigkeitsbeiwert: Rasenmulde)	
Grabenfläche =	$h * (b + m * h) =$	0.448 m ²	
Grabenumfang =	$b + 2 h * (1 + m^2)^{1/2} =$	2.047 m	
hydraulischer Radius =	Grabenfläche / Grabenumfang =	0.219 m	
V _s =	0.378 m/s	(mittlere Fließgeschwindigkeit)	
Q _a =	0.169 m ³ /s	(Abflussleistung Graben)	
t _f =	14 min	(mittlere Fließzeit)	
Da die Fließzeit kleiner oder gleich 15 min ist, erfolgt die Berechnung mit der gewählten Bemessungsregenspende.			

Abflussberechnung:			
$A_{red} = A_E =$	0.16391 ha	$r(15;1) =$	108.3 l/(s*ha)
		$r(t_f;1) =$	108.3 l/(s*ha)
	$r(15;1) =$	108.3 l/(s*ha)	
	km	$n = 1,0$	Einheit:
		RiL 836	
$Q_{max} = r(15;0,1) * A_{red} + Q_{Zul.}$	28,1+92	17.75	[l/s]
	↓		
Zuleitung ($Q_{zul.}$) aus in km:			[l/s]
Zuleitung ($Q_{zul.}$) aus in km:	-	0.00	[l/s]
	↓		
	28,5+06	17.75	[l/s]
		0.0178	[m³/s]
In dem Graben von km	28.192	bis km	28.506
		beträgt der Abfluss $Q_{max} =$	18 l/s (aufgerundet)

Bemerkungen: Einleitung in Angel



Anlage 2

Hydraulische Berechnung
Reaktivierung WLE-Strecke Sendenhorst - Münster
Berechnung Abflussmengen gemäß Zeitbeiwertverfahren:
nach RiL 836.4601 ff. (Oktober 2008) und RAS-Ew 2005 bzw. DWA A 138

Strecke 9213

Blatt-Nr.: 25
Einleitstelle: 25
BW-Nr. : 275

Bemessung Graben:28.506bis km29.400

Lageplanblatt:

Fließrichtung in Streckenkilometrierung!

Eingangsparameter:

Breiten:

Längen:

Einzugsflächen:

Abflussbeiwerte:

b_{Grabenböschungen} =0.80 m

b_{Grabensohle} =0.40 m

b_{Planum} =6.60 m

b_{Grabenböschungen} =3.00 m

L_{Graben} =894.00 m

L_{Graben} =894.00 m

L_{Planum} =894.00 m

L_{Graben} =894.00 m

A_{4,1} =715.20 m²

A_{4,2} =357.60 m²

A₁ =5900.40 m²

A_{4,1} =2682.00 m²

ψ_{Grabenböschung} =0.3

ψ_{Grabensohle} =0.3

ψ_{PSS} =0.6

ψ_{Grabenböschung} =0.3

A_{red} = ∑ A_{E(A1-A7)} * ψ_(A1-A7) =0.46667 ha

= 4666.68 m²

Abflussleistung des Bahngrabens nach RiL 836.4602

Grabensohle b =0.40 m

Grabenhöhe h =0.40 m

Böschungsneigung 1:m =1: 1.8

Grabengefälle =0.173 ‰

Wert für Ks =25 m^{1/3}/s

(Geschwindigkeitsbeiwert: Rasenmulde)

Grabenfläche = h * (b + m * h) =0.448 m²

Grabenumfang = b + 2 h * (1 + m²)^{1/2} =2.047 m

hydraulischer Radius = Grabenfläche / Grabenumfang =0.219 m

V_s =0.378 m/s

Q_a =0.169 m³/s

t_f =39 min

(mittlere Fließgeschwindigkeit)

(Abflussleistung Graben)

(mittlere Fließzeit)

Da die Fließzeit größer als 15 min ist, ist eine Neuberechnung der Bemessungsregenspende erforderlich.

Abflussberechnung:

A_{red} = A_E =0.46667 ha

r (15;1) =108.3 l/(s*ha)

r (t_f;1) =54.2 l/(s*ha)

r (t_f;1) =54.2 l/(s*ha)

km

n = 1,0

Einheit:

Q_{max} = r (15;0,1) * A_{red} + Q_{Zul.}

28,5+06

25.27

[l/s]

Zuleitung (Q_{Zul.}) aus in km:

[l/s]

Bemerkung: Es wird mit den Werten von n=1,0 gemäß Abstimmung mit der Stadt Münster gerechnet!

Zuleitung (Q_{Zul.}) aus in km:

-

0.00

[l/s]

29.4+00

25.27

[l/s]

0.0253

[m³/s]

In dem Graben von km28.506bis km29.400

beträgt der Abfluss Q_{max} =26 l/s

(aufgerundet)

Bemerkungen: Einleitung in Werse

O:\KVP\21141005 - WLE-Strecke\DAT\4_GP\GP-Gesamt\17 Hydraulische Berechnung\Entwässerungsberechnung_Einleitung_200409.xlsx

Seite 26



Anlage 2

Hydraulische Berechnung
Reaktivierung WLE-Strecke Sendenhorst - Münster
Berechnung Abflussmengen gemäß Zeitbeiwertverfahren:
nach RiL 836.4601 ff. (Oktober 2008) und RAS-Ew 2005 bzw. DWA A 138

Strecke 9213

Blatt-Nr.: 26

Bemessung Graben: 29.400 bis km 29.643

Fließrichtung entgegen Streckenkilometrierung!

Lageplanblatt:

Eingangsparameter:

Breiten:

Längen:

Einzugsflächen:

Abflussbeiwerte:

b_{Grabenböschungen} = 0.00 m

b_{Grabensohle} = 0.00 m

b_{Planum} = 6.60 m

b_{Grabenböschungen} = 0.00 m

L_{Graben} = 263.00 m

L_{Graben} = 263.00 m

L_{Planum} = 263.00 m

L_{Graben} = 263.00 m

A_{4,1} = 0.00 m²

A_{4,2} = 0.00 m²

A₁ = 1735.80 m²

A_{4,1} = 0.00 m²

ψ_{Grabenböschung} = 0.3

ψ_{Grabensohle} = 1.0

ψ_{PSS} = 0.6

ψ_{Grabenböschung} = 0.3

A_{red} = ∑ A_{E(A1-A7)} * ψ_(A1-A7) = 0.10415 ha = 1041.48 m²

Abflussleistung des Bahngrabens nach RiL 836.4602

keine Abflussberechnung

Grabensohle b = 0.40 m

Grabenhöhe h = 0.40 m

Böschungsneigung 1:m = 1: 1.8

Grabengefälle = 0.1 %

Wert für Ks = 25 m^{1/3}/s

(Geschwindigkeitsbeiwert: Rasenmulde)

Grabenfläche = h * (b + m * h) = 0.448 m²

Grabenumfang = b + 2 h * (1 + m²)^{1/2} = 2.047 m

hydraulischer Radius = Grabenfläche / Grabenumfang = 0.219 m

V_s = 0.287 m/s

Q_a = 0.129 m³/s

t_f = 15 min

(mittlere Fließgeschwindigkeit)

(Abflussleistung Graben)

(mittlere Fließzeit)

Da die Fließzeit kleiner oder gleich 15 min ist, erfolgt die Berechnung mit der gewählten Bemessungsregenspende.

Abflussberechnung:

A_{red} = A_E = 0.10415 ha

r (15;1) = 108.3 l/(s*ha)

r_(15;0,1) = 108.3 l/(s*ha)

km

n=1,0

Einheit:

Q_{max} = r_(15;0,1) * A_{red} + Q_{Zul.}

29,4+00

11.28

[l/s]

Zuleitung (Q_{Zul.}) aus in km:

↓

[l/s]

Zuleitung (Q_{Zul.}) aus in km:

-

0.00

[l/s]

↓

29,6+43

11.28

[l/s]

0.0113

[m³/s]

Bemerkung:

Es wird mit den Werten von n=1,0 gemäß Abstimmung mit der Stadt Münster gerechnet!

In dem Graben von km 29.400 bis km 29.643 beträgt der Abfluss Qmax = 12 l/s (aufgerundet)

Bemerkungen: Die Entwässerung des Streckenabschnitts erfolgt über die vorhandene Mulde am Dammfuß bahnlinks.

O:\KVP\21141005 - WLE-Strecke\DAT4_GP\GP-Gesamt\17 Hydraulische Berechnung\Entwässerungsberechnung_Einleitung_200409.xlsx

Seite 27



Anlage 2

Hydraulische Berechnung
Reaktivierung WLE-Strecke Sendenhorst - Münster
Berechnung Abflussmengen gemäß Zeitbeiwertverfahren:
nach RiL 836.4601 ff. (Oktober 2008) und RAS-Ew 2005 bzw. DWA A 138

Strecke 9213

Blatt-Nr.: 27
Einleitstelle: 26
BW-Nr. : 276

Bemessung Graben:		29.663	bis km	30.102	Lageplanblatt:			
Fließrichtung entgegen Streckenkilometrierung!								
Eingangsparameter:								
Breiten:		Längen:		Einzugsflächen:		Abflussbeiwerte:		
b _{Grabenböschungen} =	0.65 m	L _{Graben} =	439.00 m	A _{4,1} =	285.35 m²	ψ _{Grabenböschung} = 0.3		
b _{Grabensohle} =	0.40 m	L _{Graben} =	439.00 m	A _{4,2} =	175.60 m²	ψ _{Grabensohle} = 0.3		
b _{Planum} =	6.60 m	L _{Planum} =	439.00 m	A ₁ =	2897.40 m²	ψ _{PSS} = 0.6		
b _{Grabenböschungen} =	1.55 m	L _{Graben} =	439.00 m	A _{4,1} =	680.45 m²	ψ _{Grabenböschung} = 0.3		
A _{red} = ∑ A _{E(A1-A7)} * ψ _(A1-A7) = 0.20809 ha						= 2080.86 m²		

Abflussleistung des Bahngrabens nach RiL 836.4602			
Grabensohle b =	0.40 m		
Grabenhöhe h =	0.40 m		
Böschungsneigung 1:m =	1: 1.8		
Grabengefälle =	0.425 ‰		
Wert für Ks =	25 m ^{1/3} /s		(Geschwindigkeitsbeiwert: Rasenmulde)
Grabenfläche =	$h * (b + m * h) =$	0.448 m ²	
Grabenumfang =	$b + 2 h * (1 + m^2)^{1/2} =$	2.047 m	
hydraulischer Radius =	Grabenfläche / Grabenumfang =	0.219 m	
V _s =	0.592 m/s		(mittlere Fließgeschwindigkeit)
Q _a =	0.265 m ³ /s		(Abflussleistung Graben)
t _f =	12 min		(mittlere Fließzeit)
Da die Fließzeit kleiner oder gleich 15 min ist, erfolgt die Berechnung mit der gewählten Bemessungsregenspende.			

Abflussberechnung:			
$A_{red} = A_E =$	0.20809 ha	$r (15;1) =$	108.3 l/(s*ha)
		$r (t;1) =$	108.3 l/(s*ha)
	$r (15;1) =$	108.3 l/(s*ha)	
	km	n=1,0	Einheit:
$Q_{max} = r (15;0,1) * A_{red} + Q_{Zul.}$	29,6+63	22.54	[l/s]
	↓		
Zuleitung ($Q_{zul.}$) aus in km:	00,0+00	0.00	[l/s]
Zuleitung ($Q_{zul.}$) aus in km:	-	0.00	[l/s]
	↓		
	30,1+02	22.54	[l/s]
		0.0225	[m³/s]
In dem Graben von km	29.663	bis km	30.102
beträgt der Abfluss $Q_{max} =$			23 l/s (aufgerundet)

Bemerkungen: Einleitung in Werse bei km 29,633



Anlage 2

Hydraulische Berechnung
Reaktivierung WLE-Strecke Sendenhorst - Münster
Berechnung Abflussmengen gemäß Zeitbeiwertverfahren:
nach RiL 836.4601 ff. (Oktober 2008) und RAS-Ew 2005 bzw. DWA A 138

Strecke 9213

Blatt-Nr.: 28
Einleitstelle: 27
BW-Nr. : 281

Bemessung Graben:		30.102	bis km	30.260	Lageplanblatt:			
Fließrichtung in Streckenkilometrierung!								
Eingangsparameter:								
Breiten:		Längen:		Einzugsflächen:		Abflussbeiwerte:		
b _{Grabenböschungen} =	0.65 m	L _{Graben} =	158.00 m	A _{4,1} =	102.70 m²	ψ _{Grabenböschung} = 0.3		
b _{Grabensohle} =	0.40 m	L _{Graben} =	158.00 m	A _{4,2} =	63.20 m²	ψ _{Grabensohle} = 0.3		
b _{Planum} =	6.60 m	L _{Planum} =	158.00 m	A ₁ =	1042.80 m²	ψ _{PSS} = 0.6		
b _{Grabenböschungen} =	1.75 m	L _{Graben} =	158.00 m	A _{4,1} =	276.50 m²	ψ _{Grabenböschung} = 0.3		
A _{red} = Σ A _{E(A1-A7)} * ψ _(A1-A7) = 0.07584 ha						= 758.40 m²		

Abflussleistung des Bahngrabens nach RiL 836.4602			
Grabensohle b =	0.40 m		
Grabenhöhe h =	0.40 m		
Böschungsneigung 1:m =	1: 1.8		
Grabengefälle =	0.25 ‰		
Wert für Ks =	25 m ^{1/3} /s		(Geschwindigkeitsbeiwert: Rasenmulde)
Grabenfläche =	$h * (b + m * h) =$	0.448 m ²	
Grabenumfang =	$b + 2 h * (1 + m^2)^{1/2} =$	2.047 m	
hydraulischer Radius =	Grabenfläche / Grabenumfang =	0.219 m	
V _s =	0.454 m/s		(mittlere Fließgeschwindigkeit)
Q _a =	0.203 m ³ /s		(Abflussleistung Graben)
t _f =	6 min		(mittlere Fließzeit)
Da die Fließzeit kleiner oder gleich 15 min ist, erfolgt die Berechnung mit der gewählten Bemessungsregenspende.			

Abflussberechnung:			
$A_{red} = A_E =$	0.07584 ha	$r(15;1) =$	108.3 l/(s*ha)
		$r(1;1) =$	108.3 l/(s*ha)
	$r(15;1) =$	108.3 l/(s*ha)	
	km	n=1,0	Einheit:
$Q_{max} = r(15;0,1) * A_{red} + Q_{Zul.}$	30,1+02	8.21	[l/s]
	↓		
Zuleitung ($Q_{Zul.}$) aus in km:			[l/s]
Zuleitung ($Q_{Zul.}$) aus in km:	-	0.00	[l/s]
	↓		
	30,2+60	8.21	[l/s]
		0.0082	[m³/s]
In dem Graben von km	30.102	bis km	30.260
beträgt der Abfluss $Q_{max} =$			9 l/s (aufgerundet)

Bemerkungen: Einleitung in Vornholtgraben



Anlage 2

Hydraulische Berechnung
Reaktivierung WLE-Strecke Sendenhorst - Münster
Berechnung Abflussmengen gemäß Zeitbeiwertverfahren:
nach RiL 836.4601 ff. (Oktober 2008) und RAS-Ew 2005 bzw. DWA A 138

Strecke 9213

Blatt-Nr.: 29
Einleitstelle: 28
BW-Nr. : 281

Bemessung Graben:		30.260	bis km	31.616	Lageplanblatt:			
Fließrichtung entgegen Streckenkilometrierung!								
Eingangsparameter:								
Breiten:		Längen:		Einzugsflächen:		Abflussbeiwerte:		
b _{Grabenböschungen} =	0.65 m	L _{Graben} =	1356.00 m	A _{4,1} =	881.40 m²	ψ _{Grabenböschung} = 0.3		
b _{Grabensohle} =	0.40 m	L _{Graben} =	1356.00 m	A _{4,2} =	542.40 m²	ψ _{Grabensohle} = 0.3		
b _{Planum} =	6.60 m	L _{Planum} =	1356.00 m	A ₁ =	8949.60 m²	ψ _{PSS} = 0.6		
b _{Grabenböschungen} =	1.75 m	L _{Graben} =	1356.00 m	A _{4,1} =	2373.00 m²	ψ _{Grabenböschung} = 0.3		
A _{red} = ∑ A _{E(A1-A7)} * ψ _(A1-A7) = 0.65088 ha						= 6508.80 m²		

Abflussleistung des Bahngrabens nach RiL 836.4602			
Grabensohle b =	0.40 m		
Grabenhöhe h =	0.40 m		
Böschungsneigung 1:m =	1: 1.8		
Grabengefälle =	0.25 ‰		
Wert für Ks =	25 m ^{1/3} /s	(Geschwindigkeitsbeiwert: Rasenmulde)	
Grabenfläche =	$h * (b + m * h) =$	0.448 m ²	
Grabenumfang =	$b + 2 h * (1 + m^2)^{1/2} =$	2.047 m	
hydraulischer Radius =	Grabenfläche / Grabenumfang =	0.219 m	
V _s =	0.454 m/s	(mittlere Fließgeschwindigkeit)	
Q _a =	0.203 m ³ /s	(Abflussleistung Graben)	
t _f =	50 min	(mittlere Fließzeit)	
Da die Fließzeit größer als 15 min ist, ist eine Neuberechnung der Bemessungsregenspende erforderlich.			

Abflussberechnung:			
A _{red} = A _E =	0.65088 ha	r (15;1) =	108.3 l/(s*ha)
		r (t _f ;1) =	44.1 l/(s*ha)
		r (t _f ;1) =	44.1 l/(s*ha)
km	n=1,0	Einheit:	
Q _{max} = r (15;0,1) * A _{red} + Q _{Zul.}	30,2+60	28.67	[l/s]
↓			
Zuleitung (Q _{Zul.}) aus in km:	00,0+00	0.00	[l/s]
Zuleitung (Q _{Zul.}) aus in km:	-	0.00	[l/s]
↓			
	31,6+16	28.67	[l/s]
		0.0287	[m³/s]
In dem Graben von km	30.260	bis km	31.616
		beträgt der Abfluss Q _{max} =	29 l/s (aufgerundet)

Bemerkungen: Einleitung in Vornholtgraben
Neuberechnung der Abflussmenge mit veränderter Regenspende erforderlich!



Anlage 2

Hydraulische Berechnung
Reaktivierung WLE-Strecke Sendenhorst - Münster
Berechnung Abflussmengen gemäß Zeitbeiwertverfahren:
nach RiL 836.4601 ff. (Oktober 2008) und RAS-Ew 2005 bzw. DWA A 138

Strecke 9213

Blatt-Nr.: 31
Einleitstelle: 30
BW-Nr. : 296

Bemessung Graben:		32.140	bis km	32.940	Lageplanblatt:			
Fließrichtung entgegen Streckenkilometrierung!								
Eingangsparameter:								
Breiten:		Längen:		Einzugsflächen:		Abflussbeiwerte:		
b _{Grabenböschungen} =	0.65 m	L _{Graben} =	800.00 m	A _{4,1} =	520.00 m²	ψ _{Grabenböschung} = 0.3		
b _{Grabensohle} =	0.40 m	L _{Graben} =	800.00 m	A _{4,2} =	320.00 m²	ψ _{Grabensohle} = 0.3		
b _{Planum} =	6.60 m	L _{Planum} =	800.00 m	A ₁ =	5280.00 m²	ψ _{PSS} = 0.6		
b _{Grabenböschungen} =	2.00 m	L _{Graben} =	800.00 m	A _{4,1} =	1600.00 m²	ψ _{Grabenböschung} = 0.3		
A _{red} = ∑ A _{E(A1-A7)} * ψ _(A1-A7) =				0.39 ha	= 3900.00 m²			

Abflussleistung des Bahngrabens nach RiL 836.4602			
Grabensohle b =	0.40 m		
Grabenhöhe h =	0.40 m		
Böschungsneigung 1:m =	1: 1.8		
Grabengefälle =	0.567 ‰		
Wert für Ks =	25 m ^{1/3} /s	(Geschwindigkeitsbeiwert: Rasenmulde)	
Grabenfläche =	$h * (b + m * h) =$	0.448 m ²	
Grabenumfang =	$b + 2 h * (1 + m^2)^{1/2} =$	2.047 m	
hydraulischer Radius =	Grabenfläche / Grabenumfang =	0.219 m	
V _s =	0.684 m/s	(mittlere Fließgeschwindigkeit)	
Q _a =	0.306 m ³ /s	(Abflussleistung Graben)	
t _f =	20 min	(mittlere Fließzeit)	
Da die Fließzeit größer als 15 min ist, ist eine Neuberechnung der Bemessungsregenspende erforderlich.			

Abflussberechnung:			
$A_{red} = A_E =$	0.39 ha	$r(15;1) =$	108.3 l/(s*ha)
		$r(t_f;1) =$	89.6 l/(s*ha)
	$r(t_f;1) =$	89.6 l/(s*ha)	
	km	$n=1,0$	Einheit:
$Q_{max} = r(15;0,1) * A_{red} + Q_{Zul.}$	32,1+40	34.95	[l/s]
	↓		
Zuleitung ($Q_{Zul.}$) aus in km:	00,0+00	0.00	[l/s]
Zuleitung ($Q_{Zul.}$) aus in km:	-	0.00	[l/s]
	↓		
	32,1+40	34.95	[l/s]
		0.0350	[m³/s]
In dem Graben von km	32.140	bis km	32.940
		beträgt der Abfluss $Q_{max} =$	35 l/s (aufgerundet)

Bemerkungen: Einleitung in Loddenbach

Neuberechnung der Abflussmenge mit veränderter Regenspende erforderlich!



Anlage 2

Hydraulische Berechnung
Reaktivierung WLE-Strecke Sendenhorst - Münster
Berechnung Abflussmengen gemäß Zeitbeiwertverfahren:
nach RiL 836.4601 ff. (Oktober 2008) und RAS-Ew 2005 bzw. DWA A 138

Strecke 9213

Blatt-Nr.: 32

Bemessung Graben: 32.940 bis km 33.609

Fließrichtung entgegen Streckenkilometrierung!

Lageplanblatt:

Eingangsparameter:

Breiten:

Längen:

Einzugsflächen:

Abflussbeiwerte:

b_{Grabenböschungen} = 0.00 m

b_{Grabensole} = 0.00 m

b_{Planum} = 6.60 m

b_{Grabenböschungen} = 0.00 m

L_{Graben} = 669.00 m

L_{Graben} = 669.00 m

L_{Planum} = 669.00 m

L_{Graben} = 669.00 m

A_{4,1} = 0.00 m²

A_{4,2} = 0.00 m²

A₁ = 4415.40 m²

A_{4,1} = 0.00 m²

ψ_{Grabenböschung} = 0.3

ψ_{Grabensole} = 1.0

ψ_{PSS} = 0.6

ψ_{Grabenböschung} = 0.3

A_{red} = ∑ A_{E(A1-A7)} * ψ_(A1-A7) = 0.26492 ha = 2649.24 m²

Abflussleistung des Bahngrabens nach RiL 836.4602

keine Abflussberechnung

Grabensole b = 0.40 m

Grabenhöhe h = 0.40 m

Böschungsneigung 1:m = 1: 1.8

Grabengefälle = 0.1 ‰

Wert für Ks = 25 m^{1/3}/s

(Geschwindigkeitsbeiwert: Rasenmulde)

Grabenfläche = h * (b + m * h) = 0.448 m²

Grabenumfang = b + 2 h * (1 + m²)^{1/2} = 2.047 m

hydraulischer Radius = Grabenfläche / Grabenumfang = 0.219 m

V_s = 0.287 m/s

Q_a = 0.129 m³/s

t_f = 39 min

(mittlere Fließgeschwindigkeit)

(Abflussleistung Graben)

(mittlere Fließzeit)

Da die Fließzeit größer als 15 min ist, ist eine Neuberechnung der Bemessungsregenspende erforderlich.

Abflussberechnung:

A_{red} = A_E = 0.26492 ha

r_(15;1) = 108.3 l/(s*ha)

r_(15;0,1) = 108.3 l/(s*ha)

km

n=1,0

Einheit:

Q_{max} = r_(15;0,1) * A_{red} + Q_{Zul.}

32,9+40

28.69

[l/s]

↓

Zuleitung (Q_{Zul.}) aus in km:

Zuleitung (Q_{Zul.}) aus in km:

33,6+09

28.69

[l/s]

0.0287

[m³/s]

Bemerkung:

Es wird mit den Werten von n=1,0 gemäß Abstimmung mit der Stadt Münster gerechnet!

In dem Graben von km 32.940 bis km 33.609 beträgt der Abfluss Qmax = 29 l/s (aufgerundet)

Bemerkungen: Die Entwässerung des Streckenabschnitts erfolgt über die vorhandene Mulde am Dammfuß bahnlinks.

O:\KVP\21141005 - WLE-Strecke\DAT4_GPI\GP-Gesamt\17 Hydraulische Berechnung\Entwässerungsberechnung_Einleitung_200409.xlsx

Seite 32



Anlage 2

Hydraulische Berechnung
Reaktivierung WLE-Strecke Sendenhorst - Münster
Berechnung Abflussmengen gemäß Zeitbeiwertverfahren:
nach RiL 836.4601 ff. (Oktober 2008) und RAS-Ew 2005 bzw. DWA A 138

Strecke 9213

Blatt-Nr.: 33

Bemessung Graben: 33.695 bis km 33.995

Fließrichtung entgegen Streckenkilometrierung!

Lageplanblatt:

Eingangsparameter:

Breiten:

Längen:

Einzugsflächen:

Abflussbeiwerte:

b_{Grabenböschungen} = 0.00 m

b_{Grabensole} = 0.00 m

b_{Planum} = 6.60 m

b_{Grabenböschungen} = 0.00 m

L_{Graben} = 300.00 m

L_{Graben} = 300.00 m

L_{Planum} = 300.00 m

L_{Graben} = 300.00 m

A_{4,1} = 0.00 m²

A_{4,2} = 0.00 m²

A₁ = 1980.00 m²

A_{4,1} = 0.00 m²

ψ_{Grabenböschung} = 0.3

ψ_{Grabensole} = 1.0

ψ_{PSS} = 0.6

ψ_{Grabenböschung} = 0.3

A_{red} = ∑ A_{E(A1-A7)} * ψ_(A1-A7) = 0.1188 ha = 1188.00 m²

Abflussleistung des Bahngrabens nach RiL 836.4602

keine Abflussberechnung

Grabensole b = 0.40 m

Grabenhöhe h = 0.40 m

Böschungsneigung 1:m = 1: 1.8

Grabengefälle = 0.1 ‰

Wert für Ks = 25 m^{1/3}/s

(Geschwindigkeitsbeiwert: Rasenmulde)

Grabenfläche = h * (b + m * h) = 0.448 m²

Grabenumfang = b + 2 h * (1 + m²)^{1/2} = 2.047 m

hydraulischer Radius = Grabenfläche / Grabenumfang = 0.219 m

V_s = 0.287 m/s

Q_a = 0.129 m³/s

t_f = 17 min

(mittlere Fließgeschwindigkeit)

(Abflussleistung Graben)

(mittlere Fließzeit)

Da die Fließzeit größer als 15 min ist, ist eine Neuberechnung der Bemessungsregenspende erforderlich.

Abflussberechnung:

A_{red} = A_E = 0.1188 ha

r_(15;1) = 108.3 l/(s*ha)

r_(15;0,1) = 108.3 l/(s*ha)

km

n=1,0

Einheit:

Q_{max} = r_(15;0,1) * A_{red} + Q_{Zul.}

33,6+95

12.87

[l/s]

↓

Zuleitung (Q_{Zul.}) aus in km:

Zuleitung (Q_{Zul.}) aus in km:

33,6+95

12.87

[l/s]

0.0129

[m³/s]

Bemerkung:

Es wird mit den Werten von n=1,0 gemäß Abstimmung mit der Stadt Münster gerechnet!

In dem Graben von km 33.695 bis km 33.995 beträgt der Abfluss Qmax = 13 l/s (aufgerundet)

Bemerkungen: Die Entwässerung des Streckenabschnitts erfolgt über die vorhandene Mulde am Dammfuß bahnlinks.

O:\KVP\21141005 - WLE-Strecke\DAT4_GPI\GP-Gesamt\17 Hydraulische Berechnung\Entwässerungsberechnung_Einleitung_200409.xlsx

Seite 33



keine Berechnung erforderlich - vorhandene Entwässerung Gbf Halle Münsterland

Anlage 2

Hydraulische Berechnung
Reaktivierung WLE-Strecke Sendenhorst - Münster
Berechnung Abflussmengen gemäß Zeitbeiwertverfahren:
nach RiL 836.4601 ff. (Oktober 2008) und RAS-Ew 2005 bzw. DWA A 138

Strecke 9213

Blatt-Nr.: 34

Bemessung Graben: 34.622 bis km 35.080

Fließrichtung entgegen Streckenkilometrierung!

Lageplanblatt:

Eingangsparameter:

Breiten:

Längen:

Einzugsflächen:

Abflussbeiwerte:

b_{Grabenböschungen} = 0.00 m

b_{Grabensole} = 0.00 m

b_{Planum} = 6.60 m

b_{Grabenböschungen} = 0.00 m

L_{Graben} = 458.00 m

L_{Graben} = 458.00 m

L_{Planum} = 458.00 m

L_{Graben} = 458.00 m

A_{4,1} = 0.00 m²

A_{4,2} = 0.00 m²

A₁ = 3022.80 m²

A_{4,1} = 0.00 m²

ψ_{Grabenböschung} = 0.3

ψ_{Grabensole} = 1.0

ψ_{PSS} = 0.6

ψ_{Grabenböschung} = 0.3

A_{red} = ∑ A_{E(A1-A7)} * ψ_(A1-A7) = 0.18137 ha

= 1813.68 m²

Abflussleistung des Bahngrabens nach RiL 836.4602

keine Abflussberechnung

Grabensole b = 0.40 m

Grabenhöhe h = 0.40 m

Böschungsneigung 1:m = 1: 1.8

Grabengefälle = 0.1 %

Wert für Ks = 25 m^{1/3}/s

(Geschwindigkeitsbeiwert: Rasenmulde)

Grabenfläche = h * (b + m * h) = 0.448 m²

Grabenumfang = b + 2 h * (1 + m²)^{1/2} = 2.047 m

hydraulischer Radius = Grabenfläche / Grabenumfang = 0.219 m

V_s = 0.287 m/s

Q_a = 0.129 m³/s

t_f = 27 min

(mittlere Fließgeschwindigkeit)

(Abflussleistung Graben)

(mittlere Fließzeit)

Da die Fließzeit größer als 15 min ist, ist eine Neuberechnung der Bemessungsregenspende erforderlich.

Abflussberechnung:

A_{red} = A_E = 0.18137 ha

r_(15;1) = 108.3 l/(s*ha)

r_(15;0,1) = 108.3 l/(s*ha)

km

n=1,0

Einheit:

Q_{max} = r_(15;0,1) * A_{red} + Q_{Zul.}

34,6+22

19.64

[l/s]

Zuleitung (Q_{Zul.}) aus in km:

↓

[l/s]

Zuleitung (Q_{Zul.}) aus in km:

-

0.00

[l/s]

35,6+80

19.64

[l/s]

0.0196

[m³/s]

Bemerkung:

Es wird mit den Werten von n=1,0 gemäß Abstimmung mit der Stadt Münster gerechnet!

In dem Graben von km 34.622 bis km 35.080 beträgt der Abfluss Qmax = 20 l/s (aufgerundet)

Bemerkungen:

Die Entwässerung des Streckenabschnitts im Bereich der Halle Münsterland wird nicht verändert.

O:\KVP\21141005 - WLE-Strecke\DAT4_GP\GP-Gesamt\17 Hydraulische Berechnung\Entwässerungsberechnung_Einleitung_200409.xlsx

Seite 34



Anlage 2

Hydraulische Berechnung
Reaktivierung WLE-Strecke Sendenhorst - Münster
Berechnung Abflussmengen gemäß Zeitbeiwertverfahren:
nach RiL 836.4601 ff. (Oktober 2008) und RAS-Ew 2005 bzw. DWA A 138

Strecke 9213

Blatt-Nr.: 35
Einleitstelle: 31
BW-Nr.: 304

Bemessung TE:		35.105	bis km	35.531	(bahnrechts)	Lageplanblatt:		
Fließrichtung entgegen Streckenkilometrierung!								
Eingangsparameter:								
Breiten:		Längen:		Einzugsflächen:		Abflussbeiwerte:		
b _{Böschung1} =		0.76 m	L _{Böschung1} =		426.00 m	A ₁ =	323.76 m²	ψ _{Böschung} = 0.5
b _{Böschung2} =		1.00 m	L _{Böschung} =		426.00 m	A ₂ =	426.00 m²	ψ _{Böschung} = 0.5
b _{Planum} =		6.60 m	L _{Planum} =		426.00 m	A ₃ =	2811.60 m²	ψ _{PSS KG1} = 0.6
A _{red} = ∑ A _{E(A1-A2)} * ψ _(A1-A2) =						0.2062 ha	= 2061.84 m²	

Abflussberechnung gemäß Zeitbeiwertverfahren:							
A _{red} = A _E =		0.2062 ha	r (15;1) =		108.3 l/(s*ha)	aus Kostra	
		r (15;0,1) =			108.3 l/(s*ha)		
Q _{max} = r * A _{red} + Q _{zul} .		km	35,1+05	22.33	[l/s]		
		↓			[l/s]		
Zuleitung (Q _{zul} .) aus in km :		↓			[l/s]		
Q _{max} =		35,5+31	22.33	[l/s]	entspricht =>	0.0223	[m³/s]
Über die TE von km		35.105	bis km	35.531	wird der Abfluss Qmax = 23 l/s abgeführt.		

Rohrbemessung der Tiefenentwässerung:				keine Rohrbemessung		
$Q_{\max} = Q_T =$		22.33	l/s	=>	0.0223	m³/s
Gefälle I gewählt:	DN =	400	[mm]	<div>Bedingungen:</div> <div>DN > 200 mm!</div> <div>(abhängig von Gefälle und DN!)</div> <div>$Q_T / Q_V < 0,9!$</div> <div>(abhängig von DN)</div> <div>(abhängig von Q_T / Q_V)</div> <div>$v_T > 0,5 \text{ m/s!}$</div> <div>$\Sigma_{\text{Fließzeit}} < 15\text{min!}$</div>		
	$Q_V =$	95.00	[l/s]			
$Q_T / Q_V =$	0.24	[-]				
$v_V =$	0.76	[m/s]				
$v_T/v_V =$	1.09	[-]				
$v_T =$	0.82	[m/s]				
Fließzeit = Haltungslänge / $v_T =$	8.64	[min]				
Gewählter Rohrquerschnitt						
km	bis	km	Haltungslänge	DN	Gefälle I	Abfluß Qmax
35,1+05	→	35,5+31	426m	400mm	1,50‰	23l/s
Bemerkungen: Einleitung in städtischen Regenwasserkanal						