



Gemeinde Bad Laer

Landkreis Osnabrück

Wasserwirtschaftliche Voruntersuchung

B-Plan Nr. 351
„Ortskern östlich Bahnhof“

Osnabrück, den 27.01.2021
1. Ausfertigung



- Wasserwirtschaft · Infrastruktur
- Straßenbau · Verkehr
- Landschaftsplanung
- Stadtplanung
- Ingenieurvermessung
- Geoinformationssysteme

Beratung · Planung · Bauüberwachung

INHALT

Textteil

	Seite
1. Veranlassung	1
2. Bestehende Verhältnisse	1
3. Darstellung der Planung	2
3.1 Allgemeines	2
3.2 Regenwasserkanalisation	2
3.3 Schmutzwasserkanalisation	3
3.4 Aktuell bekannte, konkrete Planvorhaben	3
4. Empfehlung	3

Anhang

Auszug aus KOSTRA-DWD 2010R	Anhang 1
Ergebnisse Hydraulische Berechnungen	Anhang 2

Zeichnerische Unterlagen

Übersichtsplan	M 1 : 5.000	Anlage 1
Lageplan Kanalisation	M 1: 500	Anlage 2
Übersichtslagepläne Hydraulik	M 1 : 1.000	Anlage 3.1 - 3.4

1. Veranlassung

Die Gemeinde Bad Laer plant die Aufstellung des Bebauungsplanes Nr. 351 „Ortskern östlich Bahnhof“. Hierfür sind die Belange der Schmutzwasserableitung sowie der Oberflächenentwässerung zu untersuchen.

Das Ingenieurbüro Hans Tovar & Partner wurde mit der Erstellung einer wasserwirtschaftlichen Voruntersuchung beauftragt.

2. Bestehende Verhältnisse

Lage im Raum

Das Plangebiet liegt im Ortskern von Bad Laer, östlich des Bahnhofs und nördlich der Bielefelder Straße. Die Straßen Am Kurpark, Am Blomberg, Birkhahnweg, Starengasse, Bielefelder Straße und Am Bahnhof begrenzen das Plangebiet.

Schmutzwasserableitung

Im Planbereich ist eine Schmutzwasserkanalisation vorhanden. Diese ist ausgebildet mit einer Nennweite von DN 200 bis DN 250 und wurde aus dem Material Steinzeug hergestellt.

Oberflächenentwässerung

Das anfallende Regenwasser im Plangebiet fließt zum einen Teil dem vorhandenen Betonkanal DN 400 in der Straße Am Bahnhof zu. Alle weiteren Abflüsse werden über den vorhandenen Kanal DN 400 bis DN 600 aus Beton in der Straße Am Blomberg abgeleitet.

Ingenieurvermessung

Eine topographische Vermessung ist nicht durchgeführt worden. Geländehöhen wurden dem Kartenserver Umweltkarten-Niedersachsen entnommen.

Das Gelände fällt in südwestliche Richtung ab. Die Geländehöhen liegen zwischen rund 100,00 m ü. NHN am Nordrand des B-Plangebietes und 93,50 m ü. NHN im Südwesten.

Baugrunduntersuchungen

Zum Zeitpunkt der Untersuchung lag kein Bodengutachten für das Plangebiet vor.

Kampfmitteluntersuchung

Die Kampfmittelfreiheit konnte bislang nicht sichergestellt werden. Es wird dringend empfohlen, vor eventuellen Baumaßnahmen frühzeitig eine solche Untersuchung zu beauftragen.

3. Darstellung der Planung

3.1 Allgemeines

Die Gemeinde Bad Laer plant im Rahmen des Bebauungsplans Nr. 351 „Ortskern östlich Bahnhof“ eine Bebauung in zweiter Reihe entlang der Straßen Am Blomberg und Am Bahnhof (siehe Bebauungsplan). Dieser Bereich ist als allgemeines Wohngebiet vorgesehen. Zudem soll der Bereich nördlich der Bielefelder Straße als Mischgebiet ausgewiesen werden.

Durch die zusätzliche Bebauung in den Straßen Am Blomberg / Am Bahnhof resultiert eine Nachverdichtung im Plangebiet. Die Auslastung des vorhandenen Regenwasserkanalnetzes ist diesbezüglich zu prüfen.

Generell ist gemäß DWA-Arbeitsblatt 100 „Leitlinien der integralen Siedlungsentwässerung (ISiE)“ (Stand: Dezember 2006) die Regenwasserbewirtschaftung anstelle von ableitungsbetonten Entwässerungskonzepten vorzuziehen. Insofern ist bei neuen Bauvorhaben immer zunächst die lokale Umsetzung von Maßnahmen wie beispielsweise die Herstellung von Gründächern, die vollständige Versickerung der Oberflächenabflüsse auf den Grundstücken sowie ggf. die Regenwassernutzung in Form von Zisternen, die einem Ablauf in den Regenwasserkanal vorgeschaltet sind, zu prüfen.

Da es sich bei dem betrachteten B-Plan weitestgehend um Bestandsbebauung handelt, liegt der Entwässerung ein ableitungsbetontes Konzept bereits zugrunde. Es wird daher davon ausgegangen, dass die zusätzlichen Abflüsse von den Kanälen in der Straße Am Blomberg aufgenommen werden müssen. Dennoch ist im Rahmen der konkreten Maßnahmenumsetzung eine Überprüfung der oben genannten Punkte durchzuführen.

3.2 Regenwasserkanalisation

Für die hydraulische Überprüfung des vorhandenen RW-Kanals werden der Ist-Zustand und der Prognose-Zustand für ein 5-jährliches Regenereignis mit einem Modellregen nach Euler des Typ II der Dauerstufe $D = 60$ Minuten betrachtet. Nach DWA-A 118 „Hydraulische Bemessung und Nachweis von Entwässerungssystemen“ (Stand: März 2006) wird für einen rechnerischen Nachweis für ein Wohngebiet eine Überstauhäufigkeit von 1-mal in 3 Jahren empfohlen. In Stadtzentren, Industrie- und Gewerbegebiete ist hingegen eine empfohlene Überstauhäufigkeit von 1-mal in 5 Jahren anzusetzen. Zur Einordnung der hydraulischen Auslastung des Kanalnetzes werden beide Berechnungen durchgeführt, während das 5-jährliche Regenereignis als maßgebend angesetzt wird.

Bereits im Ist-Zustand bei einem 3-jährlichen Regenereignis werden einige Haltungen bis zu 0,0 m unter Deckel eingestaut. In dem Zubringerkanal DN 300 in der Lerchenstraße nordöstlich des B-Plangebietes sind sogar einige Haltungen und auch Schächte überstaut. Hervorzuheben sind dabei die Schächte BR701017 und BR701700 mit einem Überstauvolumen von $11,68 \text{ m}^3$ beziehungsweise $11,70 \text{ m}^3$ in der Lerchenstraße.

Bei einer Nachverdichtung werden die bereits genannten Schächte stärker überstaut. Hinzu kommt ein Einstau einiger Haltungen und ein Überstau im Schacht BR701018 in Höhe von $0,79 \text{ m}^3$.

Bei einem 5-jährlichen Modellregenereignis sind bereits im Ist-Zustand die Schächte BR701700 (23,81 m³), BR701017 (23,99 m³), BR701018 (5,93 m³) und BR701500 (10,43 m³) maßgeblich überstaut. Zudem sind fast alle Haltungen eingestaut und teilweise schon überstaut.

Durch eine Nachverdichtung entstehen an den genannten Schächten noch größere Überstauvolumen. Das Kanalnetz ist demnach nicht ausreichend leistungsfähig, um zusätzliche Abflussvolumina durch geplante Nachverdichtungen aufnehmen zu können.

Bereits im Jahr 2017 wurde das östliche Kanalnetz der Gemeinde Bad Laer für ein 3-jährliches Regenereignis der Dauerstufe D = 60 Minuten nachgerechnet. Im Rahmen dieser Berechnung wurden für den Kanal in der Bielefelder Straße, hydraulische Engpässe ermittelt, bei denen ein Überstau aus dem vorhandenen Kanalnetz zu erwarten war. Diesem hydraulischen Nachweis lagen in dem betroffenen Bereich falsche Daten zugrunde (die Rohrdurchmesser wurden mit DN 300 auf Höhe des Marktes Thomas Philippus anstelle der tatsächlich vorhandenen Rohrdurchmesser von DN 500 angesetzt). Insofern ist die Leistungsfähigkeit der Kanalisation in der Bielefelder Straße ebenfalls ausreichend, um geringfügige Mehrmengen mit aufnehmen zu können.

3.3 Schmutzwasserkanalisation

Im Rahmen der öffentlichen Auslegung wurde darauf hingewiesen, dass die Kläranlage in Bad Laer bereits über der Kapazitätsgrenze ausgelastet ist. Von der Ableitung zusätzlicher Schmutzwasserabflüsse zur Kläranlage ist daher abzuraten.

Das Schmutzwasserkanalnetz der Gemeinde ist gemäß hydraulischer Nachrechnung im Bestand und auch bei einer Nachverdichtung ausreichend leistungsfähig, um die Abflüsse aufzunehmen.

3.4 Aktuell bekannte, konkrete Planvorhaben

Für das Plangebiet liegt der Gemeinde aktuell bereits eine konkrete Anfrage vor. So soll auf dem Gelände des ehemaligen Jibi-Marktes in der Straße Am Blomberg eine Wohnbebauung realisiert werden. Hierzu werden die aktuell versiegelten Flächen deutlich reduziert. Hinzu kommt, dass ein Teil der Anlagen mit Dachbegrünungen versehen werden soll, sodass der Abfluss von dieser Fläche wesentlich gegenüber dem Bestand reduziert wird.

4. Empfehlung

Zusammenfassend kann festgehalten werden, dass von einer generellen Nachverdichtung entlang der Straßen Am Blomberg / Am Bahnhof in Form von Bebauung in zweiter Reihe abzuraten ist, da die schadlose Oberflächenentwässerung nicht möglich ist. Das konkret in der Planung befindliche Vorhaben ist für die vorhandene Kanalisation jedoch unkritisch zu sehen und verschlechtert die Situation in Bezug auf den Bestand nicht bzw. verbessert sie sogar.

Generell wird empfohlen, das Kanalnetz (insbesondere Regenwasser) der gesamten Gemeinde hydraulisch nachrechnen zu lassen und anhand der

gewonnenen Erkenntnisse gezielt Maßnahmen an Hotspots zu ergreifen, die zu einer Entlastung des Netzes führen.

Des Weiteren wird die regelmäßige Inspektion des Kanalnetzes mittels TV-Befahrung empfohlen, um den baulichen Zustand in Kombination mit dem hydraulischen Zustand zu bewerten und so den Sanierungsbedarf sowie Handlungsempfehlungen für die Planung abzuleiten.

Aufgestellt:
Osnabrück, den 27.01.2021
Gs/Ht-203.132

.....
(Der Bearbeiter)





Gemeinde Bad Laer

Landkreis Osnabrück

Wasserwirtschaftliche Voruntersuchung

B-Plan Nr. 351
„Ortskern östlich Bahnhof“

Anhang 1

Auszug aus KOSTRA DWD 2010R



- Wasserwirtschaft · Infrastruktur
- Straßenbau · Verkehr
- Landschaftsplanung
- Stadtplanung
- Ingenieurvermessung
- Geoinformationssysteme

Beratung · Planung · Bauüberwachung

KOSTRA-DWD 2010R

Nach den Vorgaben des Deutschen Wetterdienstes - Hydrometeorologie -

Niederschlagshöhen und -spenden nach KOSTRA-DWD 2010R

Rasterfeld : Spalte 19, Zeile 41
 Ortsname : Bad Laer (NI)
 Bemerkung :
 Zeitspanne : Januar - Dezember

Dauerstufe	Wiederkehrintervall T [a]															
	1		2		3		5		10		30		50		100	
	hN	rN	hN	rN	hN	rN	hN	rN	hN	rN	hN	rN	hN	rN	hN	rN
5 min	5,2	172,5	6,9	230,3	7,9	264,2	9,2	306,7	10,9	364,5	13,7	456,2	15,0	498,7	16,7	556,5
10 min	8,2	136,0	10,5	175,5	11,9	198,6	13,7	227,7	16,0	267,2	19,8	329,8	21,5	358,9	23,9	398,4
15 min	10,1	112,2	12,9	143,8	14,6	162,3	16,7	185,6	19,6	217,2	24,1	267,3	26,2	290,6	29,0	322,2
20 min	11,5	95,5	14,7	122,5	16,6	138,3	19,0	158,2	22,2	185,2	27,4	227,9	29,7	247,8	33,0	274,8
30 min	13,3	73,6	17,1	95,2	19,4	107,8	22,3	123,8	26,2	145,4	32,3	179,6	35,2	195,5	39,1	217,1
45 min	14,8	54,8	19,5	72,1	22,2	82,2	25,6	94,9	30,3	112,2	37,7	139,6	41,1	152,3	45,8	169,6
60 min	15,7	43,6	21,0	58,4	24,1	67,0	28,0	77,9	33,4	92,6	41,8	116,0	45,7	126,9	51,0	141,7
90 min	17,0	31,4	22,6	41,8	25,9	47,9	30,0	55,6	35,6	66,0	44,6	82,5	48,7	90,2	54,3	100,6
2 h	17,9	24,9	23,8	33,0	27,2	37,8	31,5	43,8	37,4	51,9	46,7	64,8	51,0	70,8	56,8	78,9
3 h	19,4	18,0	25,6	23,7	29,2	27,0	33,8	31,3	40,0	37,0	49,8	46,1	54,3	50,3	60,5	56,1
4 h	20,5	14,2	26,9	18,7	30,7	21,3	35,5	24,6	41,9	29,1	52,1	36,2	56,9	39,5	63,3	44,0
6 h	22,1	10,3	29,0	13,4	33,0	15,3	38,0	17,6	44,8	20,7	55,6	25,8	60,7	28,1	67,5	31,2
9 h	23,9	7,4	31,2	9,6	35,4	10,9	40,7	12,6	47,9	14,8	59,4	18,3	64,7	20,0	71,9	22,2
12 h	25,3	5,9	32,8	7,6	37,2	8,6	42,7	9,9	50,3	11,6	62,2	14,4	67,7	15,7	75,2	17,4
18 h	27,3	4,2	35,3	5,4	40,0	6,2	45,8	7,1	53,8	8,3	66,4	10,2	72,2	11,1	80,2	12,4
24 h	28,9	3,3	37,2	4,3	42,0	4,9	48,1	5,6	56,4	6,5	69,5	8,0	75,6	8,8	83,9	9,7
48 h	37,6	2,2	46,4	2,7	51,6	3,0	58,2	3,4	67,1	3,9	81,1	4,7	87,7	5,1	96,5	5,6
72 h	43,8	1,7	53,0	2,0	58,4	2,3	65,2	2,5	74,5	2,9	89,1	3,4	95,9	3,7	105,1	4,1

Legende

- T Wiederkehrintervall, Jährlichkeit in [a]: mittlere Zeitspanne, in der ein Ereignis einen Wert einmal erreicht oder überschreitet
- D Dauerstufe in [min, h]: definierte Niederschlagsdauer einschließlich Unterbrechungen
- hN Niederschlagshöhe in [mm]
- rN Niederschlagsspende in [/s·ha]

Für die Berechnung wurden folgende Klassenwerte verwendet:

Wiederkehrintervall	Klassenwerte	Niederschlagshöhen hN [mm] je Dauerstufe			
		15 min	60 min	24 h	72 h
1 a	Faktor [-]	DWD-Vorgabe	DWD-Vorgabe	DWD-Vorgabe	DWD-Vorgabe
	[mm]	10,10	15,70	28,90	43,80
100 a	Faktor [-]	DWD-Vorgabe	DWD-Vorgabe	DWD-Vorgabe	DWD-Vorgabe
	[mm]	29,00	51,00	83,90	105,10

Wenn die angegebenen Werte für Planungszwecke herangezogen werden, sollte für rN(D;T) bzw. hN(D;T) in Abhängigkeit vom Wiederkehrintervall

- bei $1 \text{ a} \leq T \leq 5 \text{ a}$ ein Toleranzbetrag von $\pm 10\%$,
- bei $5 \text{ a} < T \leq 50 \text{ a}$ ein Toleranzbetrag von $\pm 15\%$,
- bei $50 \text{ a} < T \leq 100 \text{ a}$ ein Toleranzbetrag von $\pm 20\%$

Berücksichtigung finden.



Gemeinde Bad Laer

Landkreis Osnabrück

Wasserwirtschaftliche Voruntersuchung

B-Plan Nr. 351
„Ortskern östlich Bahnhof“

Anhang 2

Ergebnisse Hydraulische Berechnungen



- Wasserwirtschaft · Infrastruktur
- Straßenbau · Verkehr
- Landschaftsplanung
- Stadtplanung
- Ingenieurvermessung
- Geoinformationssysteme

Beratung · Planung · Bauüberwachung

DYNA (CPM) Komplexes Parallelschrittverfahren V12.0 Stand 2020-12-17
Datum und Uhrzeit der Berechnung 01.02.21 13:59:26
Anwender ibt
Projekt 203.132 Nachweis RW-Kanal
Berechnungsvariante EulerII T3a
Bezugshöhensystem NHN
Verwendete Regen ModellRegen
Berechnungsgrundlagen:
Schmutzwasseranfall (1/E/T) 250.00
Fremdwasserzuschlag in Prozent 0
Spitzenanfall 14.00
Pauschale Oberflächenabflussberechnung
Angesetzte Anfangsfüllung Boden-/Muldenspeicher in % 0.00
Angesetzter Dauerverlust (enthält Verdunstung) in l/s/ha 0.00
Abflusswirksamer durchlässiger Flächenanteil 1.00
Dimensionierung M/S/R relativ Qv 0.9 / 0.9 / 0.9
Dimensionierung M/S/R min. Profilhöhe (mm) 300 / 100 / 300

Ausgabe der Berechnungsgrundlagen Niederschlagscharakteristik

Angesetzter Dauerverlust (enthält Verdunstung) VD = 0.0 l/(s·ha)

Art der Entwässerungsfläche	Fliess-Länge	Geschwind.-Beiwert	Benetzung	Anf/Endversickerung
(-)	(m)	(m 1/3)/s	(mm)	(1/(s·ha))
Befestigte Fläche	35.0	70.0	1.0	
Durchlässige Fläche	50.0	4.0	1.0	152.4/ 12.4

Art der Entwässerungsfläche	Muldenverluste und Benetzung bei einer Mittleren Neigung des Einzugsgebietes von unter 1 % 1 - 4 % 4 - 10 % üb. 10 %				
	(-)	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)
Befestigte Fläche	1.0	0.9	0.0	0.8	
Durchlässige Fläche	5.0	4.5	4.3	4.0	

Ausgabe der Berechnungsgrundlagen ■ vorhandene Modellregen: Anzahl der angesetzten Modellregen: 1
In der Berechnung tatsächlich verwendete Modellregen s. u. Berechnungsparameter
Stationsnummer: 1 Station: 1 von insgesamt 1

Regen- stufe	Modellregen 1		Modellregen 0		Modellregen 0		Modellregen 0		Modellregen 0	
	N = 24.10 mm	dT = 60.0 min	N = 0.00 mm	dT = 0.0 min	N = 0.00 mm	dT = 0.0 min	N = 0.00 mm	dT = 0.0 min	N = 0.00 mm	dT = 0.0 min
	Re.-Dauer	R.-Spende	Re.-Dauer	R.-Spende	Re.-Dauer	R.-Spende	Re.-Dauer	R.-Spende	Re.-Dauer	R.-Spende
(-)	(min)	1/(s ha)	(min)	1/(s ha)	(min)	1/(s ha)	(min)	1/(s ha)	(min)	1/(s ha)
1	5.0	66.3	0.0		0.0		0.0		0.0	
2	10.0	89.7	0.0		0.0		0.0		0.0	
3	15.0	133.0	0.0		0.0		0.0		0.0	
4	20.0	264.0	0.0		0.0		0.0		0.0	
5	25.0	51.7	0.0		0.0		0.0		0.0	
6	30.0	42.0	0.0		0.0		0.0		0.0	
7	35.0	35.3	0.0		0.0		0.0		0.0	
8	40.0	30.3	0.0		0.0		0.0		0.0	
9	45.0	26.7	0.0		0.0		0.0		0.0	
10	50.0	23.7	0.0		0.0		0.0		0.0	
11	55.0	21.3	0.0		0.0		0.0		0.0	
12	60.0	19.3	0.0		0.0		0.0		0.0	

Ausgabe der Berechnungsgrundlagen des Kanalnetzes

Zusammenfassung der Eingabedaten

Ausgabe der Berechnungsgrundlagen in Abhängigkeit vom Entwässerungsverfahren
 Ohne Aussengebiete und übernommene Flutkurven (Bauwerkstyp 80 bzw. 81 s. o.)

Entwässerungsverfahren	Mischsystem	Schmutzwasserkanal	Regenwasserkanal	Gesamt
Anzahl der Haltungen [-]			50	50
Zentrierte Gesamtlänge aller Haltungen [m]			1692	1692
Gesamtes zentriertes Haltungsvolumen [m^3]			178.5	178.5
Einwohnerzahl [-]				
Gesamteinzugsfläche [ha]			10.836	10.836
Gesamte befestigte Fläche [ha]			4.668	4.668
Mittlerer Befestigungsgrad [-]			0.4308	0.4308
Gesamtes Häusliches Abwasser QH über AE [l/s]				
Gesamtes Gewerbliches Abwasser QG über AE [l/s]				
Gesamtes Fremdwasser QF über AE [l/s]				
Gesamtes Schmutzwasser $QS=QH+QG$ über AE [l/s]				
Trockenwetterabfluss $QT=QS+QF$ über AE [l/s]				
Gesamtes Häusliches Abwasser QH punktuell [l/s]				
Gesamtes Gewerbliches Abwasser QG punktuell [l/s]				
Gesamtes Fremdwasser QF punktuell [l/s]				
Schmutzwasser gesamt $QS=QH+QG+QSp$ punktuell [l/s]				
Trockenwetterabfluss $QT=QS+QF+QTp$ punktuell [l/s]				
Gesamtes Häusliches Abwasser QH gesamt [l/s]				
Gesamtes Gewerbliches Abwasser QG gesamt [l/s]				
Gesamtes Fremdwasser QF gesamt [l/s]				
Gesamtes Schmutzwasser $QS=QH+QG$ gesamt [l/s]				
Trockenwetterabfluss $QT=QS+QF$ gesamt [l/s]				

Gesamtsummenwerte mit Außengebieten (Typ 81) und übernommenen Flutkurven (Typ 80)

Anzahl der Sonderbauwerke	0
Einwohnerzahl	0
Gesamteinzugsfläche	10.836 ha
Gesamte befestigte Fläche	4.668 ha
Gesamte durchlässige Fläche	6.168 ha
Mittlerer Befestigungsgrad	0.4308
Gesamtes Häusliches Abwasser QH	0.00 l/s
Gesamtes Gewerbliches Abwasser QG	0.00 l/s
Gesamtes Fremdwasser QF	0.00 l/s
Schmutzwasserabfluss direkt QSp	0.00 l/s
Schmutzwasser gesamt $QS=QH+QG+QSp$	0.00 l/s
Trockenwetterabfluss direkt QTp	0.00 l/s
Trockenwetterabfluss $QT=QS+QF+QTp$	0.00 l/s

DYNA	(CPM)	Komplexes Parallelschrittverfahren	V12.0	Stand 2020-12-17
Hydrodynamische Kanalnetzberechnung:		Komplexes Parallelschrittverfahren		
Datum und Uhrzeit der Berechnung		01.02.21 13:59:26		
Nr. Erster Regen		(ANFA)	1	
NR. Letzter Regen		(ENDE)	1	
Strassenfläche in m		(STRA)	100.0	
Grundfläche Standardschacht in m		(GRUN)	1.0000	
Spaltbreite Vollfüllung in % PH		(SPAL)	10.0	
Ausgabezeitschritt in Min		(TDEL)	1.00	
Maximaler Wegschritt (DELTA X) in m		(XDEL)	150.00	
Begrenzung Volumenänderung in %		(VDEL)	20.00	
Genauigkeit der Flutkurven		(GENA)	0.000010000	
Minimale Simulationszeit in Min		(MINI)	20	
Regentrennzeit in Min		(TRMX)	480	
Trockenperiode vor Regenbeginn in Min		(TROC)	500	

Verfügbares peripheres Haltungsvolumen : 173.23 [m³]
 Verfügbares Schachtvolumen : 84.65 [m³]
 Verfügbares Bauwerksvolumen : 0.00 [m³]
 Verbrauchtes Anfangsvolumen (Netzmulden) : 0.07 [m³]

Zusammenfassung der berechneten Volumina und Mengen

Regen	Einlauf			Auslauf	Restmenge	Überlauf	Restmenge	Verweilzeit
Nr	Seitlich m³	OberflächenGeoCpm Typ81 m³	Gesamt m³	Trockenwetter m³	m³	Oberfläche m³	Gelände m³	Im Netz m³
1	1064.37	24.12	0.00	0.00	1064.37	0.00	1062.42	0.05

Prozentsatz zur Berechnung von Au aus undurchlässigen Flächenteilen: 2.3 % Gesamt: 1064.4 m³ 24.1 m³

Hydrodynamische Kanalnetzberechnung: Komplexes Parallelschrittverfahren

Anfangswasserstände

DeltaX : 150.00 m

Kanal-	Haltungsnummer	Sohlhöhen		Wasserstand		Wassermenge (l)	
Stau		Beginn	Ende	Beginn	Ende	Knotenelement	
(Nr)	(Nr)	m(NN)	m(NN)	(mm)	(mm)	Anfang	Ende
1.	3	92.298	92.152		27		68
1.	3	92.157	92.183	23		68	

Ausgabe der Kanalldaten – Liste 1

Hydrodynamische Kanalnetzberechnung: Komplexes Parallelschrittverfahren

Ausgabe der Kanaldaten - Liste 2

Hydrodynamische Kanalnetzberechnung: Komplexes Parallelschrittverfahren

Ausgabe der Kanalldaten - Liste 3

Hydrodynamische Kanalnetzberechnung: Komplexes Parallelenschrittverfahren

Kanal- und Hal-tungsnr.		max. QM ges.	Zeit Punkt	Profil IS Höhe vorh.	Volleistung QV	Bel. Grad	Erf. PH	TR.Wetter VT	Mischwasser VM	FL. HM	IP ZU.	Delta- Erf. HP	Wasserspiegel Anfang	ABS. Ende	Metrie				
(Nr)	(Nr)	(1/s)	(min)	(mm)	(%)	(1/s)	(m/s)	(%)	(mm)	(m/s)	(cm)	(cm)	(-)	(%)	(cm)	(NHN)	(NHN)	(m)	
37	38	39	40	41	42	43	44	45	46	47	48	49	50	51	52	53	54	55	56
1	1	26.7	519	300	8.30	103	1.5	26				0.88	13	0.59	-16	104.77	104.76	0.30<	
1	3	54.8	519	300	8.87	107	1.5	51				0.77	48	2.39	-30	104.76	104.70	0.55<	
1	5	66.3	518	300	22.86	172	2.4	38				0.94	100	3.47	-97	104.70	104.38	1.14<	
				Zufluss	1.9/3											Knoten	3/BR701021		
1	7	154.2	521	300	26.17	184	2.6	84				2.18	170	18.39	-16	104.38	104.00	1.63<	
1	9	155.5	520	300	34.73	212	3.0	73				2.20	200	18.70	-31	104.01	103.67	1.89<	
1	11	174.2	526	300	17.11	149	2.1	117	400			2.46	199	23.41	11	103.69	103.33	2.04<	
				Zufluss	1.8/7											Knoten	15/BR701500		
1	13	248.8	519	300	18.43	154	2.2	161	400			3.52	194	47.54	141	103.32	101.17	1.37<	
1	15	264.4	520	300	42.15	234	3.3	113	400			3.74	78	53.63	59	101.17	98.585	0.53<	
				Zufluss	1.7/1											Knoten	2/BR701015		
1	17	264.8	521	300	62.66	286	4.0	93	400			3.75	32	53.81	-2	98.587	98.324	0.28<	
1	19	286.7	520	400	29.42	417	3.3	69				3.55	25	2.5	14.01	98.323	97.014	0.25	
1	21	332.1	520	400	28.06	407	3.2	82				2.64	48	18.75	45	97.014	95.920	0.41<	
				Zufluss	1.6/21											Knoten	11/BR701400		
1	23	602.2	523	500	20.93	631	3.2	95	600			3.07	54	19.07	-16	95.920	94.483	0.74<	
1	25	695.8	521	500	20.90	631	3.2	110	600			3.54	93	25.42	25	94.483	92.921	0.74<	
				Zufluss	1.5/9											Knoten	9/BR701300		
1	27	820.5	521	600	8.60	651	2.3	126	700			3.08	54	13.63	45	92.921	92.022	0.48	
1	29	827.4	521	600	37.40	1363	4.8	61				3.85	43	2.0	52	92.022	91.181	0.41	
1	31	829.1	521	600	53.15	1626	5.7	51				2.93	113	13.91	66	91.181	91.063	0.79<	
				Zufluss	1.3/9											Knoten	5/BR701100		
1	33	966.7	521	600	7.87	622	2.2	155	800			3.42	117	18.88	14	91.065	90.422	0.91<	
1	35	970.8	521	600	14.38	843	3.0	115	700			3.43	64	19.04	14	90.422	89.846	0.57<	
Auslaufbauwerk	Typ	90														Knoten	1/BR701009		
1.. 3	1	37.7	520	300	2.48	56	0.8	68				0.53	34	1.16	-2	92.655	92.628	0.33<	
1.. 3	3	87.2	520	300	4.40	75	1.1	117	400			1.23	34	5.95	5	92.628	92.479	0.33<	
1.. 3	5	88.1	520	300	11.59	122	1.7	72	700			1.25	33	6.08	6	92.479	92.415	0.28<	
1.. 3	7	136.2	520	300	18.87	156	2.2	87				2.34	23	1.15	1	92.381	91.543	0.22	
1.. 3	9	142.5	520	300	58.62	276	3.9	52				2.02	110	15.73	-104	91.542	91.063	0.71<	
				Zufluss	1/33											Knoten	5/BR701100		
1.. 4	1	60.6	520	300	22.47	171	2.4	35				0.86	73	2.91	-114	94.007	93.371	0.41<	
1.. 4	3	59.1	519	300	44.68	241	3.4	25				0.84	66	2.78	24	93.371	92.920	0.65<	
				Zufluss	1/27											Knoten	7/BR701200		
1.. 5	1	13.8	520	300	5.15	81	1.1	17				0.58	11	0.17	-8	96.070	96.032	0.09	
1.. 5	3	34.7	520	300	7.93	101	1.4	34				1.39	12	1.2	16	96.028	95.856	0.11	
1.. 5	5	67.6	520	300	18.03	153	2.2	44				1.82	16	1.8	73	95.849	95.005	0.14	
1.. 5	7	76.6	520	300	27.62	189	2.7	40				1.08	103	4.62	89	95.017	94.820	0.62<	
1.. 5	9	79.4	522	300	39.95	228	3.2	35				1.12	77	4.95	-19	94.820	94.482	1.00<	
				Zufluss	1/25											Knoten	9/BR701300		
1.. 6	1	40.8	520	300	8.29	103	1.5	40				0.74	22	1.35	-20	101.28	101.15	0.15	
1.. 6	3	68.0	520	300	4.11	72	1.0	94	400			1.07	25	3.65	-2	101.15	101.04	0.23	
1.. 6	5	81.7	520	300	4.83	78	1.1	104	400			1.26	26	5.24	2	101.04	100.84	0.25	
1.. 6	7	82.1	521	300	5.77	86	1.2	96	400			1.34	24	5.29	-1	100.84	100.76	0.24	
				Zufluss	1.6.1/1											Knoten	13/BR701410		
1.. 6	9	140.3	520	300	29.48	196	2.8	72				1.99	48	15.25	42	100.76	100.29	0.44<	
1.. 6	11	135.7	519	300	25.88	183	2.6	74				1.92	32	14.28	13	100.29	100.14	0.71<	
1.. 6	13	149.6	519	300	12.15	125	1.8	120	400			2.12	34	17.31	12	100.14	99.747	0.74<	
1.. 6	15	154.6	522	300	25.61	182	2.6	85				2.19	73	18.47	29	99.747	99.020	0.85<	
1.. 6	17	195.2	521	300	29.04	194	2.7	101	400			2.76	100	29.34	1	99.020	98.276	1.04<	
1.. 6	19	211.3	521	300	16.65	147	2.1	144	400			2.99	103	34.35	81	98.276	96.686	0.65<	
1.. 6	21	212.1	521	300	35.86	216	3.1	98	400			3.00	58	34.59	-1	96.190	95.920	0.56<	
				Zufluss	1/23											Knoten	11/BR701400		
1.. 6.. 1	1	40.3	520	300	24.04	177	2.5	23				0.80	20	2.3	1.31	114	101.77	100.76	0.14
				Zufluss	1.6.9											Knoten	13/BR701410		
1.. 7	1			150111.74		61	3.5									Knoten	4/BR701022		
				Abfluss	1/17											Knoten	2/BR701015		
1.. 8	1	55.7	520	300	13.86	134	1.9	42				1.85	13	1.7	2.47	-45	107.88	107.38	0.12
1.. 8	3	79.4	520	300	18.56	155	2.2	51				2.08	16	1.8	4.95	-54	107.38	106.67	0.15
1.. 8	5	142.3	520	300	27.76	190	2.7	75				3.10	19	2.4	15.68	-53	106.67	105.42	0.16
1.. 8	7	173.1	520	300	84.66	333	4.7	52				2.45	193	23.12	288	105.41	103.32	1.07<	
				Abfluss	1/13											Knoten	19/BR701700		
1.. 9	1	55.5	520	300	6.80	93	1.3	59				2.07	12	1.4	2.45	-24	108.03	107.61	0.10
				Zufluss	1.9.1/1											Knoten	17/BR701600		
1.. 9	3	85.1	520	300	65.79	293	4.1	29				1.20	151	5.68	-430	107.61	104.38	0.81<	
				Abfluss	1/7											Knoten	15/BR701500		
1.. 9.. 1	1	17.0	520	300	15.58	142	2.0	12				1.45	7	2.0	0.25	-48	108.07	107.61	0.06
				Abfluss	1.9.3											Knoten	17/BR701600		

Hydrodynamische Kanalnetzberechnung: Komplexes Parallelschrittverfahren
Auswertezzeitraum (DIN,EN752) : 1 Jahre

Überlaufdaten
Folgezeit: 480.0 min

Kanal (Nr)	Haltungs- Nummer (Nr)	Regen 1-9999 (Nr)	Überlaufergebnisse			Überlaufmaximum Zeitpunkt (min)	Überlauf- intens. (1/s)	Überlauf- anz. (1/a)	Überlauf- hfg.
			Dauer (min)	Beginn (min)	Ende (min)				
1	Schacht	11 BR701017	7.0	520.0	527.0	524.0	11.7	27.8	1 1 1.00
1	Schacht	13 BR701700	5.0	520.0	525.0	522.0	11.7	38.9	1 1 1.00
								Gesamt:	2 2.00

DYNA	(CPM)	Komplexes Parallelschrittverfahren	V12.0	Stand 2020-12-17
Datum und Uhrzeit der Berechnung			01.02.21 13:55:10	
Anwender				ibt
Projekt				203.132 Nachweis RW-Kanal
Berechnungsvariante				EulerII T5a
Bezugshöhensystem				NHN
Verwendete Regen				ModellRegen
Berechnungsgrundlagen:				
Schmutzwasseranfall (1/E/T)				250.00
Fremdwasserzuschlag in Prozent				0
Spitzenanfall				14.00
Pauschale				Oberflächenabflussberechnung
Angesetzte Anfangsfüllung Boden-/Muldenspeicher in %				0.00
Angesetzter Dauerverlust (enthält Verdunstung) in l/s/ha				0.00
Abflusswirksamer durchlässiger Flächenanteil				1.00
Dimensionierung M/S/R relativ Qv				0.9 / 0.9 / 0.9
Dimensionierung M/S/R min. Profilhöhe (mm)				300 / 100 / 300

Ausgabe der Berechnungsgrundlagen Niederschlagscharakteristik

Angesetzter Dauerverlust (enthält Verdunstung) VD = 0.0 l/(s·ha)

Art der Entwässerungsfläche	Fliess-Länge	Geschwind.-Beiwert	Benetzung	Anf/Endversickerung
(-)	(m)	(m 1/3)/s	(mm)	(l/(s·ha))
Befestigte Fläche	35.0	70.0	1.0	
Durchlässige Fläche	50.0	4.0	1.0	152.4/ 12.4

Art der Entwässerungsfläche	Muldenverluste und Benetzung bei einer Mittleren Neigung des Einzugsgebietes von unter 1 % 1 - 4 % 4 - 10 % üb. 10 %				
	(-)	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)
Befestigte Fläche	1.0	0.9	0.0	0.8	
Durchlässige Fläche	5.0	4.5	4.3	4.0	

Ausgabe der Berechnungsgrundlagen ■ vorhandene Modellregen: Anzahl der angesetzten Modellregen: 1
In der Berechnung tatsächlich verwendete Modellregen s. u. Berechnungsparameter
Stationsnummer: 1 Station: 1 von insgesamt 1

Regen- stufe	Modellregen 1		Modellregen 0		Modellregen 0		Modellregen 0		Modellregen 0	
	N = 28.04 mm	dT = 60.0 min	N = 0.00 mm	dT = 0.0 min	N = 0.00 mm	dT = 0.0 min	N = 0.00 mm	dT = 0.0 min	N = 0.00 mm	dT = 0.0 min
	Re.-Dauer	R.-Spende	Re.-Dauer	R.-Spende	Re.-Dauer	R.-Spende	Re.-Dauer	R.-Spende	Re.-Dauer	R.-Spende
(-)	(min)	1/(s ha)	(min)	1/(s ha)	(min)	1/(s ha)	(min)	1/(s ha)	(min)	1/(s ha)
1	5.0	76.0	0.0		0.0		0.0		0.0	
2	10.0	101.3	0.0		0.0		0.0		0.0	
3	15.0	148.7	0.0		0.0		0.0		0.0	
4	20.0	306.7	0.0		0.0		0.0		0.0	
5	25.0	60.3	0.0		0.0		0.0		0.0	
6	30.0	49.7	0.0		0.0		0.0		0.0	
7	35.0	42.3	0.0		0.0		0.0		0.0	
8	40.0	36.7	0.0		0.0		0.0		0.0	
9	45.0	32.7	0.0		0.0		0.0		0.0	
10	50.0	29.3	0.0		0.0		0.0		0.0	
11	55.0	26.7	0.0		0.0		0.0		0.0	
12	60.0	24.3	0.0		0.0		0.0		0.0	

Ausgabe der Berechnungsgrundlagen des Kanalnetzes

Zusammenfassung der Eingabedaten

Ausgabe der Berechnungsgrundlagen in Abhängigkeit vom Entwässerungsverfahren
Ohne Aussengebiete und übernommene Flutkurven (Bauwerkstyp 80 bzw. 81 s. o.)

Entwässerungsverfahren	Mischsystem	Schmutzwasserkanal	Regenwasserkanal	Gesamt
Anzahl der Haltungen [-]			50	50
Zentrierte Gesamtlänge aller Haltungen [m]			1692	1692
Gesamtes zentriertes Haltungsvolumen [m^3]			178.5	178.5
Einwohnerzahl [-]				
Gesamteinzugsfläche [ha]			10.836	10.836
Gesamte befestigte Fläche [ha]			4.668	4.668
Mittlerer Befestigungsgrad [-]			0.4308	0.4308
Gesamtes Häusliches Abwasser QH über AE [l/s]				
Gesamtes Gewerbliches Abwasser QG über AE [l/s]				
Gesamtes Fremdwasser QF über AE [l/s]				
Gesamtes Schmutzwasser $QS=QH+QG$ über AE [l/s]				
Trockenwetterabfluss $QT=QS+QF$ über AE [l/s]				
Gesamtes Häusliches Abwasser QH punktuell [l/s]				
Gesamtes Gewerbliches Abwasser QG punktuell [l/s]				
Gesamtes Fremdwasser QF punktuell [l/s]				
Schmutzwasser gesamt $QS=QH+QG+QSp$ punktuell [l/s]				
Trockenwetterabfluss $QT=QS+QF+QTp$ punktuell [l/s]				
Gesamtes Häusliches Abwasser QH gesamt [l/s]				
Gesamtes Gewerbliches Abwasser QG gesamt [l/s]				
Gesamtes Fremdwasser QF gesamt [l/s]				
Gesamtes Schmutzwasser $QS=QH+QG$ gesamt [l/s]				
Trockenwetterabfluss $QT=QS+QF$ gesamt [l/s]				

Gesamtsummenwerte mit Außengebieten (Typ 81) und übernommenen Flutkurven (Typ 80)

Anzahl der Sonderbauwerke	0
Einwohnerzahl	0
Gesamteinzugsfläche	10.836 ha
Gesamte befestigte Fläche	4.668 ha
Gesamte durchlässige Fläche	6.168 ha
Mittlerer Befestigungsgrad	0.4308
Gesamtes Häusliches Abwasser QH	0.00 l/s
Gesamtes Gewerbliches Abwasser QG	0.00 l/s
Gesamtes Fremdwasser QF	0.00 l/s
Schmutzwasserabfluss direkt QSp	0.00 l/s
Schmutzwasser gesamt $QS=QH+QG+QSp$	0.00 l/s
Trockenwetterabfluss direkt QTp	0.00 l/s
Trockenwetterabfluss $QT=QS+QF+QTp$	0.00 l/s

DYNA	(CPM)	Komplexes Parallelschrittverfahren	V12.0	Stand 2020-12-17
Hydrodynamische Kanalnetzberechnung:		Komplexes Parallelschrittverfahren		
Datum und Uhrzeit der Berechnung		01.02.21 13:55:10		
Nr. Erster Regen		(ANFA)	1	
NR. Letzter Regen		(ENDE)	1	
Strassenfläche in m		(STRA)	100.0	
Grundfläche Standardschacht in m		(GRUN)	1.0000	
Spaltbreite Vollfüllung in % PH		(SPAL)	10.0	
Ausgabezeitschritt in Min		(TDEL)	1.00	
Maximaler Wegschritt (DELTA X) in m		(XDEL)	150.00	
Begrenzung Volumenänderung in %		(VDEL)	20.00	
Genauigkeit der Flutkurven		(GENA)	0.000010000	
Minimale Simulationszeit in Min		(MINI)	20	
Regentrennzeit in Min		(TRMX)	480	
Trockenperiode vor Regenbeginn in Min		(TROC)	500	

Verfügbares peripheres Haltungsvolumen : 173.23 [m³]
 Verfügbares Schachtvolumen : 84.65 [m³]
 Verfügbares Bauwerksvolumen : 0.00 [m³]
 Verbrauchtes Anfangsvolumen (Netzmulden) : 0.07 [m³]

Zusammenfassung der berechneten Volumina und Mengen

Regen	Einlauf			Auslauf	Restmenge	Überlauf	Restmenge	Verweilzeit			
Nr	Seitlich m³	OberflächenGeoCpm Typ81 m³	Gesamt m³	Trockenwetter m³	m³	Oberfläche m³	Gelände m³	Im Netz m³	im Rechner min		
1	1335.19	110.85	0.00	0.00	1335.19	0.00	1333.28	0.04	58.28	1.98	0.02

Prozentsatz zur Berechnung von Au aus undurchlässigen Flächenteilen: 8.3 % Gesamt: 1335.2 m³ 110.8 m³

DYNA (CPM) - Komplexes Parallelschrittverfahren V12.0 Stand 2020-12-17
ibt 01.02.21
203.132 Nachweis RW-Kanal

Hydrodynamische Kanalnetzberechnung: Komplexes Parallelschrittverfahren

Anfangswasserstände

DeltaX : 150.00 m

Kanal-	Haltungsnummer	Sohlhöhen		Wasserstand		Wassermenge (l)	
Stau		Beginn	Ende	Beginn	Ende	Knotenelement	
(Nr)	(Nr)	m(NN)	m(NN)	(mm)	(mm)	Anfang	Ende
1.	3	92.298	92.152		27		68
1.	3	92.157	92.183	23		68	

Ausgabe der Kanalldaten – Liste 1

Hydrodynamische Kanalnetzberechnung: Komplexes Parallelschrittverfahren

Ausgabe der Kanaldaten Liste 2

Hydrodynamische Kanalnetzberechnung: Komplexes Parallelschrittverfahren

Kanal- und Halftunnelsnummer	Profildaten		KB/KST	Konst. Zufl. Art GR.	TWA pro Einzelfläche			Aufsummiert		Winkel Phi	max. QR ges. Nr.	Fliesslängen			
	KZ	Breite/Höhe			D	QH	QG	QF	QS			LB	LD		
(Nr)	(Nr)	(-)	(mm)	(mm)	(-)	(l/s)	E/ha (l/s)	(l/s)	(l/s)	(l/s)	Bgm.	(l/s)	(Nr)	(m)	
18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30	31	35	36
1	1	00	300	0.50										Knoten	3/BR701021
1	3	00	300	0.50										2.63	72.9 1 29.1 31.5
1	5	00	300	0.50										2.47	107.0 1 29.8 32.2
1	7	00	300	0.50	Zufluss	1.9/3								2.46	165.6 1 20.2 23.6
1	9	00	300	0.50										2.85	165.7 1 18.0 23.7
1	11	00	300	0.50	Zufluss	1.8/7								3.13	185.1 1 21.0 21.5
1	13	00	300	0.50										3.12	251.8 1 30.4 35.0
1	15	00	300	0.50	Zufluss	1.7/1								3.10	274.7 1 29.0 30.8
1	17	00	300	0.50										-2.93	267.2 1
1	19	00	400	0.50										-1.58	295.6 1 28.6 33.9
1	21	00	400	0.50	Zufluss	1.6/21								-1.58	338.9 1 40.3 53.1
1	23	00	500	0.50										-1.57	605.5 1 49.3 53.6
1	25	00	500	0.50	Zufluss	1.5/9								-1.59	726.2 1 36.2 36.4
1	27	00	600	0.50	Zufluss	1.4/3								-1.58	865.7 1 48.8 48.3
1	29	00	600	0.50										3.14	858.3 1 27.5 14.8
1	31	00	600	0.50	Zufluss	1.3/9								-1.98	878.2 1 14.7 14.7
1	33	00	600	0.50										-2.40	1013.5 1 6.7 6.7
1	35	00	600	0.50										-1.16	1019.0 1 55.7 61.1
Auslaufbauwerk TYP 90														Knoten	1/BR701009
1. 3	1	00	300	0.50										-1.83	47.3 1 36.9 47.2
1. 3	3	00	300	0.50										2.94	105.2 1 30.3 35.0
1. 3	5	00	300	0.50										2.42	102.5 1 17.3 17.3
1. 3	7	00	300	0.50										2.92	163.4 1 33.4 38.9
1. 3	9	00	300	0.50	Abfluss	1/33								2.99	174.0 1 13.7 13.7
1. 4	1	00	300	0.50										-3.10	5/BR701100 Knoten
1. 4	3	00	300	0.50	Abfluss	1/27								-2.60	8/BR701202 37.4 39.6
1. 5	1	00	300	0.50										-3.10	67.6 1 3.2 3.2 Knoten
1. 5	3	00	300	0.50										-2.60	7/BR701200
1. 5	5	00	300	0.50										-2.79	Knoten 10/BR701305
1. 5	7	00	300	0.50										2.50	17.7 1 17.4 17.3
1. 5	9	00	300	0.50	Abfluss	1/25								2.65	45.2 1 18.6 19.6
1. 6	1	00	300	0.50										2.92	87.5 1 30.7 33.8
1. 6	3	00	300	0.50										2.95	84.0 1 24.1 31.4
1. 6	5	00	300	0.50										-2.79	86.5 1 3.0 3.0 Knoten
1. 6	7	00	300	0.50										-2.82	9/BR701300
1. 6	9	00	300	0.50	Zufluss	1.6.1/1								3.06	14/BR701414
1. 6	11	00	300	0.50										2.89	44.1 1 23.6 25.8
1. 6	13	00	300	0.50										2.56	76.0 1 25.6 29.0
1. 6	15	00	300	0.50										2.88	90.6 1 24.6 27.8
1. 6	17	00	300	0.50										-2.82	81.9 1 6.7 6.7 Knoten
1. 6	19	00	300	0.50										-1.59	13/BR701410 21.6 20.9
1. 6	21	00	300	0.50	Abfluss	1/23								-2.69	141.8 1 8.4 8.4
1. 6. 1	1	00	300	0.50	Abfluss	1.6/9								2.42	154.5 1 22.4 27.6
1. 7	1	00	150	0.50										2.44	165.3 1 22.4 25.0
1. 8	1	00	300	0.50										2.88	221.9 1 29.2 29.8
1. 8	3	00	300	0.50										3.12	241.4 1 26.6 28.9
1. 8	5	00	300	0.50										-2.78	238.4 1 11/BR701400
1. 8	7	00	300	0.50	Abfluss	1/13								-1.58	Knoten 12/BR701407 31.1 34.2
1. 9	1	00	300	0.50	Zufluss	1.9.1/1								51.4	Knoten 13/BR701410
1. 9	3	00	300	0.50	Abfluss	1/7								-1.34	Knoten 4/BR701022
1. 9. 1	1	00	300	0.50	Abfluss	1.9/3								3.4	Knoten 2/BR701015
1. 8	1	00	300	0.50										-1.58	Knoten 20/BR701704 35.6 43.6
1. 8	3	00	300	0.50										3.13	100.1 1 26.4 26.6
1. 8	5	00	300	0.50										3.12	177.2 1 39.9 47.8
1. 8	7	00	300	0.50	Abfluss	1/13								-1.73	213.2 1 36.7 29.1 Knoten
1. 9	1	00	300	0.50	Zufluss	1.9.1/1								2.57	19/BR701700 40.4 44.5
1. 9	3	00	300	0.50	Abfluss	1/7								-2.20	Knoten 17/BR701600 37.4 37.8
1. 9. 1	1	00	300	0.50	Abfluss	1.9/3								-3.05	Knoten 15/BR701500 24.3 22.5
1. 9. 1	1	00	300	0.50	Abfluss	1.9/3								22.1	Knoten 18/BR701601 24.3 22.5
1. 9. 1	1	00	300	0.50	Abfluss	1.9/3								22.1	Knoten 17/BR701600

Ausgabe der Kanaldaten Liste 3

Hydrodynamische Kanalnetzberechnung: Komplexes Parallelschrittverfahren

Kanal- und Halftunnelsnummer		max. QM ges.	Zeitpunkt	Profil-Höhe vorh.	ISQV	Volleistungsvorh.	Bel. Grad	Erf. PH	TR. Wetter	Mischwasser	FL. VM	IP HM	Delta-ZU.	Wasserspiegel ABS.					
(Nr)	(Nr)	(l/s)	(min)	(mm)	(%)	(l/s)	(m/s)	(%)	(mm)	(m/s)	(cm)	(m/s)	(cm)	(%)	(cm)	(NHN)	(NHN)	(m)	
37	38	39	40	41	42	43	44	45	46	47	48	49	50	51	52	53	54	55	56
1	1	33.3	520	300	8.30	103	1.5	32		0.47	74	0.91	-15	105.13	105.11	0.66<			
1	3	72.9	521	300	8.87	107	1.5	68		1.03	93	4.19	-22	105.11	104.95	0.86<			
1	5	107.0	521	300	22.86	172	2.4	62		1.51	163	8.92	-69	104.95	104.46	1.31<			
1	7	165.6	521	300	26.17	184	2.6	90		2.34	171	21.18	-10	104.48	104.02	1.69			
1	9	165.7	519	300	34.73	212	3.0	78		2.34	201	21.21	-26	104.06	103.81	1.98			
1	11	185.1	532	300	17.11	149	2.1	124	400	2.62	152	26.42	16	103.79	103.46	2.16			
1	13	251.8	518	300	18.43	154	2.2	163	400	3.56	195	48.66	146	103.42	101.40	1.54			
1	15	274.7	520	300	42.15	234	3.3	117	400	3.89	98	57.88	81	101.40	98.750	0.73<			
1	17	267.2	521	300	62.66	286	4.0	93	400	3.78	49	54.79	-2	98.740	98.355	0.37<			
1	19	295.6	520	400	29.42	417	3.3	71		2.55	35	14.88	67	98.355	97.391	0.45<			
1	21	338.9	520	400	28.06	407	3.2	83		2.70	123	19.52	-42	97.391	96.787	1.03<			
1	23	605.5	521	500	20.93	631	3.2	96	600	3.08	153	19.28	-14	96.793	95.092	1.48<			
1	25	726.2	522	500	20.90	631	3.2	115	600	3.70	144	27.67	38	95.092	93.398	1.29<			
1	27	865.7	521	600	8.60	651	2.3	133	700	3.06	100	15.16	58	93.398	92.187	0.80<			
1	29	858.3	522	600	37.40	1363	4.8	63		3.36	51	14.91	-50	92.068	91.391	0.53<			
1	31	878.2	523	600	53.15	1626	5.7	54		3.11	128	15.60	-64	91.394	91.346	1.04<			
1	33	1013.5	521	600	7.87	622	2.2	163	800	3.58	150	20.74	16	91.358	90.541	1.12<			
1	35	1019.0	521	600	14.38	843	3.0	121	700	3.60	78	20.97	19	90.544	89.816	0.61<			
Auslaufbauwerk TYP		90															Knoten	1/BR701009	
1. 3	1	47.3	520	300	2.48	56	0.8	85		0.67	67	1.79	-1	92.980	92.943	0.65<			
1. 3	3	105.2	520	300	4.40	75	1.1	141	400	1.49	66	8.63	14	92.943	92.751	0.62<			
1. 3	5	102.5	519	300	11.59	122	1.7	84	700	1.45	39	8.19	7	92.751	92.678	0.54<			
1. 3	7	163.4	520	300	18.87	156	2.2	105	400	2.31	63	20.63	8	92.678	91.946	0.57<			
1. 3	9	174.0	520	300	58.62	276	3.9	63		2.46	139	23.37	-85	91.945	91.346	1.06<			
																	Knoten	5/BR701100	
1. 4	1	70.7	519	300	22.47	171	2.4	41		1.00	80	3.95	108	94.093	93.989	0.76<			
1. 4	3	67.6	519	300	44.68	241	3.4	28		0.96	84	3.61	-23	93.988	93.397	1.19<			
																	Knoten	7/BR701200	
1. 5	1	17.7	520	300	5.15	81	1.1	22		0.61	13	0.27	8	96.083	96.048	0.10			
1. 5	3	45.2	520	300	7.93	101	1.4	45		1.32	15	1.64	-14	96.043	95.912	0.15			
1. 5	5	87.5	520	300	18.03	153	2.2	57		1.24	76	6.00	-61	95.917	95.647	0.50<			
1. 5	7	84.0	521	300	27.62	189	2.7	44		1.19	171	5.53	-86	95.647	95.470	1.26<			
1. 5	9	86.5	522	300	39.95	228	3.2	38		1.22	164	5.87	-19	95.470	95.091	1.63<			
																	Knoten	9/BR701300	
1. 6	1	44.1	519	300	8.29	103	1.5	43		0.64	28	1.57	-19	101.81	101.79	0.74<			
1. 6	3	76.0	519	300	4.11	72	1.0	105	400	1.07	38	4.54	2	101.79	101.69	0.88<			
1. 6	5	90.6	519	300	4.83	78	1.1	116	400	1.28	46	6.42	7	101.69	101.53	0.92<			
1. 6	7	81.9	524	300	5.77	86	1.2	96	400	1.22	27	5.27	-1	101.53	101.45	0.93<			
																	Knoten	13/BR701410	
1. 6	9	145.4	518	300	29.48	196	2.8	74		2.22	26	16.35	-39	101.45	101.01	1.14<			
1. 6	11	141.8	518	300	25.88	183	2.6	77		2.01	50	15.57	-12	101.01	100.81	1.41<			
1. 6	13	154.5	518	300	12.15	125	1.8	124	400	2.19	52	18.46	15	100.81	100.39	1.39<			
1. 6	15	165.3	525	300	25.61	182	2.6	91	400	2.34	31	21.10	-19	100.38	99.565	1.44<			
1. 6	17	221.9	520	300	29.04	194	2.7	114	400	3.14	150	37.86	24	99.565	98.677	1.51<			
1. 6	19	241.4	520	300	16.65	147	2.1	165	400	3.41	142	44.74	128	98.681	96.855	0.94<			
1. 6	21	238.4	524	300	35.86	216	3.1	110	400	3.37	95	43.65	5	96.854	96.786	1.33<			
																	Knoten	11/BR701400	
1. 6. 1	1	51.4	520	300	24.04	177	2.5	29		0.73	74	2.11	-110	101.81	101.45	0.50<			
																	Knoten	13/BR701410	
1. 7	1	3.4	533	150	111.74	61	3.5	6		0.19	16	0.41	-76	99.333	98.748	0.40<			
																	Knoten	2/BR701015	
1. 8	1	70.7	520	300	13.86	134	1.9	53		1.83	16	3.95	-39	107.90	107.40	0.14			
1. 8	3	100.1	520	300	18.56	155	2.2	65		2.06	20	7.83	-43	107.40	106.70	0.18			
1. 8	5	177.2	520	300	27.76	190	2.7	93	400	3.17	22	24.22	-16	106.70	105.46	0.19			
1. 8	7	213.2	520	300	84.66	333	4.7	64		3.02	202	34.98	-232	105.46	103.42	1.14<			
																	Knoten	19/BR701700	
1. 9	1	71.8	520	300	6.80	93	1.3	77		2.19	14	4.07	-15	108.04	107.64	0.12			
																	Knoten	17/BR701600	
1. 9	3	110.9	520	300	65.79	293	4.1	38		1.57	157	9.58	-402	107.64	104.46	0.86<			
																	Knoten	15/BR701500	
1. 9. 1	1	22.1	520	300	15.58	142	2.0	16		1.17	9	0.41	-48	108.08	107.64	0.07			
																	Knoten	17/BR701600	

Hydrodynamische Kanalnetzberechnung: Komplexes Parallelschrittverfahren
Auswertezzeitraum (DIN,EN752) : 1 JahreÜberlaufdaten
Folgezeit: 480.0 min

Kanal (Nr)	Haltungs- Nummer (Nr)	Regen 1-9999 (Nr)	Überlaufergebnisse			Zeitpunkt (min)	Überlaufmaximum Menge (m³)	Überlauf- intens. anz. hfg.		
			Dauer (min)	Beginn (min)	Ende (min)			(l/s)	abs.	1/a
1	Schacht	7 BR701500	5.0	520.0	525.0	522.0	10.4	34.8	1	1.00
1	Schacht	9 BR701018	7.0	522.0	529.0	526.0	5.9	14.1	1	1.00
1	Schacht	11 BR701017	13.0	519.0	532.0	525.0	24.0	30.8	1	1.00
1	Schacht	13 BR701700	12.0	519.0	531.0	523.0	23.8	33.1	1	1.00
								Gesamt:	4	4.00

DYNA	(CPM)	Komplexes Parallelschrittverfahren	V12.0	Stand 2020-12-17
Datum und Uhrzeit der Berechnung			01.02.21 14:41:11	
Anwender				ibt
Projekt	203.132 Nachweis RW-Kanal Prognose			
Berechnungsvariante	EulerII T3a			
Bezugshöhensystem	NHN			
Verwendete Regen	ModellRegen			
Berechnungsgrundlagen:				
Schmutzwasseranfall (1/E/T)				250.00
Fremdwasserzuschlag in Prozent				0
Spitzenanfall				14.00
Pauschale	Oberflächenabflussberechnung			
Angesetzte Anfangsfüllung Boden-/Muldenspeicher in %				0.00
Angesetzter Dauerverlust (enthält Verdunstung) in l/s/ha				0.00
Abflusswirksamer durchlässiger Flächenanteil				1.00
Dimensionierung M/S/R relativ Qv				0.9 / 0.9 / 0.9
Dimensionierung M/S/R min. Profilhöhe (mm)				300 / 100 / 300

Ausgabe der Berechnungsgrundlagen Niederschlagscharakteristik

Angesetzter Dauerverlust (enthält Verdunstung) VD = 0.0 l/(s·ha)

Art der Entwässerungsfläche	Fliess-Länge	Geschwind.-Beiwert	Benetzung	Anf/Endversickerung
(-)	(m)	(m 1/3)/s	(mm)	(l/(s·ha))
Befestigte Fläche	35.0	70.0	1.0	
Durchlässige Fläche	50.0	4.0	1.0	152.4/ 12.4

Art der Entwässerungsfläche	Muldenverluste und Benetzung bei einer mittleren Neigung des Einzugsgebietes von unter 1 % 1 - 4 % 4 - 10 % üb. 10 %				
	(-)	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)
Befestigte Fläche	1.0	0.9	0.0	0.8	
Durchlässige Fläche	5.0	4.5	4.3	4.0	

Ausgabe der Berechnungsgrundlagen vorhandene Modellregen: Anzahl der angesetzten Modellregen: 1
In der Berechnung tatsächlich verwendete Modellregen s. u. Berechnungsparameter
Stationsnummer: 1 Station: 1 von insgesamt 1

Regen- stufe	Modellregen 1		Modellregen 0		Modellregen 0		Modellregen 0		Modellregen 0	
	N = 24.10 mm	dT = 60.0 min	N = 0.00 mm	dT = 0.0 min	N = 0.00 mm	dT = 0.0 min	N = 0.00 mm	dT = 0.0 min	N = 0.00 mm	dT = 0.0 min
	Re.-Dauer	R.-Spende	Re.-Dauer	R.-Spende	Re.-Dauer	R.-Spende	Re.-Dauer	R.-Spende	Re.-Dauer	R.-Spende
(-)	(min)	1/(s ha)	(min)	1/(s ha)	(min)	1/(s ha)	(min)	1/(s ha)	(min)	1/(s ha)
1	5.0	66.3	0.0		0.0		0.0		0.0	
2	10.0	89.7	0.0		0.0		0.0		0.0	
3	15.0	133.0	0.0		0.0		0.0		0.0	
4	20.0	264.0	0.0		0.0		0.0		0.0	
5	25.0	51.7	0.0		0.0		0.0		0.0	
6	30.0	42.0	0.0		0.0		0.0		0.0	
7	35.0	35.3	0.0		0.0		0.0		0.0	
8	40.0	30.3	0.0		0.0		0.0		0.0	
9	45.0	26.7	0.0		0.0		0.0		0.0	
10	50.0	23.7	0.0		0.0		0.0		0.0	
11	55.0	21.3	0.0		0.0		0.0		0.0	
12	60.0	19.3	0.0		0.0		0.0		0.0	

Ausgabe der Berechnungsgrundlagen des Kanalnetzes

Zusammenfassung der Eingabedaten

Ausgabe der Berechnungsgrundlagen in Abhängigkeit vom Entwässerungsverfahren
 Ohne Aussengebiete und übernommene Flutkurven (Bauwerkstyp 80 bzw. 81 s. o.)

Entwässerungsverfahren	Mischsystem	Schmutzwasserkanal	Regenwasserkanal	Gesamt
Anzahl der Haltungen [-]			50	50
Zentrierte Gesamtlänge aller Haltungen [m]			1692	1692
Gesamtes zentriertes Haltungsvolumen [m^3]			178.5	178.5
Einwohnerzahl [-]				
Gesamteinzugsfläche [ha]			10.836	10.836
Gesamte befestigte Fläche [ha]			5.223	5.223
Mittlerer Befestigungsgrad [-]			0.4820	0.4820
Gesamtes Häusliches Abwasser QH über AE [l/s]				
Gesamtes Gewerbliches Abwasser QG über AE [l/s]				
Gesamtes Fremdwasser QF über AE [l/s]				
Gesamtes Schmutzwasser $QS=QH+QG$ über AE [l/s]				
Trockenwetterabfluss $QT=QS+QF$ über AE [l/s]				
Gesamtes Häusliches Abwasser QH punktuell [l/s]				
Gesamtes Gewerbliches Abwasser QG punktuell [l/s]				
Gesamtes Fremdwasser QF punktuell [l/s]				
Schmutzwasser gesamt $QS=QH+QG+QSp$ punktuell [l/s]				
Trockenwetterabfluss $QT=QS+QF+QTp$ punktuell [l/s]				
Gesamtes Häusliches Abwasser QH gesamt [l/s]				
Gesamtes Gewerbliches Abwasser QG gesamt [l/s]				
Gesamtes Fremdwasser QF gesamt [l/s]				
Gesamtes Schmutzwasser $QS=QH+QG$ gesamt [l/s]				
Trockenwetterabfluss $QT=QS+QF$ gesamt [l/s]				

Gesamtsummenwerte mit Außengebieten (Typ 81) und übernommenen Flutkurven (Typ 80)

Anzahl der Sonderbauwerke	0
Einwohnerzahl	0
Gesamteinzugsfläche	10.836 ha
Gesamte befestigte Fläche	5.223 ha
Gesamte durchlässige Fläche	5.613 ha
Mittlerer Befestigungsgrad	0.4820
Gesamtes Häusliches Abwasser QH	0.00 l/s
Gesamtes Gewerbliches Abwasser QG	0.00 l/s
Gesamtes Fremdwasser QF	0.00 l/s
Schmutzwasserabfluss direkt QSp	0.00 l/s
Schmutzwasser gesamt $QS=QH+QG+QSp$	0.00 l/s
Trockenwetterabfluss direkt QTp	0.00 l/s
Trockenwetterabfluss $QT=QS+QF+QTp$	0.00 l/s

DYNA	(CPM)	Komplexes Parallelschrittverfahren	V12.0	Stand 2020-12-17
Hydrodynamische Kanalnetzberechnung:		Komplexes Parallelschrittverfahren		
Datum und Uhrzeit der Berechnung		01.02.21 14:41:11		
Nr. Erster Regen		(ANFA)	1	
NR. Letzter Regen		(ENDE)	1	
Strassenfläche in m ²		(STRA)	100.0	
Grundfläche Standardschacht in m ²		(GRUN)	1.0000	
Spaltbreite Vollfüllung in % PH		(SPAL)	10.0	
Ausgabezeitschritt in Min		(TDEL)	1.00	
Maximaler Wegschritt (DELTA X) in m		(XDEL)	150.00	
Begrenzung Volumenänderung in %		(VDEL)	20.00	
Genauigkeit der Flutkurven		(GENA)	0.000010000	
Minimale Simulationszeit in Min		(MINI)	20	
Regentrennzeit in Min		(TRMX)	480	
Trockenperiode vor Regenbeginn in Min		(TROC)	500	

Verfügbares peripheres Haltungsvolumen : 173.23 [m³]
 Verfügbares Schachtvolumen : 84.65 [m³]
 Verfügbares Bauwerksvolumen : 0.00 [m³]
 Verbrauchtes Anfangsvolumen (Netzmulden) : 0.07 [m³]

Zusammenfassung der berechneten Volumina und Mengen

Regen	Einlauf			Auslauf	Restmenge	Überlauf	Restmenge	Verweilzeit
Nr	Seitlich m³	OberflächenGeoCpm Typ81 m³	Gesamt m³	Trockenwetter m³	Oberfläche m³	Gelände m³	Im Netz m³	im Rechner min
1	1187.72	24.25	0.00	0.00	1187.72	0.00	1185.90	0.04
							21.66	1.89
								0.00

Prozentsatz zur Berechnung von Au aus undurchlässigen Flächenteilen: 2.0 % Gesamt: 1187.7 m³ 24.2 m³

Hydrodynamische Kanalnetzberechnung: Komplexes Parallelschrittverfahren

Anfangswasserstände

DeltaX : 150.00 m

Kanal-	Haltungsnummer	Sohlhöhen		Wasserstand		Wassermenge (l)	
Stau		Beginn	Ende	Beginn	Ende	Knotenelement	
(Nr)	(Nr)	m(NN)	m(NN)	(mm)	(mm)	Anfang	Ende
1.	3	3	92.298	92.152		27	68
1.	3	5	92.157	92.183	23	68	

Ausgabe der Kanaldaten - Liste 1

Hydrodynamische Kanalnetzberechnung: Komplexes Parallelschrittverfahren

Kanal- und Hal-tungsnummer	Straße bzw. Lagebezeichnung		Verf./Typ	Längen Haltung Summe		Anfangsschacht		Endschacht		Teileinzugsgebiet			Einzugsgebiet						
	(Nr)	(Nr)		(-)	(-)	(m)	(m)	(NHN)	(NHN)	(NHN)	(NHN)	(ha)	(%)	(-)	(1)	(ha)	(ha)		
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17			
1	1		R	20.47	20	106.200	104.545	106.180	104.385	0.21	43	HG	0.39	Knoten	3/BR701021				
1	3		R	46.21	67	106.180	104.375	105.670	103.975	0.35	33	HG	0.70		0.56	0.21			
1	5		R	49.88	117	105.670	103.957	104.380	102.843	0.26	40	HG	0.79		0.82	0.31			
		Zufluss		1.9/3															
1	7		R	20.63	147	104.380	102.815	104.000	102.305	0.15	48	HG	0.50	Knoten	15/BR701500				
1	9		R	19.58	166	104.000	102.270	103.570	101.630	0.09	39	HG	0.82		1.84	0.73			
1	11		R	16.95	183	103.570	101.600	102.230	101.330	0.14	38	HG	0.60		1.99	0.79			
		Zufluss		1.8/7															
1	13		R	48.30	231	103.230	101.310	102.250	100.440	0.32	35	HG	0.80	Knoten	19/BR701700				
1	15		R	51.48	283	102.250	100.406	100.180	98.284	0.23	40	HG	0.74		3.95	1.63			
		Zufluss		1.7/1															
1	17		R	2.55	286	100.180	98.260	100.124	98.100					Knoten	2/BR701015				
1	19		R	46.23	332	100.124	98.083	98.788	96.757	0.24	64	HG	0.65		3.95	1.63			
1	21		R	48.72	380	98.788	96.724	97.444	95.389	0.58	58	HG	0.50		4.77	2.12			
		Zufluss		1.6/21															
1	23		R	87.45	468	97.444	95.361	95.390	93.555	0.70	65	HG	0.55	Knoten	11/BR701400				
1	25		R	15.9	524	95.390	93.531	94.317	92.385	0.35	60	HG	0.66		8.59	3.95			
		Zufluss		1.4/3															
1	27		R	88.55	612	94.317	92.368	92.962	91.616	0.51	63	HG	0.57	Knoten	7/BR701200				
1	29		R	22.22	635	92.962	91.590	92.530	90.801	0.05	51	FL	2.39		9.51	4.51			
1	31		R	16.93	652	92.530	90.750	92.320	89.910	0.02	85	FL	1.28		9.53	4.53			
		Zufluss		1.3/9															
1	33		R	12.71	664	92.320	89.876	91.890	89.784	0.001	85	FL	5.06	Knoten	5/BR701100				
1	35		R	29.22	694	91.890	89.772	91.450	89.360	0.06	37	ST	7.56		10.84	5.22			
Auslaufbauwerk Typ	90															Knoten	1/BR701009		
1. 3	1		R	12.11	12	94.030	92.329	94.050	92.301	0.40	66	HG	0.20	Knoten	6/BR701105				
1. 3	3		R	34.08	46	94.050	92.298	93.830	92.152	0.32	52	ST	0.51		0.73	0.44			
1. 3	5		R	3.45	50	93.830	92.157	93.740	92.183	0.01	90	SS	1.22		0.73	0.44			
1. 3	7		R	47.16	97	93.740	92.179	92.900	91.311	0.46	40	HG	0.61		1.19	0.62			
1. 3	9		R	24.22	121	92.900	91.267	92.320	89.913	0.06	85	FL	0.31		1.25	0.67			
		Abfluss		1/33												Knoten	5/BR701100		
1. 4	1		R	58.13	58	95.500	93.917	94.397	92.637	0.36	59	ST	0.64	Knoten	8/BR701202				
1. 4	3		R	5.62	64	94.397	92.599	94.317	92.398	0.002	85	FL	0.42		0.37	0.22			
		Abfluss		1/27												Knoten	7/BR701200		
1. 5	1		R	16.13	16	97.190	96.000	97.280	95.923	0.09	45	HG	0.61	Knoten	10/BR701305				
1. 5	3		R	22.69	39	97.280	95.916	97.350	95.744	0.16	39	HG	0.55		0.25	0.10			
1. 5	5		R	50.46	89	97.350	95.730	96.580	94.840	0.28	42	HG	0.74		0.53	0.22			
1. 5	7		R	38.74	128	96.580	94.814	95.486	93.776	0.12	44	HG	1.05		0.65	0.27			
1. 5	9		R	5.43	133	95.486	93.737	95.390	93.566	0.002	85	FL	0.54		0.65	0.28			
		Abfluss		1/25												Knoten	9/BR701300		
1. 6	1		R	28.95	29	102.740	101.175	102.860	100.945	0.34	37	HG	0.42	Knoten	14/BR701414				
1. 6	3		R	36.50	65	102.860	100.938	103.030	100.792	0.24	42	HG	0.66		0.58	0.23			
1. 6	5		R	41.45	107	103.030	100.787	102.720	100.593	0.11	53	HG	0.91		0.70	0.29			
1. 6	7		Zufluss	1.6.1/1												Knoten	13/BR701410		
1. 6	9		R	29.51	149	102.490	100.503	101.680	99.667	0.19	42	HG	0.59		1.20	0.51			
1. 6	11		R	11.59	160	101.680	99.635	101.170	99.365	0.02	85	FL	0.42		1.22	0.53			
1. 6	13		R	23.87	184	101.170	99.343	100.910	99.067	0.19	36	HG	0.66		1.41	0.60			
1. 6	15		R	40.99	225	100.910	99.046	99.690	98.024	0.09	54	HG	0.80		1.50	0.65			
1. 6	17		R	27.54	253	99.690	97.994	98.680	97.226	0.44	39	HG	0.41		1.94	0.82			
1. 6	19		R	45.64	298	98.680	97.201	97.559	96.459	0.17	40	HG	0.94		2.11	0.89			
1. 6	21		R	6.58	305	97.559	95.589	97.444	95.393							Knoten	2.11	0.89	
		Abfluss		1/23															
1. 6. 1	1		R	50.34	50	103.240	101.716	102.490	100.534	0.31	45	HG	0.66	Knoten	12/BR701407				
		Abfluss		1.6/9													Knoten	13/BR701410	
1. 7	1		R	6.80	7	100.368	98.957	100.180	98.323					Knoten	4/BR701022				
		Abfluss		1/17													Knoten	2/BR701015	
1. 8	1		R	39.68	40	109.800	107.782	109.170	107.248	0.46	46	HG	0.55	Knoten	20/BR701704				
1. 8	3		R	39.86	80	109.170	107.230	108.150	106.510	0.17	41	ST	0.97		0.63	0.28			
1. 8	5		R	43.95	123	108.150	106.484	106.430	105.296	0.58	42	HG	0.60		1.21	0.53			
1. 8	7		R	46.77	170	106.430	105.232	103.230	101.368	0.20	58	HG	1.15		1.41	0.64			
		Abfluss		1/13													Knoten	19/BR701700	
1. 9	1		R	54.44	54	109.320	107.906	109.170	107.544	0.49	43	HG	0.77	Knoten	16/BR701501				
		Zufluss		1.9.1/1													Knoten	17/BR701600	
1. 9	3		R	71.59	126	109.170	107.503	104.380	102.867	0.17	32	HG	1.41	Knoten	15/BR701500				
		Abfluss		1/7															
1. 9. 1	1		R	31.46	31	109.910	108.021	109.170	107.549	0.12	40	ST	1.23	Knoten	18/BR701601				
		Abfluss		1.9/3														Knoten	17/BR701600

Ausgabe der Kanaldaten - Liste 2

Hydrodynamische Kanalnetzberechnung: Komplexes Parallelschrittverfahren

Ausgabe der Kanaldaten – Liste 3

Hydrodynamische Kanalnetzberechnung: Komplexes Parallelschrittverfahren

Hydrodynamische Kanalnetzberechnung: Komplexes Parallelschrittverfahren
Auswertezzeitraum (DIN,EN752) : 1 Jahre

Überlaufdaten
Folgezeit: 480.0 min

Kanal Nummer	Haltungs- Regen Nummer	1-9999	Überlaufergebnisse			Zeitpunkt (min)	Überlaufmaximum Menge (m³)	Überlauf- intens. anz. hfg.		
			Dauer (Nr)	Beginn (Nr)	Ende (min)			(l/s)	abs.	1/a
1	Schacht	9 BR701018	1.0	522.0	523.0	522.0	0.8	13.0	1 1.00	
1	Schacht	11 BR701017	7.0	520.0	527.0	524.0	11.8	28.0	1 1.00	
1	Schacht	13 BR701700	5.0	520.0	525.0	522.0	11.9	39.6	1 1.00	
							Gesamt:		3 3.00	

DYNA	(CPM)	Komplexes Parallelschrittverfahren	V12.0	Stand 2020-12-17
Datum und Uhrzeit der Berechnung			01.02.21 14:42:06	
Anwender				ibt
Projekt	203.132 Nachweis RW-Kanal Prognose			
Berechnungsvariante	EulerII T5a			
Bezugshöhensystem	NHN			
Verwendete Regen	ModellRegen			
Berechnungsgrundlagen:				
Schmutzwasseranfall (1/E/T)				250.00
Fremdwasserzuschlag in Prozent				0
Spitzenanfall				14.00
Pauschale	Oberflächenabflussberechnung			
Angesetzte Anfangsfüllung Boden-/Muldenspeicher in %				0.00
Angesetzter Dauerverlust (enthält Verdunstung) in l/s/ha				0.00
Abflusswirksamer durchlässiger Flächenanteil				1.00
Dimensionierung M/S/R relativ Qv				0.9 / 0.9 / 0.9
Dimensionierung M/S/R min. Profilhöhe (mm)				300 / 100 / 300

Ausgabe der Berechnungsgrundlagen Niederschlagscharakteristik

Angesetzter Dauerverlust (enthält Verdunstung) VD = 0.0 l/(s·ha)

Art der Entwässerungsfläche	Fliess-Länge	Geschwind.-Beiwert	Benetzung	Anf/Endversickerung
(-)	(m)	(m 1/3)/s	(mm)	(l/(s·ha))
Befestigte Fläche	35.0	70.0	1.0	
Durchlässige Fläche	50.0	4.0	1.0	152.4/ 12.4

Art der Entwässerungsfläche	Muldenverluste und Benetzung bei einer Mittleren Neigung des Einzugsgebietes von unter 1 % 1 - 4 % 4 - 10 % üb. 10 %				
	(-)	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)
Befestigte Fläche	1.0	0.9	0.0	0.8	
Durchlässige Fläche	5.0	4.5	4.3	4.0	

Ausgabe der Berechnungsgrundlagen vorhandene Modellregen: Anzahl der angesetzten Modellregen: 1
In der Berechnung tatsächlich verwendete Modellregen s. u. Berechnungsparameter
Stationsnummer: 1 Station: 1 von insgesamt 1

Regen- stufe	Modellregen 1		Modellregen 0		Modellregen 0		Modellregen 0		Modellregen 0	
	N = 28.04 mm	dT = 60.0 min	N = 0.00 mm	dT = 0.0 min	N = 0.00 mm	dT = 0.0 min	N = 0.00 mm	dT = 0.0 min	N = 0.00 mm	dT = 0.0 min
	Re.-Dauer	R.-Spende	Re.-Dauer	R.-Spende	Re.-Dauer	R.-Spende	Re.-Dauer	R.-Spende	Re.-Dauer	R.-Spende
(-)	(min)	1/(s ha)	(min)	1/(s ha)	(min)	1/(s ha)	(min)	1/(s ha)	(min)	1/(s ha)
1	5.0	76.0	0.0		0.0		0.0		0.0	
2	10.0	101.3	0.0		0.0		0.0		0.0	
3	15.0	148.7	0.0		0.0		0.0		0.0	
4	20.0	306.7	0.0		0.0		0.0		0.0	
5	25.0	60.3	0.0		0.0		0.0		0.0	
6	30.0	49.7	0.0		0.0		0.0		0.0	
7	35.0	42.3	0.0		0.0		0.0		0.0	
8	40.0	36.7	0.0		0.0		0.0		0.0	
9	45.0	32.7	0.0		0.0		0.0		0.0	
10	50.0	29.3	0.0		0.0		0.0		0.0	
11	55.0	26.7	0.0		0.0		0.0		0.0	
12	60.0	24.3	0.0		0.0		0.0		0.0	

Ausgabe der Berechnungsgrundlagen des Kanalnetzes

Zusammenfassung der Eingabedaten

Ausgabe der Berechnungsgrundlagen in Abhängigkeit vom Entwässerungsverfahren
 Ohne Aussengebiete und übernommene Flutkurven (Bauwerkstyp 80 bzw. 81 s. o.)

Entwässerungsverfahren	Mischsystem	Schmutzwasserkanal	Regenwasserkanal	Gesamt
Anzahl der Haltungen [-]			50	50
Zentrierte Gesamtlänge aller Haltungen [m]			1692	1692
Gesamtes zentriertes Haltungsvolumen [m^3]			178.5	178.5
Einwohnerzahl [-]				
Gesamteinzugsfläche [ha]			10.836	10.836
Gesamte befestigte Fläche [ha]			5.223	5.223
Mittlerer Befestigungsgrad [-]			0.4820	0.4820
Gesamtes Häusliches Abwasser QH über AE [l/s]				
Gesamtes Gewerbliches Abwasser QG über AE [l/s]				
Gesamtes Fremdwasser QF über AE [l/s]				
Gesamtes Schmutzwasser $QS=QH+QG$ über AE [l/s]				
Trockenwetterabfluss $QT=QS+QF$ über AE [l/s]				
Gesamtes Häusliches Abwasser QH punktuell [l/s]				
Gesamtes Gewerbliches Abwasser QG punktuell [l/s]				
Gesamtes Fremdwasser QF punktuell [l/s]				
Schmutzwasser gesamt $QS=QH+QG+QSp$ punktuell [l/s]				
Trockenwetterabfluss $QT=QS+QF+QTp$ punktuell [l/s]				
Gesamtes Häusliches Abwasser QH gesamt [l/s]				
Gesamtes Gewerbliches Abwasser QG gesamt [l/s]				
Gesamtes Fremdwasser QF gesamt [l/s]				
Gesamtes Schmutzwasser $QS=QH+QG$ gesamt [l/s]				
Trockenwetterabfluss $QT=QS+QF$ gesamt [l/s]				

Gesamtsummenwerte mit Außengebieten (Typ 81) und übernommenen Flutkurven (Typ 80)

Anzahl der Sonderbauwerke	0
Einwohnerzahl	0
Gesamteinzugsfläche	10.836 ha
Gesamte befestigte Fläche	5.223 ha
Gesamte durchlässige Fläche	5.613 ha
Mittlerer Befestigungsgrad	0.4820
Gesamtes Häusliches Abwasser QH	0.00 l/s
Gesamtes Gewerbliches Abwasser QG	0.00 l/s
Gesamtes Fremdwasser QF	0.00 l/s
Schmutzwasserabfluss direkt QSp	0.00 l/s
Schmutzwasser gesamt $QS=QH+QG+QSp$	0.00 l/s
Trockenwetterabfluss direkt QTp	0.00 l/s
Trockenwetterabfluss $QT=QS+QF+QTp$	0.00 l/s

DYNA	(CPM)	Komplexes Parallelschrittverfahren	V12.0	Stand 2020-12-17
Hydrodynamische Kanalnetzberechnung:		Komplexes Parallelschrittverfahren		
Datum und Uhrzeit der Berechnung		01.02.21 14:42:06		
Nr. Erster Regen		(ANFA)	1	
NR. Letzter Regen		(ENDE)	1	
Strassenfläche in m ²		(STRA)	100.0	
Grundfläche Standardschacht in m ²		(GRUN)	1.0000	
Spaltbreite Vollfüllung in % PH		(SPAL)	10.0	
Ausgabezeitschritt in Min		(TDEL)	1.00	
Maximaler Wegschritt (DELTA X) in m		(XDEL)	150.00	
Begrenzung Volumenänderung in %		(VDEL)	20.00	
Genauigkeit der Flutkurven		(GENA)	0.000010000	
Minimale Simulationszeit in Min		(MINI)	20	
Regentrennzeit in Min		(TRMX)	480	
Trockenperiode vor Regenbeginn in Min		(TROC)	500	

Verfügbares peripheres Haltungsvolumen : 173.23 [m³]
 Verfügbares Schachtvolumen : 84.65 [m³]
 Verfügbares Bauwerksvolumen : 0.00 [m³]
 Verbrauchtes Anfangsvolumen (Netzmulden) : 0.07 [m³]

Zusammenfassung der berechneten Volumina und Mengen

Regen	Einlauf			Auslauf	Restmenge	Überlauf	Restmenge	Verweilzeit
Nr	Seitlich m³	OberflächenGeoCpm Typ81 m³	Gesamt m³	Trockenwetter m³	Oberfläche m³	Gelände m³	Im Netz m³	im Rechner min
1	1475.46	106.14	0.00	0.00	1475.46	0.00	1473.68	0.02
							74.63	1.85
							1475.5 m³	106.1 m³
								0.00

Prozentsatz zur Berechnung von Au aus undurchlässigen Flächenteilen: 7.2 % Gesamt: 1475.5 m³ 106.1 m³

Hydrodynamische Kanalnetzberechnung: Komplexes Parallelschrittverfahren

Anfangswasserstände

DeltaX : 150.00 m

Kanal-	Haltungsnummer	Sohlhöhen		Wasserstand		Wassermenge (l)	
Stau		Beginn	Ende	Beginn	Ende	Knotenelement	
(Nr)	(Nr)	m(NN)	m(NN)	(mm)	(mm)	Anfang	Ende
1. 3	3	92.298	92.152		27		68
1. 3	5	92.157	92.183	23		68	

Ausgabe der Kanaldaten - Liste

Hydrodynamische Kanalnetzberechnung: Komplexes Parallelschrittverfahren

Kanal- und Hal-tungsnummer	Straße bzw. Lagebezeichnung		Verf./Typ	Längen Haltung Summe		Anfangsschacht		Endschacht		Teileinzugsgebiet			Einzugsgebiet						
	(Nr)	(Nr)		(-)	(-)	(m)	(m)	(NHN)	(NHN)	(NHN)	(NHN)	(ha)	(%)	(-)	(1)	(ha)	(ha)		
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17			
1	1		R	20.47	20	106.200	104.545	106.180	104.385	0.21	43	HG	0.39	Knoten	3/BR701021				
1	3		R	46.21	67	106.180	104.375	105.670	103.975	0.35	33	HG	0.70		0.56	0.21			
1	5		R	49.88	117	105.670	103.957	104.380	102.843	0.26	40	HG	0.79		0.82	0.31			
		Zufluss		1.9/3															
1	7		R	20.63	147	104.380	102.815	104.000	102.305	0.15	48	HG	0.50	Knoten	15/BR701500				
1	9		R	19.58	166	104.000	102.270	103.570	101.630	0.09	39	HG	0.82		1.84	0.73			
1	11		R	16.95	183	103.570	101.600	102.230	101.330	0.14	38	HG	0.60		1.99	0.79			
		Zufluss		1.8/7															
1	13		R	48.30	231	103.230	101.310	102.250	100.440	0.32	35	HG	0.80	Knoten	19/BR701700				
1	15		R	51.48	283	102.250	100.406	100.180	98.284	0.23	40	HG	0.74		3.95	1.63			
		Zufluss		1.7/1															
1	17		R	2.55	286	100.180	98.260	100.124	98.100					Knoten	2/BR701015				
1	19		R	46.23	332	100.124	98.083	98.788	96.757	0.24	64	HG	0.65		3.95	1.63			
1	21		R	48.72	380	98.788	96.724	97.444	95.389	0.58	58	HG	0.50		4.77	2.12			
		Zufluss		1.6/21															
1	23		R	87.45	468	97.444	95.361	95.390	93.555	0.70	65	HG	0.55	Knoten	11/BR701400				
1	25		R	15.9	524	95.390	93.531	94.317	92.385	0.35	60	HG	0.66		8.59	3.95			
		Zufluss		1.4/3															
1	27		R	88.55	612	94.317	92.368	92.962	91.616	0.51	63	HG	0.57	Knoten	7/BR701200				
1	29		R	22.22	635	92.962	91.590	92.530	90.801	0.05	51	FL	2.39		9.51	4.51			
1	31		R	16.93	652	92.530	90.750	92.320	89.910	0.02	85	FL	1.28		9.53	4.53			
		Zufluss		1.3/9															
1	33		R	12.71	664	92.320	89.876	91.890	89.784	0.001	85	FL	5.06	Knoten	5/BR701100				
1	35		R	29.22	694	91.890	89.772	91.450	89.360	0.06	37	ST	7.56		10.84	5.22			
Auslaufbauwerk Typ	90															Knoten	1/BR701009		
1. 3	1		R	12.11	12	94.030	92.329	94.050	92.301	0.40	66	HG	0.20	Knoten	6/BR701105				
1. 3	3		R	34.08	46	94.050	92.298	93.830	92.152	0.32	52	ST	0.51		0.73	0.44			
1. 3	5		R	3.45	50	93.830	92.157	93.740	92.183	0.01	90	SS	1.22		0.73	0.44			
1. 3	7		R	47.16	97	93.740	92.179	92.900	91.311	0.46	40	HG	0.61		1.19	0.62			
1. 3	9		R	24.22	121	92.900	91.267	92.320	89.913	0.06	85	FL	0.31		1.25	0.67			
		Abfluss		1/33												Knoten	5/BR701100		
1. 4	1		R	58.13	58	95.500	93.917	94.397	92.637	0.36	59	ST	0.64	Knoten	8/BR701202				
1. 4	3		R	5.62	64	94.397	92.599	94.317	92.398	0.002	85	FL	0.42		0.37	0.22			
		Abfluss		1/27												Knoten	7/BR701200		
1. 5	1		R	16.13	16	97.190	96.000	97.280	95.923	0.09	45	HG	0.61	Knoten	10/BR701305				
1. 5	3		R	22.69	39	97.280	95.916	97.350	95.744	0.16	39	HG	0.55		0.25	0.10			
1. 5	5		R	50.46	89	97.350	95.730	96.580	94.840	0.28	42	HG	0.74		0.53	0.22			
1. 5	7		R	38.74	128	96.580	94.814	95.486	93.776	0.12	44	HG	1.05		0.65	0.27			
1. 5	9		R	5.43	133	95.486	93.737	95.390	93.566	0.002	85	FL	0.54		0.65	0.28			
		Abfluss		1/25												Knoten	9/BR701300		
1. 6	1		R	28.95	29	102.740	101.175	102.860	100.945	0.34	37	HG	0.42	Knoten	14/BR701414				
1. 6	3		R	36.50	65	102.860	100.938	103.030	100.792	0.24	42	HG	0.66		0.58	0.23			
1. 6	5		R	41.45	107	103.030	100.787	102.720	100.593	0.11	53	HG	0.91		0.70	0.29			
1. 6	7		Zufluss	1.6.1/1												Knoten	13/BR701410		
1. 6	9		R	29.51	149	102.490	100.503	101.680	99.667	0.19	42	HG	0.59		1.20	0.51			
1. 6	11		R	11.59	160	101.680	99.635	101.170	99.365	0.02	85	FL	0.42		1.22	0.53			
1. 6	13		R	23.87	184	101.170	99.343	100.910	99.067	0.19	36	HG	0.66		1.41	0.60			
1. 6	15		R	40.99	225	100.910	99.046	99.690	98.024	0.09	54	HG	0.80		1.50	0.65			
1. 6	17		R	27.54	253	99.690	97.994	98.680	97.226	0.44	39	HG	0.41		1.94	0.82			
1. 6	19		R	45.64	298	98.680	97.201	97.559	96.459	0.17	40	HG	0.94		2.11	0.89			
1. 6	21		R	6.58	305	97.559	95.589	97.444	95.393							Knoten	2.11	0.89	
		Abfluss		1/23															
1. 6. 1	1		R	50.34	50	103.240	101.716	102.490	100.534	0.31	45	HG	0.66	Knoten	12/BR701407				
		Abfluss		1.6/9													Knoten	13/BR701410	
1. 7	1		R	6.80	7	100.368	98.957	100.180	98.323					Knoten	4/BR701022				
		Abfluss		1/17													Knoten	2/BR701015	
1. 8	1		R	39.68	40	109.800	107.782	109.170	107.248	0.46	46	HG	0.55	Knoten	20/BR701704				
1. 8	3		R	39.86	80	109.170	107.230	108.150	106.510	0.17	41	ST	0.97		0.63	0.28			
1. 8	5		R	43.95	123	108.150	106.484	106.430	105.296	0.58	42	HG	0.60		1.21	0.53			
1. 8	7		R	46.77	170	106.430	105.232	103.230	101.368	0.20	58	HG	1.15		1.41	0.64			
		Abfluss		1/13													Knoten	19/BR701700	
1. 9	1		R	54.44	54	109.320	107.906	109.170	107.544	0.49	43	HG	0.77	Knoten	16/BR701501				
		Zufluss		1.9.1/1													Knoten	17/BR701600	
1. 9	3		R	71.59	126	109.170	107.503	104.380	102.867	0.17	32	HG	1.41	Knoten	15/BR701500				
		Abfluss		1/7															
1. 9. 1	1		R	31.46	31	109.910	108.021	109.170	107.549	0.12	40	ST	1.23	Knoten	18/BR701601				
		Abfluss		1.9/3														Knoten	17/BR701600

Ausgabe der Kanaldaten - Liste 2

Hydrodynamische Kanalnetzberechnung: Komplexes Parallelschrittverfahren

Ausgabe der Kanaldaten Liste 3

Hydrodynamische Kanalnetzberechnung: Komplexes Parallelschrittverfahren

Kanal- und Halftunnelsnummer		max. QM ges.	Zeitpunkt	Profil-Höhe vorh.	ISQV	Volleistungsvorh.	Bel. Grad	Erf. PH	TR. Wetter	Mischwasser	FL. VM	IP HM	Delta ZU.	Wasserspiegel ABS.					
(Nr)	(Nr)	(l/s)	(min)	(mm)	(%)	(l/s)	(m/s)	(%)	(mm)	(m/s)	(cm)	(m/s)	(cm)	(%)	(cm)	(NHN)	(NHN)	(m)	
37	38	39	40	41	42	43	44	45	46	47	48	49	50	51	52	53	54	55	56
1	1	33.3	520	300	8.30	103	1.5	32		0.47	73	0.91	-15	105.13	105.11	0.66<			
1	3	72.9	521	300	8.87	107	1.5	68		1.03	93	4.18	-22	105.11	104.95	0.86<			
1	5	107.0	521	300	22.86	172	2.4	62		1.51	164	8.92	-70	104.95	104.46	1.31<			
1	7	165.6	521	300	26.17	184	2.6	90		2.34	171	21.18	-10	104.48	104.02	1.69			
1	9	165.7	519	300	34.73	212	3.0	78		2.34	201	21.21	-26	104.06	103.81	1.98			
1	11	186.8	532	300	17.11	149	2.1	126	400	2.64	160	26.89	17	103.79	103.47	2.17			
1	13	251.5	518	300	18.43	154	2.2	163	400	3.56	195	48.57	146	103.43	101.48	1.58			
1	15	270.5	520	300	42.15	234	3.3	115	400	3.83	103	56.12	72	101.48	98.942	0.86<			
1	17	274.9	523	300	62.66	286	4.0	96	400	3.89	38	57.94	-1	98.941	98.674	0.63<			
1	19	298.6	518	400	29.42	417	3.3	72		2.55	35	15.18	66	98.675	98.338	1.09<			
1	21	379.0	521	400	28.06	407	3.2	93	500	3.02	182	24.37	-18	98.338	97.260	1.74<			
1	23	696.9	521	500	20.93	631	3.2	110	600	3.55	185	25.50	40	97.260	95.136	1.74<			
1	25	748.7	520	500	20.90	631	3.2	119	600	3.81	159	29.41	48	95.136	93.638	1.43<			
1	27	881.0	520	600	8.60	651	2.3	135	800	3.12	120	15.70	63	93.638	92.348	1.00<			
1	29	923.6	524	600	37.40	1363	4.8	68		3.27	64	17.24	-45	92.347	91.749	0.85<			
1	31	926.0	524	600	53.15	1626	5.7	57		3.28	146	17.33	-61	91.749	91.504	1.30<			
1	33	1068.4	521	600	7.87	622	2.2	172	800	3.78	162	23.03	19	91.506	90.623	1.23<			
1	35	1072.2	521	600	14.38	843	3.0	127	700	3.79	87	23.20	26	90.623	89.817	0.65<			
Auslaufbauwerk TYP		90															Knoten 1/BR701009		
1. 3	1	79.9	520	300	2.48	56	0.8	143	400	1.13	142	5.01	3	93.743	93.676	1.39<			
1. 3	3	134.2	520	300	4.40	75	1.1	180	400	1.90	138	13.97	33	93.676	93.338	1.28<			
1. 3	5	127.9	520	300	11.59	122	1.7	105	800	1.81	116	12.68	8	93.338	93.281	1.14<			
1. 3	7	185.8	520	300	18.87	156	2.2	119	400	2.63	107	26.62	37	93.281	92.220	1.01<			
1. 3	9	196.9	521	300	58.62	276	3.9	71		2.79	158	29.86	-70	92.219	91.504	1.27<			
1. 4	1	78.0	519	300	22.47	171	2.4	46		1.10	140	4.78	103	94.184	94.138	0.88<			
1. 4	3	62.3	519	300	44.68	241	3.4	26		0.88	143	3.07	-23	94.137	93.637	1.39<			
1. 5	1	17.6	520	300	5.15	81	1.1	22		0.54	14	0.6	0.27	8	96.082	96.058	0.11		
1. 5	3	44.0	520	300	7.93	101	1.4	44		0.75	23	0.8	1.56	-14	96.058	95.990	0.19		
1. 5	5	78.2	519	300	18.03	153	2.2	51		1.11	83	4.81	-67	95.990	95.818	0.62<			
1. 5	7	88.7	521	300	27.62	189	2.7	47		1.26	184	6.17	-83	95.818	95.582	1.41<			
1. 5	9	140.3	525	300	39.95	228	3.2	62		1.98	175	15.24	-13	95.624	95.156	1.74<			
1. 6	1	44.6	519	300	8.29	103	1.5	43		0.65	28	1.60	-19	101.81	101.80	0.75<			
1. 6	3	76.2	519	300	4.11	72	1.0	106	400	1.08	37	4.57	2	101.80	101.70	0.88<			
1. 6	5	90.9	519	300	4.83	78	1.1	116	400	1.29	45	6.46	7	101.70	101.54	0.93<			
1. 6	7	82.2	519	300	5.77	86	1.2	96	400	1.16	45	5.30	-1	101.54	101.46	0.95<			
1. 6	9	146.2	519	300	29.48	196	2.8	75		2.07	84	16.54	-38	101.46	101.04	1.16<			
1. 6	11	141.8	518	300	25.88	183	2.6	77		2.01	51	15.57	-12	101.04	100.85	1.44<			
1. 6	13	154.6	518	300	12.15	125	1.8	124	400	2.19	53	18.47	15	100.85	100.43	1.43<			
1. 6	15	162.2	522	300	25.61	182	2.6	89		2.29	146	20.31	-22	100.43	99.614	1.49<			
1. 6	17	219.3	521	300	29.04	194	2.7	113	400	3.10	159	37.00	22	99.614	98.708	1.55<			
1. 6	19	217.0	525	300	16.65	147	2.1	148	400	3.07	104	36.22	89	98.709	97.453	1.25<			
1. 6	21	220.6	524	300	35.86	216	3.1	102	400	3.12	136	37.43	1	97.452	97.259	1.86<			
1. 6. 1	1	51.4	520	300	24.04	177	2.5	29		0.73	73	2.11	-110	101.81	101.46	0.51<			
1. 7	1	4.5	523	150	111.74	61	3.5	7		0.25	20	0.67	-76	99.504	98.939	0.58<			
1. 8	1	70.8	520	300	13.86	134	1.9	53		1.83	16	1.6	3.95	-39	107.90	107.40	0.14		
1. 8	3	100.2	520	300	18.56	155	2.2	65		2.06	19	1.7	7.83	-43	107.40	106.70	0.18		
1. 8	5	177.3	520	300	27.76	190	2.7	93	400	3.17	22	24.24	-15	106.70	105.46	0.19			
1. 8	7	213.2	520	300	84.66	333	4.7	64		3.02	202	34.97	-232	105.46	103.42	1.14<			
1. 9	1	22.2	520	300	15.58	142	2.0	16		1.17	9	1.9	0.41	-48	108.08	107.64	0.07		
1. 9. 1	1	110.9	520	300	65.79	293	4.1	38		1.57	157	9.58	-402	107.64	104.46	0.86<			
1. 9. 1	1	71.8	520	300	6.80	93	1.3	77		2.19	14	1.3	4.07	-15	108.04	107.64	0.12		
1. 9. 1	1	Zufluss			1.9.1/1											Knoten 17/BR701600			
1. 9. 1	1	Abfluss			1/7											Knoten 15/BR701500			
1. 9. 1	1	Abfluss			1.9/3											Knoten 18/BR701601			
1. 9. 1	1	Abfluss			1.9/3											Knoten 17/BR701600			

Hydrodynamische Kanalnetzberechnung: Komplexes Parallelschrittverfahren
 Auswertezzeitraum (DIN,EN752) : 1 Jahre Überlaufdaten
 Folgezeit: 480.0 min

Kanal Nummer	Haltungs- Nummer	Regen 1-9999	Überlaufergebnisse			Zeitpunkt (min)	Überlaufmaximum Menge (m³)	Überlauf- intens. anz. hfg.		
			Dauer (Nr)	Beginn (Nr)	Ende (min)			(l/s)	abs.	1/a
1	Schacht	7 1 BR701500	5.0	520.0	525.0	522.0	10.4	34.6	1 1.00	
1	Schacht	9 1 BR701018	8.0	521.0	529.0	526.0	6.0	12.4	1 1.00	
1	Schacht	11 1 BR701017	13.0	519.0	532.0	525.0	24.2	31.1	1 1.00	
1	Schacht	13 1 BR701700	12.0	519.0	531.0	523.0	24.3	33.7	1 1.00	
1. 5	Schacht	9 1 BR701301	6.0	520.0	526.0	522.0	14.0	38.8	1 1.00	
1. 6	Schacht	19 1 BR701402	4.0	521.0	525.0	522.0	4.6	19.2	1 1.00	
										Gesamt: 6 6.00