

# RWE

## Entwässerungskonzept zur Nachfolgenutzung von Teilflächen des Kernkraftwerks Mülheim-Kärlich

Aufgestellt: Neuwied, im März 2014



**Ingenieurbüro Günster**

Beratender Ingenieur

56567 Neuwied  
Wiesengärtenweg 24

Telefon 02631/968120  
<http://www.GueNet.de>



## Entwässerungskonzept zur Nachfolgenutzung von Teilflächen des Kernkraftwerks Mülheim-Kärlich

### Inhaltsverzeichnis

<b>1.</b>	<b>Erläuterungsbericht.....</b>	<b>2</b>
<b>1.1.</b>	<b>Anlass zum Entwurf.....</b>	<b>2</b>
<b>1.2.</b>	<b>Grundlagen .....</b>	<b>2</b>
<b>1.3.</b>	<b>Bestehende Situation .....</b>	<b>2</b>
1.3.1.	Gebietsbeschreibung.....	2
1.3.2.	Bestehende Infrastruktur.....	3
1.3.3.	BSG-Fläche.....	5
1.3.4.	Baugrunduntersuchung.....	5
<b>1.4.</b>	<b>Geplante Situation.....</b>	<b>5</b>
1.4.1.	Schmutzwasser.....	5
1.4.2.	Niederschlagswasser.....	5
1.4.3.	Versorgungsleitungen .....	6
1.4.4.	BSG-Fläche (Bebauungsplan Teil 3).....	6
<b>2.</b>	<b>Niederschlagsentwässerungsberechnung.....</b>	<b>7</b>
<b>2.1.</b>	<b>Regenwassernetz.....</b>	<b>7</b>
<b>2.2.</b>	<b>Bemessungsregen.....</b>	<b>11</b>
<b>2.3.</b>	<b>Kanalnetzberechnung (Bestand).....</b>	<b>13</b>
<b>2.4.</b>	<b>Vordimensionierung der Versickerungsanlage .....</b>	<b>18</b>
<b>2.5.</b>	<b>Kanalnetzberechnung (nach Ausbau) .....</b>	<b>19</b>
<b>2.6.</b>	<b>Vordimensionierung der Versickerungsanlage zur BSG-Fläche.....</b>	<b>25</b>

### Anlagen

<b>B1</b>	<b>Übersichtslageplan .....</b>	<b>M. 1:2500</b>
<b>B2</b>	<b>Lageplan westlicher Bereich (Bebauungsplan Teil 1 und 2) .....</b>	<b>M. 1:1000</b>
<b>B3</b>	<b>Lageplan östlicher Bereich (Bebauungsplan Teil 3) .....</b>	<b>M. 1:1000</b>



## 1. Erläuterungsbericht

### 1.1. Anlass zum Entwurf

Das ehemalige Kernkraftwerk Mülheim-Kärlich soll mit Ausnahme eines atomrechtlich relevanten Restbereichs anderweitig genutzt werden.

Zurzeit werden Maßnahmen durchgeführt, um die Infrastruktur des Restbereichs zu trennen und autark auszuführen.

Für die außerhalb des Restbereichs liegenden Flächen (im folgenden Außenflächen) bleibt die Niederschlagsentwässerung in Betrieb, und zwar in dem Umfang, wie er für den jetzigen Ausbau erforderlich ist.

Es ist vorgesehen, für die Nutzungsänderung einen Bebauungsplan aufzustellen. Die vorliegende Untersuchung umfasst ein Konzept zur Ausführung der Ver- und Entsorgung des Bebauungsplangebiets.

### 1.2. Grundlagen

Grundlagen für den Entwurf waren neben der üblichen Fachliteratur:

- Bestandsunterlagen zur Infrastruktur des Werks, zur Verfügung gestellt in den Jahren 2013 und 2014 von der RWE AG
- Einen Bebauungsplanentwurf für das Plangebiet, zur Verfügung gestellt am 04.02.2014 vom Ingenieurbüro Sprengnetter, Brohl-Lützing
- Bodenuntersuchungen des Plangebiets, Projektnummer 86-12-14/1 und 86-12-14/2, aufgestellt am 06.03.2014 von der Dr. Tillmanns & Partner GmbH, Bergheim
- Eigene Vermessungen und Untersuchungen

### 1.3. Bestehende Situation

#### 1.3.1. Gebietsbeschreibung

Das Bebauungsplangebiet besteht aus zwei Bereichen: Der Betriebsfläche des ehemaligen Kernkraftwerks und die östlich gelegenen Betriebssport-Gemeinschaftsflächen (BSG-Flächen).

Die Betriebsfläche hat eine Größe von 37,5 ha. Hierin enthalten sind 6,2 ha Restfläche und 2,7 ha Grünfläche. Es ist optional geplant, die Restfläche in einem zweiten Bauabschnitt auf 4,2 ha zu verkleinern.

Die BSG-Fläche hat eine Größe von 3,1 ha. Zurzeit ist die Fläche im sehr geringen Maße bebaut.



## **1.3.2. Bestehende Infrastruktur**

Es besteht folgende Infrastruktur:

- Schmutzwasserkanalisation
- Regenwasserkanalisation
- Löschwasserversorgung
- Trinkwasserversorgung
- Kühlwasserversorgung
- Ölversorgung
- Stromleitungen RWE
- Stromleitungen SÜWAG
- Telefonleitungen
- LWL-Leitungen

### **1.3.2.1. Schmutzwasserkanalisation**

Es bestehen folgende Schmutzwasserbereiche:

- Bereich 1 umfasst den westlichen Teil und ist bei Schacht 20012004 an den Mischwassersammel Kettig angeschlossen. Die weitere Entwässerung erfolgt über das Pumpwerk „Am Guten Mann“ zum Klärwerk der Verbandsgemeinde Weißenthurm. Der Bereich liegt außerhalb der Restfläche.
- Bereich 2 umfasst die Restfläche. Die Entwässerung erfolgt über ein privates Pumpwerk (10UP111/12) zum Schacht 20007054 an den Mülheimer Sammler der Verbandsgemeinde. Die Schmutzwasserdruckleitung wird so verlegt, dass diese innerhalb der Restanlage verläuft.

### **1.3.2.2. Regenwasserkanalisation**

Zurzeit erfolgt die Entwässerung des Betriebsgeländes fast vollständig über zwei Kanäle DN 2200 bei Km 605,5+0,5 in den Rhein. Lediglich der Einfahrtsbereich wird gesondert über einen Kanal DN 300 bei Km 604,8+40,7 in den Rhein entwässert. Beide Einleitungen erfolgen ungedrosselt.

Im Zuge der geplanten Nutzungsänderung soll der Restbereich gesondert über einen bestehenden Entnahmekanal (bei Km 605,3+8,1) entwässert werden. Es ist geplant, den Kanal DN 300 bei Km 604,8+40,7 durch einen Kanal DN 500 zu ersetzen und einen östlichen Teilbereich darüber zu entwässern.



### **1.3.2.3. Löschwasserversorgung**

Die Löschwasserversorgung erfolgt von Punkt VE15/50 bzw. VK46 aus dem öffentlichen Trinkwasser- netz sowie auf einem 2. Einspeiseweg vom Rhein. Die Verteilung erfolgt vom zentralen Punkt M1 aus.

Es ist vorgesehen, die Einspeisung vom Rhein zu schließen. Die Versorgung erfolgt nur noch aus dem Trinkwassernetz. Die Löschwasserstränge sollen an den Grenzen des Restbereichs getrennt werden. Das Außengebiet wird damit nicht mehr vom Löschwassersystem abgedeckt. Dieses muss nach der vorgese- henen Nutzung neu aufgebaut werden.

### **1.3.2.4. Trinkwasserversorgung**

Die aktuelle Trinkwasserversorgung erfolgt von Osten aus dem öffentlichen Trinkwassernetz. Es ist ge- plant, die Systeme an Grenzen zum Restbereich zu trennen. Die Systeme könnten damit zur Versorgung des Außengebiets weiter verwendet werden.

Zur Versorgung der Restanlage muss eine neue Versorgungsleitung hergestellt werden. Diese verläuft parallel zur Schmutzwasseranbindung. Der Anschluss an das öffentliche Trinkwassernetz erfolgt in der Nähe des Schmutzwasseranschlusses.

### **1.3.2.5. Kühlwasserversorgung**

Das Kühlwassersystem entfällt. Eines der vier Kühlwasserentnahmleitungen wird zur Niederschlags- entwässerung genutzt.

### **1.3.2.6. Ölsammelleitungen**

Die Ölsammelleitungen bleiben ungenutzt bestehen.

### **1.3.2.7. Stromleitungen**

Die bestehende 20KV-Stromleitung verläuft entlang der Grenze zur K44. Es ist geplant, innerhalb der Restanlage eine neue Anbindung vorzunehmen.

Die RWE-Leitungen werden an den Grenzen zur Restanlage getrennt. Die außerhalb der Restanlage lie- genden Leitungen entfallen.

### **1.3.2.8. Telefonleitungen**

Es bestehen zwei Anschlüsse an das Telefonnetz, jeweils im Außengebiet westlich und östlich der Rest- anlage. Weiterhin besteht eine Anbindung im südwestlichen Bereich, die jedoch außer Betrieb ist.

Zur Versorgung der Restanlage wird eine neue Anbindung parallel zur westlichen Schmutzwassertrasse vorgesehen.

Die östliche Anbindung wird an der Grenze getrennt und entfällt.



## 1.3.2.9. LWL-Leitungen

Die bestehenden LWL-Leitungen verlaufen nur außerhalb der Restanlage.

## 1.3.3. BSG-Fläche

In der BSG-Fläche (Bebauungsplan Teil 3) besteht ein Anschlusskanal DN 200, der augenscheinlich nur das Schmutzwasser entwässert. Der Kanal läuft durch das benachbarte Betriebsgebäude der Verbandsgemeindewerke Weißenthurm und dann nochmals in DN 300 durch die BSG-Fläche. Das Gelände der Verbandsgemeinde entwässert im Mischsystem.

## 1.3.4. Baugrunduntersuchung

Im Rahmen der Geländearbeiten wurden unterhalb von holozänen Hochflutbildungen (Hochflutlehm/-sand) zumeist Sande und Kiese der Rheinterrasse ab Tiefen von ca. 4,5 m (Teilfläche West) bzw. 3,0 m (Teilfläche Ost) angetroffen. In der Teilfläche Ost (BSG-Fläche) wurde ein kf-Wert von  $1,2 \times 10^{-4} \text{ m/s}$  und in der Teilfläche West ein kf-Wert von  $9,1 \times 10^{-5} \text{ m/s}$  festgestellt.

Nach DWA-A 138 kommen für Versickerungsanlagen grundsätzlich Lockergesteine mit kf-Werten zwischen  $1 \times 10^{-6} \text{ m/s}$  und  $1 \times 10^{-3} \text{ m/s}$  in Frage. Die ermittelten kf-Werte liegen in diesem Bereich.

## 1.4. Geplante Situation

### 1.4.1. Schmutzwasser

Das Schmutzwasser kann über die bestehenden Anschlussleitungen in das Kanalnetz von Weißenthurm (bei Schacht 10UP50Z001) bzw. in den Sammler von Mülheim-Kärlich zur Kläranlage (bei Schacht 99004005) geleitet werden.

Die bestehende Kanalisation kann genutzt werden. Der Zustand der Kanalisation ist allerdings nicht bekannt und sollte vor der weiteren Nutzung überprüft werden.

### 1.4.2. Niederschlagswasser

Die Entwässerungsbedingungen für die Außenfläche hängen in erster Linie von der zu erwartenden Kontaminierung durch die Nutzung ab. Gemäß Abstimmung mit der SGD Nord als Genehmigungsbehörde<sup>1</sup> kann aber festgehalten werden, dass bei entsprechender Wasserqualität (Nachweis gemäß ATV-DVWK M153) einer Einleitung in der Höhe der jetzigen Einleitungsmenge zugestimmt wird. Damit ist auch die

---

<sup>1</sup> Siehe Aktenvermerk zum Termin am 21.02.2014 bei der SGD Nord



Entwässerung der Restflächen in der vorhandenen Art gewährleistet. Die zurzeit aber noch nicht befestigten Flächen (östlicher Bereich unterhalb der Parkplatzflächen) müssen nach den aktuellen Anforderungen entwässert werden, wonach eine Versickerung (geeigneter Untergrund vorausgesetzt) zu bevorzugen ist.

Nach den folgenden Berechnungen ist das bestehende Kanalnetz bei der aktuellen Erschließungssituation ausreichend dimensioniert. Nach Festlegung der Erschließung muss die Berechnung aktualisiert werden.

Die Niederschlagsentwässerung der noch nicht befestigten Flächen könnte über ein Versickerungsbecken mit etwa 1.469 m<sup>3</sup> erfolgen. Das Becken könnte nach Abstimmung mit der Genehmigungsbehörde auf eine geringe Häufigkeit bemessen werden, da stärkere Regenereignisse über das bestehende Kanalnetz abgeführt werden können.

Die im beiliegenden Plan angegebene Lage des Beckens ist variabel. Das Becken kann genauso vollständig oder teilweise am nördlichen Rand in der Nähe des Schachtes RW25 angeordnet werden.

### **1.4.3. Versorgungsleitungen**

Die Versorgung des Bebauungsplangebiets kann je nach Aufteilung und Nutzung über die bestehenden Anschlüsse oder über neue Anschlüsse aus der angrenzenden K44 erfolgen.

### **1.4.4. BSG-Fläche (Bebauungsplan Teil 3)**

Die bestehende Kanalisation kann zur Schmutzwasserentwässerung weiter genutzt werden. Die Versorgung kann durch den angrenzenden Fahrweg erfolgen.

Eine Einleitung von Niederschlagswasser in die Kanalisation kann aus hydraulischen und wasserwirtschaftlichen Gründen nicht durchgeführt werden.

Die Niederschlagsentwässerung sollte daher über ein Versickerungsbecken erfolgen. Gemäß der folgenden Berechnung ist hierfür ein Volumen von etwa 639 m<sup>3</sup> erforderlich.

Aufgestellt:

Neuwied, den 12.03.2014



(Dirk Günster)

Beratender Ingenieur



## 2. Niederschlagsentwässerungsberechnung

### 2.1. Regenwassernetz

Gebiet Ausbau	von Sch. nach Sch	Gel. m.ü.NN	Sohle m.ü.NN	Höhe m	Länge m	Gefälle %	Art	DN <sub>Best</sub> DN <sub>Neu</sub>	EZ	A ha	Anschl.	Straße
10Z001 0	10Z001 <b>RW0 1</b>	65,950 68,229	59,920 59,515	6,030 8,714	22,750	17,802	1	600				
10Z002 0	10Z002 <b>19Z003</b>	65,950 65,950	61,510 61,503	4,440 4,447	3,904	1,793	1	1.400	R8	0,19		
10Z003 0	10Z003 <b>10Z002</b>	66,000 65,950	61,630 61,510	4,370 4,440	33,519	3,580	1	1.400	R8	0,10		
10Z004 0	10Z004 <b>10Z003</b>	65,950 66,000	61,680 61,640	4,270 4,360	43,928	0,911	1	1.400	R8	0,19		
10Z005 0	10Z005 <b>10Z004</b>	65,890 65,950	61,850 61,740	4,040 4,210	45,472	2,419	1	1.400	R8	0,11		
10Z006 0	10Z006 <b>10Z005</b>	65,890 65,890	61,960 61,860	3,930 4,030	42,523	2,352	1	1.400	R8	0,13		
10Z007 0	10Z007 <b>10Z006</b>	66,100 65,890	62,600 62,510	3,500 3,380	36,344	2,476	1	1.300	R8	0,13		
10Z008 0	10Z008 <b>10Z007</b>	65,970 66,100	62,670 62,610	3,300 3,490	28,899	2,076	1	1.300	R8	0,09		
10Z009 0	10Z009 <b>10Z008</b>	65,890 65,970	62,760 62,670	3,130 3,300	42,811	2,102	1	1.300	R8	0,10		
10Z010 0	10Z010 <b>10Z009</b>	65,900 65,890	62,830 62,770	3,070 3,120	38,657	1,552	1	1.300	R8	0,07		
10Z011 0	10Z011 <b>10Z010</b>	66,010 65,900	62,910 62,810	3,100 3,090	46,794	2,137	1	1.200	R8	0,22		
10Z012 0	10Z012 <b>10Z011</b>	66,000 66,010	63,000 62,910	3,000 3,100	42,714	2,107	1	1.200	R8	0,36		
10Z013 0	10Z013 <b>10Z012</b>	66,000 66,000	63,100 63,000	2,900 3,000	52,800	1,894	1	1.200	R8	0,49		
10Z014 0	10Z014 <b>10Z013</b>	65,900 66,000	63,180 63,100	2,720 2,900	30,400	2,632	1	1.200	R8	0,23		
10Z015 0	10Z015 <b>10Z014</b>	66,020 65,900	63,250 63,180	2,770 2,720	29,227	2,395	1	1.200	R8	0,09		
10Z016 0	10Z016 <b>10Z015</b>	65,980 66,020	63,340 63,310	2,640 2,710	39,373	0,762	1	1.200	R8	0,12		
10Z017 0	10Z017 <b>10Z016</b>	65,630 65,980	63,410 63,340	2,220 2,640	41,121	1,702	1	1.200	R8	0,15		
10Z018 0	10Z018 <b>10Z017</b>	65,930 65,630	63,430 63,400	2,500 2,230	16,504	1,818	1	1.100	R8	0,04		
10Z019 0	10Z019 <b>10Z018</b>	65,940 65,930	63,530 63,440	2,410 2,490	32,512	2,768	1	1.100	R8	0,06		
10Z020 0	10Z020 <b>10Z019</b>	65,960 65,940	63,630 63,540	2,330 2,400	38,800	2,320	1	1.100	R8	0,11		
10Z021 0	10Z021 <b>10Z020</b>	66,130 65,960	63,710 63,630	2,420 2,330	45,900	1,743	1	1.100	R8	0,26		





Gebiet Ausbau	von Sch. nach Sch	Gel. m.ü.NN	Sohle m.ü.NN	Höhe m	Länge m	Gefälle ‰	Art	DN <sub>Best</sub> DN <sub>Neu</sub>	EZ	A ha	Anschl.	Straße
15Z005 0	15Z005 15Z004	66,830 67,070	64,050 63,990	2,780 3,080	28,636	2,095	1	400	R8	0,17		
15Z006 0	15Z006 15Z005	67,051 66,830	64,151 64,050	2,900 2,780	16,698	6,049	1	400	R8	0,10		
15Z007 0	15Z007 15Z006	67,024 67,051	64,214 64,141	2,810 2,910	17,282	4,224	1	400	R8	0,10		
15Z008 0	15Z008 15Z007	67,030 67,024	64,160 64,214	2,870 2,810	22,589	-2,391	1	400	R8	0,13		
15Z009 0	15Z009 15Z008	66,960 67,030	64,220 64,180	2,740 2,850	22,252	1,798	1	400	R8	0,12		
15Z010 0	15Z010 15Z009	67,030 66,960	64,290 64,220	2,740 2,740	23,888	2,930	1	300	R8			
15Z011 0	15Z011 15Z010	66,980 67,030	64,340 64,290	2,640 2,740	26,101	1,916	1	300	R8	0,27		
15Z012 0	15Z012 15Z011	66,930 66,980	64,400 64,350	2,530 2,630	26,705	1,872	1	300	R8	0,14		
15Z013 0	15Z013 15Z012	66,000 66,930	64,630 64,400	1,370 2,530	26,679	8,621	1	300	R8	0,15		
15Z014 0	15Z014 15Z013	66,080 66,000	64,510 64,630	1,570 1,370	33,699	-3,561	1	300	R8	0,33		
18Z001 0	18Z001 10Z019	66,000 65,940	63,270 63,030	2,730 2,910	27,000	8,889	1	300	R8	0,23		
19Z001 0	19Z001 19Z003	66,000 65,950	63,010 61,480	2,990 4,470	2,026	755,09 4	1	300	R8			
19Z002 0	19Z002 19Z001	66,180 66,000	65,120 64,900	1,060 1,100	34,783	6,325	1	300	R8	0,10		
19Z003 0	19Z003 10Z001	65,950 65,950	61,503 61,400	4,447 4,550	30,008	3,432	1	1.400	R8			
20Z001 0	20Z001 RW0 6	66,000 66,050	61,120 60,950	4,880 5,100	40,240	4,225	1	300				
20Z002 0	20Z002 20Z001	66,100 66,000	61,920 61,620	4,180 4,380	46,157	6,500	1	800	R8	0,16		
23Z001 0	23Z001 25Z003	66,092 66,037	64,012 63,417	2,080 2,620	44,507	13,369	1	300	R8	0,50		
24Z001 0	24Z001 20Z001	65,998 66,000	64,488 63,780	1,510 2,220	17,287	40,955	1	400	R8	0,13		
25Z002 0	25Z002 RW23	65,980 66,000	62,530 61,130	3,450 4,870	9,960	140,56 2	1	300				
30Z001 0	30Z001 10Z017	65,900 65,630	63,710 63,610	2,190 2,020	38,800	2,577	1	600	R8	0,22		
30Z002 0	30Z002 30Z001	66,000 65,900	64,010 64,010	1,990 1,890	19,600	0,000	1	600	R8	0,42		
30Z003 0	30Z003 30Z002	65,920 66,000	64,110 64,060	1,810 1,940	20,600	2,427	1	600	R8	0,20		
30Z004 0	30Z004 30Z003	65,890 65,920	64,690 64,580	1,200 1,340	40,200	2,736	1	400	R8	0,34		
30Z005 0	30Z005 30Z004	65,958 65,890	65,028 64,980	0,930 0,910	33,200	1,446	1	400	R8	0,40		



Entwässerungskonzept zur Nachfolgenutzung von Teilflächen des Kernkraftwerks Mülheim-Kärlich

Gebiet Ausbau	von Sch. nach Sch	Gel. m.ü.NN	Sohle m.ü.NN	Höhe m	Länge m	Gefälle ‰	Art	DN <sub>Best</sub> DN <sub>Neu</sub>	EZ	A ha	Anschl.	Straße
40Z001 0	40Z001 10Z021	65,960 66,130	64,220 64,180	1,740 1,950	38,200	1,047	1	700	R8	0,02		
40Z002 0	40Z002 40Z001	66,020 65,960	64,310 64,220	1,710 1,740	23,662	3,804	1	700	R8	0,30		
40Z003 0	40Z003 40Z002	65,890 66,020	64,360 64,160	1,530 1,860	28,182	7,097	1	500	R8	0,36		
40Z005 0	40Z005 40Z003	66,120 65,890	64,370 64,360	1,750 1,530	29,192	0,343	1	300	R8	0,14		
40Z006 0	40Z006 40Z005	66,000 66,120	64,440 64,370	1,560 1,750	30,228	2,316	1	300	R8	0,06		
50Z001 0	50Z001 10Z024	66,000 66,000	64,080 63,980	1,920 2,020	30,100	3,322	1	500	R8	0,22		
50Z002 0	50Z002 50Z001	66,000 66,000	64,110 64,080	1,890 1,920	18,879	1,589	1	500	R8	0,01		
50Z003 0	50Z003 50Z002	65,970 66,000	64,040 64,060	1,930 1,940	23,787	-0,841	1	500	R8	0,17		
50Z004 0	50Z004 50Z003	66,020 65,970	64,040 63,950	1,980 2,020	26,840	3,353	1	400	R8	0,23		
50Z005 0	50Z005 50Z004	66,000 66,020	64,200 64,120	1,800 1,900	39,650	2,018	1	400	R8	0,49		
50Z006 0	50Z006 50Z005	65,950 66,000	64,280 64,210	1,670 1,790	32,316	2,166	1	400	R8	0,29		
50Z007 0	50Z007 50Z006	65,963 65,950	64,363 64,280	1,600 1,670	35,031	2,369	1	400	R8	0,32		
50Z008 0	50Z008 50Z007	65,979 65,963	64,349 64,363	1,630 1,600	29,667	-0,472	1	400	R8	0,36		
50Z009 0	50Z009 50Z008	65,956 65,979	64,446 64,359	1,510 1,620	29,626	2,937	1	400	R8	0,28		
51Z001 0	51Z001 50Z003	66,000 65,970	63,960 63,920	2,040 2,050	30,576	1,308	1	300	R8	0,12		
51Z002 0	51Z002 51Z001	66,000 66,000	64,210 64,090	1,790 1,910	30,106	3,986	1	300	R8	0,21		
52Z001 0	52Z001 50Z005	66,100 66,000	64,270 64,120	1,830 1,880	55,715	2,692	1	300	R8	0,29		
70Z002 0	70Z002 70Z001	65,930 66,033	63,700 63,113	2,230 2,920	44,111	13,307	1	300	R8			
70Z003 0	70Z003 70Z008	66,020 66,040	64,500 64,460	1,520 1,580	24,377	1,641	1	300	R8			
70Z004 0	70Z004 70Z003	65,900 66,020	64,650 64,500	1,250 1,520	30,823	4,867	1	300	R8			
70Z005 0	70Z005 70Z004	65,960 65,900	64,790 64,650	1,170 1,250	38,600	3,627	1	300	R8			
70Z006 0	70Z006 70Z005	66,020 65,960	64,880 64,790	1,140 1,170	12,950	6,950	1	300	R8			
70Z008 0	70Z008 70Z002	66,040 65,930	64,460 64,310	1,580 1,620	42,985	3,490	1	300	R8			
71Z001 0	71Z001 70Z004	65,870 65,900	64,880 64,750	0,990 1,150	26,900	4,833	1	300	R8			



Gebiet Ausbau	von Sch. nach Sch	Gel. m.ü.NN	Sohle m.ü.NN	Höhe m	Länge m	Gefälle ‰	Art	DN <sub>Best</sub> DN <sub>Neu</sub>	EZ	A ha	Anschl.	Straße
<b>EBW 2A 0</b>	<b>EBW 2A</b>	66,120	57,670	8,450	23,550	93,503	1	2.200				
	<b>RW0 7</b>	66,260	55,468	10,792								
<b>MBW 1 0</b>	<b>MBW 1</b>	66,400	60,910	5,490	22,691	3,526	1	2.200	R8	0,04		
	<b>ÜBW</b>	66,560	60,830	5,730								
<b>RW0 1 0</b>	<b>RW0 1</b>	68,229	59,515	8,714	0,000	0,000	1					
	<b>RW0 2</b>	68,036	59,253	8,783	0,000	0,000	1	600				
<b>RW0 2 0</b>	<b>RW0 2</b>	68,036	59,253	8,783	0,000	0,000	1					
	<b>RW0 3</b>	66,410	58,677	7,733				600				
<b>RW0 3 0</b>	<b>RW0 3</b>	66,410	58,677	7,733	0,000	0,000	1					
	<b>RW0 4</b>	66,150	57,920	8,230				600				
<b>RW0 4 0</b>	<b>RW0 4A</b>	66,200	57,092	9,108	17,100	48,421	1					
	<b>RW0 4A</b>	66,200	56,385	9,815	2,340	49,999	1					
<b>RW0 4A 0</b>	<b>RW0 7</b>	66,260	56,268	9,992				600				
<b>RW0 5 0</b>	<b>RW0 5</b>	66,014	62,729	3,285	66,200	5,876	1					
	<b>RW0 5A</b>	66,020	62,340	3,680				300				
<b>RW0 5A 0</b>	<b>RW0 5B</b>	66,080	61,797	4,283	92,310	5,882	1					
	<b>RW0 5B</b>	66,080	61,797	4,283	92,310	9,176	1					
<b>RW0 5B 0</b>	<b>RW0 6</b>	66,050	60,950	5,100				300				
	<b>RW0 6</b>	66,050	60,950	5,100	4,700	6,384	1					
<b>RW0 6 0</b>	<b>RW0 4</b>	66,150	60,920	5,230				300				
<b>RW0 7 0</b>	<b>RW0 7</b>	66,260	55,468	10,792	65,490	33,104	1	2.200				
	<b>EBW 1</b>	58,490	53,300	5,190								
<b>RW0 8 0</b>	<b>RW0 8</b>	65,860	62,154	3,706	36,450	9,986	1					
	<b>20Z001</b>	66,000	61,790	4,210				150				
<b>RW52 0</b>	<b>RW52</b>	66,030	64,240	1,790	19,920	75,301	1					
	<b>25Z003</b>	66,037	62,740	3,297				300				
<b>ÜBW 0</b>	<b>ÜBW</b>	66,560	57,780	8,780	13,564	8,109	1	2.200	R8			
	<b>EBW 2A</b>	66,120	57,670	8,450								
<b>ÜBW_A 0</b>	<b>ÜBW</b>	66,560	57,780	8,780	14,104	7,799	1	2.200	R8			
	<b>ABW 1A</b>	66,120	57,670	8,450								

## 2.2. Bemessungsregen

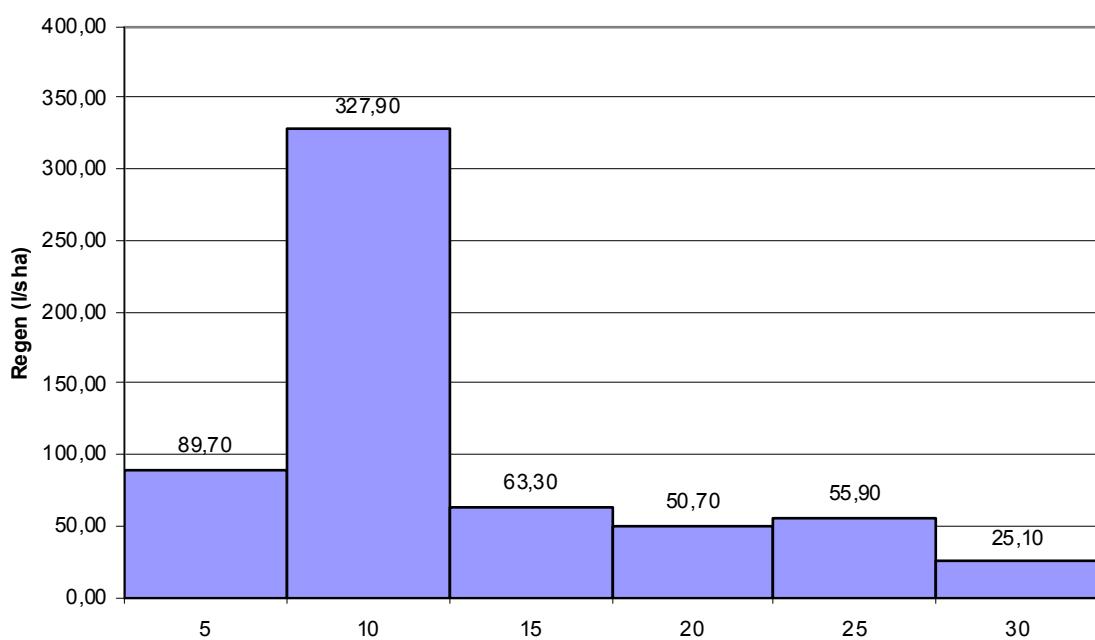
Die Bemessung erfolgt auf einen nach KOSTRA ermittelten EULER-II-Regen für eine Dauer von 30 Minuten.



NS	2	1	0,5	0,2	0,1	0,05	0,02	0,01
5	138,4	195,5	252,5	327,9	385,0	442,0	517,4	574,5
10	90,1	125,8	161,5	208,8	244,5	280,2	327,5	363,2
15	70,0	97,2	124,4	160,3	187,5	214,7	250,6	277,8
20	58,6	81,0	103,4	132,9	155,3	177,7	207,3	229,7
30	45,6	62,6	79,6	102,1	119,1	136,1	158,6	175,7
45	35,4	48,4	61,3	78,4	91,4	104,3	121,4	134,4
60	29,6	40,3	50,9	65,0	75,7	86,4	100,4	111,1
90	22,2	30,1	37,9	48,2	56,1	63,9	74,2	82,1
120	18,2	24,4	30,7	39,0	45,3	51,6	59,9	66,2
180	13,6	18,2	22,9	29,0	33,6	38,2	44,3	48,9
240	11,1	14,8	18,5	23,4	27,1	30,8	35,7	39,4
360	8,3	11,1	13,8	17,4	20,1	22,8	26,4	29,1
540	6,3	8,3	10,3	12,9	14,9	16,9	19,5	21,5
720	5,1	6,7	8,3	10,4	12,0	13,6	15,8	17,4
1080	3,5	4,7	5,9	7,5	8,7	9,9	11,5	12,7
1440	2,8	3,8	4,8	6,1	7,1	8,1	9,4	10,4
2880	1,6	2,2	2,7	3,4	4,0	4,5	5,2	5,8
4320	1,5	1,7	2,0	2,3	2,6	2,9	3,2	3,5

### Euler-II-Regen auf der Basis von KOSTRA (Koblenz-West)

min	mm	diff	l/sha	l/sha mm/min
5	327,90	9,84	327,90	89,70
10	208,80	12,53	89,70	327,90
15	160,30	14,43	63,30	63,30
20	132,90	15,95	50,70	50,70
25	117,50	17,63	55,90	55,90
30	102,10	18,38	25,10	25,10





## 2.3. Kanalnetzberechnung (Bestand)

### Stammdaten

Nummer der Berechnung	1
Kanalnetz	20346-1 (Ablage=1)
Ausbaustufe	100 (Jetzt erforderlich)
Berechnungsregen	EulerWT5 (Euler-II Wthurm n=0,20)

### Berechnungsmethode

Es kommen folgende Programme zur Ausführung:

- HYSTEM	Hydrologische Oberflächenabflussberechnung L. Fuchs - Institut für Wasserwirtschaft - Hannover
- EXTRAN	Hydrodynamische Kanalnetzberechnung US. Environmental Protection Agency Modifiziert von: L. Fuchs - Institut für Wasserwirtschaft - Hannover
- KANKAT	Kanaldatenbank und Auswertungen GÜSoft - Neuwied

### Statistische Angaben

- Schmutzwasserabfluss:	0,0 l/s	Gesamtlänge:	2.896 m
- Fremdwasserabfluss:	0,0 l/s	Undurchl. Fläche:	0,8
- Konstanter Abfluss:	0,0 l/s	Durchl. Fläche:	0,2
- Trockenwetterabfluss:	0,0 l/s	Gesamtfläche:	14,4 ha = 100,00%
- Anfangsvolumen:	0 m <sup>3</sup>	Abflussvolumen:	1.751 m <sup>3</sup>
- Trockenwetterzufluss:	0 m <sup>3</sup>	Restvolumen:	158 m <sup>3</sup>
- Oberflächenzufluss:	1.925 m <sup>3</sup>	Gesamtvolumen:	1.908 m <sup>3</sup>
- Zufluss von außen:	0 m <sup>3</sup>	Überstauvolumen:	52 - 70 m <sup>3</sup>
- Gesamtvolumen:	1.925 m <sup>3</sup>	Volumenfehler:	0,90%

### Überstau- und Entlastungsmengen

Schacht	Dauer	Vol. min.	Vol. max.
14Z005	44,20 min	39,68 m <sup>3</sup>	39,68 m <sup>3</sup>
15Z013	4,03 min	0,00 m <sup>3</sup>	3,60 m <sup>3</sup>
15Z014	0,77 min	0,00 m <sup>3</sup>	0,10 m <sup>3</sup>
18Z001	0,03 min	0,01 m <sup>3</sup>	0,01 m <sup>3</sup>
20Z001	29,97 min	4,15 m <sup>3</sup>	4,15 m <sup>3</sup>
20Z002	0,03 min	0,01 m <sup>3</sup>	0,01 m <sup>3</sup>



24Z001	35,57 min	7,94 m <sup>3</sup>	7,94 m <sup>3</sup>
50Z003	0,03 min	0,00 m <sup>3</sup>	0,06 m <sup>3</sup>
50Z005	0,47 min	0,00 m <sup>3</sup>	0,27 m <sup>3</sup>
50Z006	1,30 min	0,00 m <sup>3</sup>	0,70 m <sup>3</sup>
50Z007	2,83 min	0,00 m <sup>3</sup>	1,33 m <sup>3</sup>
50Z008	2,47 min	0,00 m <sup>3</sup>	1,11 m <sup>3</sup>
50Z009	5,33 min	0,00 m <sup>3</sup>	10,92 m <sup>3</sup>
51Z002	0,03 min	0,00 m <sup>3</sup>	0,00 m <sup>3</sup>
52Z001	0,17 min	0,00 m <sup>3</sup>	0,01 m <sup>3</sup>
ABW 1A	0,00 min	59,95 m <sup>3</sup>	0,00 m <sup>3</sup>
EBW 1	0,00 min	1.638,84 m <sup>3</sup>	0,00 m <sup>3</sup>
Summe		1.750,58 m <sup>3</sup>	69,88 m <sup>3</sup>

## Kanalnetz

Gebiet Rechnung	DN Best DN Gepl.	Q <sub>voll</sub> $\text{l/s}$	Q <sub>d</sub> $\text{l/s}$	Q <sub>max</sub> $\text{l/s}$	Zeit hh:mm Zeit hh:mm	Von Sch. Nach Sch.	Gel.- höhen m.ü.NN	Sohl- höhen m.ü.NN	Stau- höhen			Ein/Überstau Bemerkung m <sup>3</sup>
		V <sub>voll</sub> $\text{m}^3/\text{s}$	V <sub>d</sub> $\text{m}^3/\text{s}$	V <sub>max</sub> $\text{m}^3/\text{s}$		m.ü.NN	m.ü.NN	m.ü.Soh.	m.u.Gel			
10Z002	1.400 0	3.117 2,02	0 0,00	1.290 2,04	00:19 20,00	10Z002 19Z003	65,95 65,95	61,51 61,50	62,12 62,09	0,61 0,59	3,83 3,86	
10Z003	1.400 0	3.687 2,39	0 0,00	1.275 2,08	00:19 19,00	10Z003 10Z002	66,00 65,95	61,63 61,51	62,20 62,12	0,57 0,61	3,80 3,83	
10Z004	1.400 0	1.849 1,20	0 0,00	1.217 1,76	00:19 19,00	10Z004 10Z003	65,95 66,00	61,68 61,64	62,39 62,21	0,71 0,57	3,56 3,79	
10Z005	1.400 0	3.027 1,97	0 0,00	1.221 1,87	00:19 16,00	10Z005 10Z004	65,89 65,95	61,85 61,74	62,47 62,39	0,62 0,65	3,42 3,56	
10Z006	1.400 0	2.984 1,94	0 0,00	1.205 1,91	00:18 18,00	10Z006 10Z005	65,89 65,89	61,96 61,86	62,58 62,47	0,62 0,61	3,31 3,42	
10Z007	1.300 0	2.523 1,90	0 0,00	1.194 1,98	00:19 18,00	10Z007 10Z006	66,10 65,89	62,60 62,51	63,24 63,09	0,64 0,58	2,86 2,80	
10Z008	1.300 0	2.308 1,74	0 0,00	1.217 1,93	00:18 18,00	10Z008 10Z007	65,97 66,10	62,67 62,61	63,32 63,24	0,65 0,63	2,65 2,86	
10Z009	1.300 0	2.323 1,75	0 0,00	1.233 1,88	00:17 16,00	10Z009 10Z008	65,89 65,97	62,76 62,67	63,42 63,32	0,66 0,65	2,47 2,65	
10Z010	1.300 0	1.993 1,50	0 0,00	1.196 1,85	00:17 16,00	10Z010 10Z009	65,90 65,89	62,83 62,77	63,50 63,42	0,67 0,65	2,40 2,47	
10Z011	1.200 0	1.899 1,68	0 0,00	1.217 1,87	00:17 17,00	10Z011 10Z010	66,01 65,90	62,91 62,81	63,59 63,50	0,68 0,69	2,42 2,40	
10Z012	1.200 0	1.886 1,67	0 0,00	1.181 1,85	00:17 16,00	10Z012 10Z011	66,00 66,01	63,00 62,91	63,68 63,59	0,68 0,68	2,32 2,42	
10Z013	1.200 0	1.787 1,58	0 0,00	1.164 1,78	00:17 16,00	10Z013 10Z012	66,00 66,00	63,10 63,00	63,80 63,68	0,70 0,68	2,20 2,32	
10Z014	1.200 0	2.109 1,86	0 0,00	1.144 1,81	00:17 15,00	10Z014 10Z013	65,90 66,00	63,18 63,10	63,83 63,80	0,65 0,70	2,07 2,20	



Gebiet Rechnung	DN	Q <sub>voll</sub> l/s	Q <sub>d</sub> l/s	Q <sub>max</sub> l/s	Zeit hh:mm	Von Sch. Zeit hh:mm	Gel.- höhen m.ü.NN	Sohl- höhen m.ü.NN	Stau- höhen		Ein/Überstau
	Best DN Gepl.	V <sub>voll</sub> m <sup>3</sup> /s	V <sub>d</sub> m <sup>3</sup> /s	V <sub>max</sub> m <sup>3</sup> /s	Nach Sch.	m.ü.NN	m.ü.Soh.	m.u.Gel	Bemerkung	m <sup>3</sup>	
<b>10Z015</b>	1.200 0	2.011 1,78	0 0,00	1.186 2,04	00:16 15,00	<b>10Z015</b> <b>10Z014</b>	66,02 65,90	63,25 63,18	63,89 63,83	0,64 0,65	2,13 2,07
<b>10Z016</b>	1.200 0	1.128 1,00	0 0,00	830 1,53	00:16 15,00	<b>10Z016</b> <b>10Z015</b>	65,98 66,02	63,34 63,31	63,97 63,89	0,63 0,58	2,01 2,13
<b>10Z017</b>	1.200 0	1.693 1,50	0 0,00	826 1,46	00:16 16,00	<b>10Z017</b> <b>10Z016</b>	65,63 65,98	63,41 63,34	64,01 63,97	0,60 0,63	1,62 2,01
<b>10Z018</b>	1.100 0	1.394 1,47	0 0,00	610 1,19	00:16 15,00	<b>10Z018</b> <b>10Z017</b>	65,93 65,63	63,43 63,40	64,03 64,01	0,60 0,61	1,90 1,62
<b>10Z019</b>	1.100 0	1.723 1,81	0 0,00	601 1,43	00:16 15,00	<b>10Z019</b> <b>10Z018</b>	65,94 65,93	63,53 63,44	64,02 64,03	0,49 0,59	1,92 1,90
<b>10Z020</b>	1.100 0	1.576 1,66	0 0,00	569 1,68	00:15 15,00	<b>10Z020</b> <b>10Z019</b>	65,96 65,94	63,63 63,54	64,07 64,02	0,44 0,48	1,89 1,92
<b>10Z021</b>	1.100 0	1.364 1,44	0 0,00	545 1,50	00:15 15,00	<b>10Z021</b> <b>10Z020</b>	66,13 65,96	63,71 63,63	64,18 64,07	0,47 0,44	1,95 1,89
<b>10Z022</b>	1.000 0	1.193 1,52	0 0,00	407 1,24	00:15 15,00	<b>10Z022</b> <b>10Z021</b>	66,00 66,13	63,85 63,70	64,25 64,18	0,40 0,48	1,75 1,95
<b>10Z023</b>	1.000 0	1.031 1,31	0 0,00	389 1,39	00:15 13,00	<b>10Z023</b> <b>10Z022</b>	66,00 66,00	63,93 63,87	64,34 64,25	0,41 0,38	1,66 1,75
<b>10Z024</b>	800 0	1.714 3,41	0 0,00	371 2,54	00:15 13,00	<b>10Z024</b> <b>10Z023</b>	66,00 66,00	64,28 64,01	64,53 64,34	0,25 0,33	1,47 1,66
<b>11Z001</b>	400 0	285 2,26	0 0,00	34 0,27	00:14 14,00	<b>11Z001</b> <b>10Z005</b>	65,88 65,89	61,62 61,55	62,47 62,47	0,85 0,92	3,41 3,42
<b>11Z002</b>	400 0	124 0,99	0 0,00	35 0,87	00:14 15,00	<b>11Z002</b> <b>11Z001</b>	66,16 65,88	62,99 62,88	63,14 63,01	0,15 0,13	3,02 2,87
<b>11Z003</b>	300 0	262 3,71	0 0,00	19 0,55	00:14 0,00	<b>11Z003</b> <b>11Z002</b>	66,25 66,16	64,57 62,90	64,62 63,14	0,05 0,24	1,63 3,02
<b>11Z004</b>	300 0	259 3,66	0 0,00	0 0,00	00:00 0,00	<b>11Z004</b> <b>11Z002</b>	66,18 66,16	64,81 62,92	64,81 63,14	0,00 0,22	1,37 3,02
<b>12Z001</b>	300 0	50 0,71	0 0,00	43 0,61	00:14 14,00	<b>12Z001</b> <b>10Z009</b>	66,12 65,89	62,70 62,63	63,45 63,42	0,75 0,79	2,67 2,47
<b>12Z002</b>	300 0	46 0,65	0 0,00	27 0,77	00:14 15,00	<b>12Z002</b> <b>12Z001</b>	64,14 66,12	63,48 63,42	63,65 63,54	0,17 0,12	0,49 2,58
<b>13Z001</b>	500 0	187 0,95	0 0,00	21 0,40	00:15 7,00	<b>13Z001</b> <b>10Z010</b>	66,02 65,90	62,92 62,82	63,50 63,50	0,58 0,68	2,52 2,40
<b>13Z002</b>	500 0	274 1,40	0 0,00	28 0,39	00:10 7,00	<b>13Z002</b> <b>RW0 5</b>	66,00 66,01	62,78 62,73	65,59 65,59	2,81 2,86	0,41 0,42
<b>13Z003</b>	400 0	152 1,21	0 0,00	86 1,25	00:15 16,00	<b>13Z003</b> <b>10Z003</b>	66,02 66,00	63,82 63,71	64,04 63,92	0,22 0,21	1,98 2,08
<b>13Z004</b>	300 0	44 0,62	0 0,00	68 0,96	00:15 15,00	<b>13Z004</b> <b>13Z003</b>	66,00 66,02	63,75 63,72	64,11 64,04	0,36 0,32	1,89 1,98
<b>13Z005</b>	300 0	75 1,06	0 0,00	36 1,05	00:15 15,00	<b>13Z005</b> <b>13Z004</b>	66,08 66,00	65,04 64,88	65,19 65,03	0,15 0,15	0,89 0,97
<b>13Z007</b>	300 0	50 0,70	0 0,00	10 0,59	00:14 14,00	<b>13Z007</b> <b>13Z004</b>	66,04 66,00	64,42 64,37	64,52 64,44	0,10 0,07	1,52 1,56
<b>14Z001</b>	400 0	119 0,94	0 0,00	55 0,71	00:15 12,00	<b>14Z001</b> <b>14Z004</b>	66,00 65,90	63,92 63,88	65,63 65,66	1,71 1,78	0,37 0,24
											Einstau Einstau
											Einstau Einstau
											Einstau Einstau
											Tiefe Tiefe
											Tiefe Tiefe
											Staugrenze Staugrenze
											Staugrenze Staugrenze



Entwässerungskonzept zur Nachfolgenutzung von Teilflächen des Kernkraftwerks Mülheim-Kärlich

Gebiet Rechnung	DN Best DN Gepl.	Q <sub>voll</sub> $l/s$	Q <sub>d</sub> $l/s$	Q <sub>max</sub> $l/s$	Zeit hh:mm	Von Sch. Zeit hh:mm	Gel.- höhen Nach Sch.	Sohl- höhen m.ü.NN	Stau- höhen m.ü.NN	m.ü.Soh. m.u.Gel	Ein/Überstau Bemerkung m³	
<b>14Z002</b>	400 0	87 0,69	0 0,00	55 0,83	00:15 13,00	<b>14Z002</b> <b>14Z001</b>	66,02 66,00	63,98 63,93	65,67 65,63	1,69 1,70	0,35 0,37	Staugrenze Staugrenze
<b>14Z003</b>	400 0	227 1,81	0 0,00	31 0,46	00:17 13,00	<b>14Z003</b> <b>14Z002</b>	66,08 66,02	64,06 63,96	65,67 65,67	1,61 1,71	0,41 0,35	Staugrenze Staugrenze
<b>14Z004</b>	700 0	379 0,99	0 0,00	-77 -0,97	00:17 12,00	<b>14Z004</b> <b>14Z005</b>	65,90 65,58	63,88 63,90	65,58 65,66	1,70 1,76	0,32 -0,08	Staugrenze Überdruck
<b>14Z005</b>	400 0	442 3,52	0 0,00	25 1,65	00:12 10,00	<b>14Z005</b> <b>13Z002</b>	65,58 66,00	63,90 63,12	65,58 65,59	1,68 2,47	0,00 0,41	Überstau 40 Staugrenze
<b>15Z001</b>	500 0	111 0,57	0 0,00	379 1,93	00:15 15,00	<b>15Z001</b> <b>10Z015</b>	66,01 66,02	63,28 63,25	65,20 63,89	1,92 0,64	0,81 2,13	Staugrenze Einstau
<b>15Z002</b>	500 0	747 3,80	0 0,00	374 2,50	00:14 14,00	<b>15Z002</b> <b>15Z001</b>	66,00 66,01	63,97 63,30	64,37 65,20	0,40 1,90	1,63 0,81	Staugrenze
<b>15Z003</b>	500 0	96 0,49	0 0,00	378 2,44	00:16 14,00	<b>15Z003</b> <b>15Z002</b>	69,86 66,00	63,98 63,97	65,16 64,37	1,18 0,40	4,70 1,63	Einstau
<b>15Z004</b>	400 0	110 0,88	0 0,00	232 1,85	00:14 14,00	<b>15Z004</b> <b>15Z003</b>	67,07 69,86	63,98 63,91	65,35 65,16	1,37 1,25	1,72 4,70	Einstau Einstau
<b>15Z005</b>	400 0	105 0,83	0 0,00	233 1,86	00:14 14,00	<b>15Z005</b> <b>15Z004</b>	66,83 67,07	64,05 63,99	66,06 65,35	2,01 1,36	0,77 1,72	Staugrenze Einstau
<b>15Z006</b>	400 0	178 1,42	0 0,00	207 1,64	00:15 15,00	<b>15Z006</b> <b>15Z005</b>	67,05 66,83	64,15 64,05	66,63 66,06	2,48 2,01	0,42 0,77	Staugrenze Staugrenze
<b>15Z007</b>	400 0	146 1,16	0 0,00	226 1,80	00:13 13,00	<b>15Z007</b> <b>15Z006</b>	67,02 67,05	64,21 64,14	66,36 66,63	2,15 2,49	0,66 0,42	Staugrenze Staugrenze
<b>15Z008</b>	400 0	108 0,86	0 0,00	-252 -2,01	00:13 13,00	<b>15Z008</b> <b>15Z007</b>	67,03 67,02	64,16 64,21	66,36 66,70	2,20 2,49	0,67 0,32	Staugrenze Staugrenze
<b>15Z009</b>	400 0	97 0,77	0 0,00	187 1,49	00:13 13,00	<b>15Z009</b> <b>15Z008</b>	66,96 67,03	64,22 64,18	66,28 66,70	2,06 2,52	0,68 0,33	Staugrenze Staugrenze
<b>15Z010</b>	300 0	58 0,82	0 0,00	123 1,74	00:15 15,00	<b>15Z010</b> <b>15Z009</b>	67,03 66,96	64,29 64,22	66,45 66,28	2,16 2,06	0,58 0,68	Staugrenze Staugrenze
<b>15Z011</b>	300 0	47 0,66	0 0,00	115 1,63	00:13 13,00	<b>15Z011</b> <b>15Z010</b>	66,98 67,03	64,34 64,29	66,36 66,45	2,02 2,16	0,62 0,58	Staugrenze Staugrenze
<b>15Z012</b>	300 0	46 0,65	0 0,00	83 1,18	00:17 17,00	<b>15Z012</b> <b>15Z011</b>	66,93 66,98	64,40 64,35	66,16 66,36	1,76 2,01	0,77 0,62	Staugrenze Staugrenze
<b>15Z013</b>	300 0	100 1,42	0 0,00	65 0,92	00:17 17,00	<b>15Z013</b> <b>15Z012</b>	66,00 66,93	64,63 64,40	66,00 66,16	1,37 1,76	0,00 0,77	Überstau 4 Staugrenze
<b>15Z014</b>	300 0	64 0,90	0 0,00	-53 -0,75	00:17 17,00	<b>15Z014</b> <b>15Z013</b>	66,08 66,00	64,51 64,63	66,00 66,08	1,49 1,45	0,08 -0,08	Staugrenze Überdruck
<b>18Z001</b>	300 0	102 1,44	0 0,00	32 0,45	00:15 15,00	<b>18Z001</b> <b>10Z019</b>	66,00 65,94	63,27 63,03	65,94 64,02	2,67 0,99	0,06 1,92	Staugrenze Einstau
<b>19Z001</b>	300 0	943 13,35	0 0,00	19 1,41	00:14 0,00	<b>19Z001</b> <b>19Z003</b>	66,00 65,95	63,01 61,48	63,04 62,08	0,03 0,60	2,96 3,87	Einstau
<b>19Z002</b>	300 0	86 1,21	0 0,00	19 0,97	00:14 14,00	<b>19Z002</b> <b>19Z001</b>	66,18 66,00	65,12 64,90	65,22 64,99	0,10 0,09	0,96 1,01	Tiefe
<b>19Z003</b>	1.400 0	3.556 2,31	0 0,00	1.295 2,14	00:20 20,00	<b>19Z003</b> <b>10Z001</b>	65,95 65,95	61,50 61,40	62,08 61,98	0,58 0,58	3,87 3,97	
<b>20Z002</b>	800 0	1.148 2,28	0 0,00	-91 0,38	00:20 4,00	<b>20Z002</b> <b>20Z001</b>	66,10 66,00	61,92 61,62	66,10 66,00	4,18 4,38	0,00 0,00	Überstau 0 Überstau 4



Gebiet Rechnung	DN	Q <sub>voll</sub> l/s	Q <sub>d</sub> l/s	Q <sub>max</sub> l/s	Zeit hh:mm	Von Sch.	Gel.- höhen	Sohl- höhen	Stau- höhen			Ein/Überstau
	Best DN Gepl.	V <sub>voll</sub> m <sup>3</sup> /s	V <sub>d</sub> m <sup>3</sup> /s	V <sub>max</sub> m <sup>3</sup> /s	Zeit hh:mm	Nach Sch.	m.ü.NN	m.ü.NN	m.ü.Soh.	m.u.Gel	Bemerkung m <sup>3</sup>	
<b>23Z001</b>	300 0	124 1,76	0 0,00	70 1,80	00:15 15,00	<b>23Z001</b> <b>25Z003</b>	66,09 66,04	64,01 63,42	64,17 63,58	0,16 0,16	1,92 2,46	
<b>24Z001</b>	400 0	469 3,73	0 0,00	-79 1,81	00:23 15,00	<b>24Z001</b> <b>20Z001</b>	66,00 66,00	64,49 63,78	66,00 66,00	1,51 2,22	0,00 0,00	Überdruck Überstau 4
<b>30Z001</b>	600 0	338 1,20	0 0,00	204 1,31	00:17 14,00	<b>30Z001</b> <b>10Z017</b>	65,90 65,63	63,71 63,61	64,06 64,01	0,35 0,40	1,84 1,62	
<b>30Z002</b>	600 0	5 0,02	0 0,00	172 1,15	00:17 17,00	<b>30Z002</b> <b>30Z001</b>	66,00 65,90	64,01 64,01	64,37 64,28	0,36 0,27	1,63 1,62	
<b>30Z003</b>	600 0	328 1,16	0 0,00	126 0,91	00:16 14,00	<b>30Z003</b> <b>30Z002</b>	65,92 66,00	64,11 64,06	64,39 64,37	0,28 0,31	1,53 1,63	
<b>30Z004</b>	400 0	120 0,95	0 0,00	99 1,15	00:16 16,00	<b>30Z004</b> <b>30Z003</b>	65,89 65,92	64,69 64,58	64,99 64,81	0,30 0,23	0,90 1,11	Tiefe
<b>30Z005</b>	400 0	88 0,70	0 0,00	53 0,88	00:16 16,00	<b>30Z005</b> <b>30Z004</b>	65,96 65,89	65,03 64,98	65,25 65,14	0,22 0,16	0,71 0,75	Tiefe Tiefe
<b>40Z001</b>	700 0	322 0,84	0 0,00	115 0,97	00:16 17,00	<b>40Z001</b> <b>10Z021</b>	65,96 66,13	64,22 64,18	64,50 64,39	0,28 0,21	1,46 1,74	
<b>40Z002</b>	700 0	617 1,60	0 0,00	115 1,00	00:15 15,00	<b>40Z002</b> <b>40Z001</b>	66,02 65,96	64,31 64,22	64,51 64,50	0,20 0,28	1,51 1,46	
<b>40Z003</b>	500 0	349 1,78	0 0,00	77 0,77	00:15 15,00	<b>40Z003</b> <b>40Z002</b>	65,89 66,02	64,36 64,16	64,52 64,51	0,16 0,35	1,37 1,51	
<b>40Z005</b>	300 0	19 0,27	0 0,00	34 0,71	00:14 14,00	<b>40Z005</b> <b>40Z003</b>	66,12 65,89	64,37 64,36	64,60 64,52	0,23 0,16	1,52 1,37	
<b>40Z006</b>	300 0	51 0,73	0 0,00	11 0,28	00:14 10,00	<b>40Z006</b> <b>40Z005</b>	66,00 66,12	64,44 64,37	64,60 64,60	0,16 0,23	1,40 1,52	
<b>50Z001</b>	500 0	238 1,21	0 0,00	397 2,02	00:15 15,00	<b>50Z001</b> <b>10Z024</b>	66,00 66,00	64,08 63,98	65,49 64,53	1,41 0,55	0,51 1,47	Staugrenze Einstau
<b>50Z002</b>	500 0	164 0,83	0 0,00	388 1,98	00:13 13,00	<b>50Z002</b> <b>50Z001</b>	66,00 66,00	64,11 64,08	65,52 65,49	1,41 1,41	0,48 0,51	Staugrenze Staugrenze
<b>50Z003</b>	500 0	118 0,60	0 0,00	-486 -2,48	00:14 14,00	<b>50Z003</b> <b>50Z002</b>	65,97 66,00	64,04 64,06	65,52 65,97	1,48 1,91	0,45 0,03	Staugrenze Staugrenze
<b>50Z004</b>	400 0	133 1,06	0 0,00	315 2,51	00:16 16,00	<b>50Z004</b> <b>50Z003</b>	66,02 65,97	64,04 63,95	65,97 65,97	1,93 2,02	0,05 0,00	Staugrenze Überstau 0
<b>50Z005</b>	400 0	103 0,82	0 0,00	241 1,92	00:13 13,00	<b>50Z005</b> <b>50Z004</b>	66,00 66,02	64,20 64,12	66,00 65,97	1,80 1,85	0,00 0,05	Überstau 0 Staugrenze
<b>50Z006</b>	400 0	106 0,85	0 0,00	150 1,19	00:16 16,00	<b>50Z006</b> <b>50Z005</b>	65,95 66,00	64,28 64,21	65,95 66,00	1,67 1,79	0,00 0,00	Überstau 1 Überstau 0
<b>50Z007</b>	400 0	109 0,87	0 0,00	109 0,87	00:18 18,00	<b>50Z007</b> <b>50Z006</b>	65,96 65,95	64,36 64,28	65,96 65,95	1,60 1,67	0,00 0,00	Staugrenze Überstau 1
<b>50Z008</b>	400 0	41 0,33	0 0,00	-106 -0,85	00:19 19,00	<b>50Z008</b> <b>50Z007</b>	65,98 65,96	64,35 64,36	65,96 65,98	1,61 1,62	0,02 -0,02	Staugrenze Überdruck
<b>50Z009</b>	400 0	126 1,00	0 0,00	-73 -0,62	00:12 12,00	<b>50Z009</b> <b>50Z008</b>	65,96 65,98	64,45 64,36	65,96 65,98	1,51 1,62	0,00 0,00	Überdruck Überdruck
<b>51Z001</b>	300 0	38 0,54	0 0,00	73 1,04	00:16 16,00	<b>51Z001</b> <b>50Z003</b>	66,00 65,97	63,96 63,92	65,83 65,97	1,87 2,05	0,17 0,00	Staugrenze Überstau 0
<b>51Z002</b>	300 0	68 0,96	0 0,00	48 0,67	00:14 14,00	<b>51Z002</b> <b>51Z001</b>	66,00 66,00	64,21 64,09	66,00 65,83	1,79 1,74	0,00 0,17	Überstau 0 Staugrenze



Gebiet Rechnung	DN Best DN Gepl.	Q <sub>voll</sub> $l/s$	Q <sub>d</sub> $l/s$	Q <sub>max</sub> $l/s$	Zeit hh:mm	Von Sch. Nach Sch.	Gel.- höhen m.ü.NN	Sohl- höhen m.ü.NN	Stau- höhen m.ü.Soh. m.u.Gel	Ein/Überstau Bemerkung m³	
<b>52Z001</b>	300 0	56 0,79	0 0,00	51 0,73	00:14 14,00	<b>52Z001</b> <b>50Z005</b>	66,10 66,00	64,27 64,12	66,10 66,00	1,83 1,88	0,00
<b>70Z002</b>	300 0	125 1,77	0 0,00	0 0,00	00:00 0,00	<b>70Z002</b> <b>70Z001</b>	65,93 66,03	63,70 63,11	63,70 63,11	0,00 0,00	2,23 2,92
<b>70Z003</b>	300 0	43 0,61	0 0,00	0 0,00	00:00 0,00	<b>70Z003</b> <b>70Z008</b>	66,02 66,04	64,50 64,46	64,50 64,46	0,00 0,00	1,52 1,58
<b>70Z004</b>	300 0	75 1,06	0 0,00	0 0,00	00:00 0,00	<b>70Z004</b> <b>70Z003</b>	65,90 66,02	64,65 64,50	64,65 64,50	0,00 0,00	1,25 1,52
<b>70Z005</b>	300 0	65 0,91	0 0,00	0 0,00	00:00 0,00	<b>70Z005</b> <b>70Z004</b>	65,96 65,90	64,79 64,65	64,79 64,65	0,00 0,00	1,17 1,25
<b>70Z006</b>	300 0	90 1,27	0 0,00	0 0,00	00:00 0,00	<b>70Z006</b> <b>70Z005</b>	66,02 65,96	64,88 64,79	64,88 64,79	0,00 0,00	1,14 1,17
<b>70Z008</b>	300 0	63 0,90	0 0,00	0 0,00	00:00 0,00	<b>70Z008</b> <b>70Z002</b>	66,04 65,93	64,46 64,31	64,46 64,31	0,00 0,00	1,58 1,62
<b>71Z001</b>	300 0	75 1,06	0 0,00	0 0,00	00:00 0,00	<b>71Z001</b> <b>70Z004</b>	65,87 65,90	64,88 64,75	64,88 64,75	0,00 0,00	0,99 1,15
<b>EBW 2A</b>	2.200 16,20	61.574 0,00	0 5,55	1.276 19,00	00:20 19,00	<b>EBW 2A</b> <b>RW0 7</b>	66,12 66,26	57,67 55,47	57,88 55,75	0,21 0,28	8,24 10,51
<b>MBW 1</b>	2.200 0	11.920 3,14	0 0,00	75 0,98	00:15 12,00	<b>MBW 1</b> <b>ÜBW</b>	66,40 66,56	60,91 60,83	61,03 60,94	0,12 0,11	5,37 5,62
<b>RW0 7</b>	2.200 0	36.649 9,64	0 0,00	1.272 4,68	00:20 19,00	<b>RW0 7</b> <b>EBW 1</b>	66,26 58,49	55,47 53,30	55,75 53,57	0,28 0,27	10,51 4,92
<b>RW52</b>	0 300	298 4,21	0 0,00	0 0,00	00:00 0,00	<b>RW52</b> <b>25Z003</b>	66,03 66,04	64,24 62,74	64,24 62,74	0,00 0,00	1,79 3,30
<b>ÜBW</b>	2.200 0	18.107 4,76	0 0,00	38 0,78	00:15 12,00	<b>ÜBW</b> <b>EBW 2A</b>	66,56 66,12	57,78 57,67	57,89 57,88	0,11 0,21	8,67 8,24
<b>ÜBW_A</b>	2.200 0	17.756 4,67	0 0,00	92 1,56	00:18 18,00	<b>ÜBW</b> <b>ABW 1A</b>	66,56 66,12	57,78 57,67	57,89 57,77	0,11 0,10	8,67 8,35

Nach der Abtrennung der Restfläche beträgt der Abfluss aus dem bestehenden Auslaufbauwerk bei dem Bemessungsregen also  $1.272 \frac{l}{s}$  (siehe Haltung RW0 7). Dieser Wert müsste auch nach der Erschließung eingehalten werden.

## 2.4. Vordimensionierung der Versickerungsanlage

Der noch nicht erschlossene Flächenanteil verläuft in Höhen zwischen 65,7 und 66,4 nahezu waagerecht. Aus topografischen Gründen bestehen also keine Einschränkungen der Lage.

Die im Bebauungsplan ausgewiesene Grünfläche hat allerdings eine Höhenlage zwischen 69,5 und 70,8. Hier wäre eine Versickerungsanlage also nur mit enormem Bodenantrag herzustellen.

Die Versickerungsanlage wird aus wasserwirtschaftlichen und nicht aus hydraulischen Erwägungen vorgesehen; die Entwässerung könnte genauso über die bestehende Kanalisation erfolgen.



Es wird also vorgeschlagen, die Versickerungsanlage in der Nähe der bestehenden Kanalisation anzordnen und eine Notentlastung vorzusehen. Die Versickerung selbst könnte dann kleiner dimensioniert werden.

## 1. Grunddaten

Angeschlossene Fläche	$A_E$	=	91.700 m <sup>2</sup>
Abflussbeiwert	$\psi$	=	0,800 -
Häufigkeit	$n$	=	1 <sup>1/a</sup>
Durchlässigkeitsbeiwert	$k_f$	=	9,10E-05 m/s
Beckensohle	$A_{s,min}$	=	575 m <sup>2</sup>
Beckenfläche	$A_{B,max}$	=	2300 m <sup>2</sup>
Beckenhöhe	$h$	=	3 m
Abstand zum Grundwasser	$l_s$	=	5 m
Zuschlagsfaktor	$f_z$	=	1,2 -

## 2. Bemessungsannahmen

Max. Einstauhöhe	$z$	=	1,50 m
------------------	-----	---	--------

## 3. Berechnungen

Undurchlässige Fläche	$A_U$	=	73.360 m <sup>2</sup>
Max. Versickerungsfläche	$A_{s,max}$	=	1438 m <sup>2</sup>
Mittlere Versickerungsfläche	$A_s$	=	1006,25 m <sup>2</sup>
Beckenvolumen	$V$	=	3018,75 m <sup>3</sup>
Durchlässigkeitsbeiwert	$k_{f,u}$	=	4,55E-05 m/s
Hydraulisches Gefälle	$l$	=	1,130 m/s
Filtergeschwindigkeit	$v_{f,u}$	=	5,14E-05 m/s
Versickerungsrate	$Q_s$	=	73,94 l/s
Spez. Versickerungsrate	$q_s$	=	10,08 l/sha

## 4. Ergebnis

Maßgebende Regendauer	$D$	=	360 min
Volumen	$V$	=	1468,8 m <sup>3</sup>
Einstauhöhe	$z_M$	=	1,48 m
Entleerungszeit	$t$	=	5,52 h

## 2.5. Kanalnetzberechnung (nach Ausbau)

### Stammdaten

Nummer der Berechnung	2
Kanalnetz	20346-2 (Ablage=1)
Ausbaustufe	200 (Im Endausbau erforderlich)
Berechnungsregen	EulerWT5 (Euler-II Wthurm n=0,20)

## Berechnungsmethode

Es kommen folgende Programme zur Ausführung:



## **Statistische Angaben**

- Schmutzwasserabfluss:	0,0 l/s	Gesamtlänge:	2.946 m
- Fremdwasserabfluss:	0,0 l/s	Undurchl. Fläche:	0,8
- Konstanter Abfluss:	0,0 l/s	Durchl. Fläche:	0,2
<hr/>			
- Trockenwetterabfluss:	0,0 l/s	Gesamtfläche:	23,5 ha = 100,00%
<hr/>			
- Anfangsvolumen:	0 m <sup>3</sup>	Abflussvolumen:	1.829 m <sup>3</sup>
- Trockenwetterzufluss:	0 m <sup>3</sup>	Restvolumen:	776 m <sup>3</sup>
- Oberflchenzufluss:	3.126 m <sup>3</sup>	Gesamtvolumen:	2.605 m <sup>3</sup>
- Zufluss von außen:	0 m <sup>3</sup>	Uberstauvolumen:	52 - 70 m <sup>3</sup>
<hr/>			
- Gesamtvolumen:	3.126 m <sup>3</sup>	Volumenfehler:	16,67%

### Überstau- und Entlastungsmengen

Schacht	Dauer	Vol. min.	Vol. max.
14Z005	44,07 min	39,93 m <sup>3</sup>	39,93 m <sup>3</sup>
15Z013	4,43 min	0,00 m <sup>3</sup>	3,78 m <sup>3</sup>
15Z014	1,37 min	0,00 m <sup>3</sup>	0,31 m <sup>3</sup>
18Z001	0,03 min	0,00 m <sup>3</sup>	0,01 m <sup>3</sup>
20Z001	35,33 min	7,33 m <sup>3</sup>	7,33 m <sup>3</sup>
24Z001	32,87 min	4,57 m <sup>3</sup>	4,57 m <sup>3</sup>
50Z003	0,03 min	0,00 m <sup>3</sup>	0,14 m <sup>3</sup>
50Z004	0,07 min	0,00 m <sup>3</sup>	0,06 m <sup>3</sup>
50Z005	0,50 min	0,00 m <sup>3</sup>	0,28 m <sup>3</sup>
50Z006	1,67 min	0,00 m <sup>3</sup>	0,99 m <sup>3</sup>
50Z007	2,87 min	0,00 m <sup>3</sup>	1,03 m <sup>3</sup>
50Z008	2,20 min	0,00 m <sup>3</sup>	0,84 m <sup>3</sup>
50Z009	6,67 min	0,00 m <sup>3</sup>	10,72 m <sup>3</sup>



51Z001	0,07 min	0,00 m <sup>3</sup>	0,04 m <sup>3</sup>
51Z002	0,07 min	0,00 m <sup>3</sup>	0,01 m <sup>3</sup>
52Z001	0,43 min	0,00 m <sup>3</sup>	0,03 m <sup>3</sup>
ABW 1A	0,00 min	61,24 m <sup>3</sup>	0,00 m <sup>3</sup>
EBW 1	0,00 min	1.716,16 m <sup>3</sup>	0,00 m <sup>3</sup>

Summe 1.829,22 m<sup>3</sup> 70,07 m<sup>3</sup>

## Sonderbauwerke

### Speicherelement VB 2

- Bei Vollfüllung V = 7.500,00 m<sup>3</sup> bei H = 65,90 m.ü.NN
- Bei Berechnung V = 586,89 m<sup>3</sup> bei H = 63,37 m.ü.NN bei t = 01:00 h
- Freies Volumen V = 6.913,11 m<sup>3</sup> bei H = 2,53 m.u.OK

## Kanalnetz

Gebiet Rechnung	DN Best DN Gepl.	Q <sub>voll</sub> $\text{l/s}$	Q <sub>d</sub> $\text{l/s}$	Q <sub>max</sub> $\text{l/s}$	Zeit hh:mm	Von Sch. Nach Sch.	Gel.- höhen m.ü.NN	Sohl- höhen m.ü.NN	Stau- höhen			Ein/Überstau Bemerkung m <sup>3</sup>
									m.ü.NN	m.ü.Soh.	m.u.Gel	
10Z002	1.400 0	3.117 2,02	0 0,00	1.283 2,04	00:20 20,00	10Z002 19Z003	65,95 65,95	61,51 61,50	62,12 62,09	0,61 0,59	3,83 3,86	
10Z003	1.400 0	3.687 2,39	0 0,00	1.267 2,07	00:20 20,00	10Z003 10Z002	66,00 65,95	61,63 61,51	62,19 62,12	0,56 0,61	3,81 3,83	
10Z004	1.400 0	1.849 1,20	0 0,00	1.209 1,76	00:20 20,00	10Z004 10Z003	65,95 66,00	61,68 61,64	62,39 62,21	0,71 0,57	3,56 3,79	
10Z005	1.400 0	3.027 1,97	0 0,00	1.209 1,84	00:18 17,00	10Z005 10Z004	65,89 65,95	61,85 61,74	62,46 62,39	0,61 0,65	3,43 3,56	
10Z006	1.400 0	2.984 1,94	0 0,00	1.200 1,89	00:18 18,00	10Z006 10Z005	65,89 65,89	61,96 61,86	62,57 62,46	0,61 0,60	3,32 3,43	
10Z007	1.300 0	2.523 1,90	0 0,00	1.186 1,97	00:18 18,00	10Z007 10Z006	66,10 65,89	62,60 62,51	63,23 63,09	0,63 0,58	2,87 2,80	
10Z008	1.300 0	2.308 1,74	0 0,00	1.207 1,92	00:18 17,00	10Z008 10Z007	65,97 66,10	62,67 62,61	63,31 63,23	0,64 0,62	2,66 2,87	
10Z009	1.300 0	2.323 1,75	0 0,00	1.216 1,86	00:18 17,00	10Z009 10Z008	65,89 65,97	62,76 62,67	63,42 63,31	0,66 0,64	2,47 2,66	
10Z010	1.300 0	1.993 1,50	0 0,00	1.173 1,85	00:18 17,00	10Z010 10Z009	65,90 65,89	62,83 62,77	63,50 63,42	0,67 0,65	2,40 2,47	
10Z011	1.200 0	1.899 1,68	0 0,00	1.201 1,84	00:18 17,00	10Z011 10Z010	66,01 65,90	62,91 62,81	63,59 63,50	0,68 0,69	2,42 2,40	
10Z012	1.200 0	1.886 1,67	0 0,00	1.175 1,85	00:16 16,00	10Z012 10Z011	66,00 66,01	63,00 62,91	63,69 63,59	0,69 0,68	2,31 2,42	
10Z013	1.200 0	1.787 1,58	0 0,00	1.165 1,78	00:17 16,00	10Z013 10Z012	66,00 66,00	63,10 63,00	63,80 63,69	0,70 0,69	2,20 2,31	
10Z014	1.200 0	2.109 1,86	0 0,00	1.123 1,86	00:16 15,00	10Z014 10Z013	65,90 66,00	63,18 63,10	63,84 63,80	0,66 0,70	2,06 2,20	



Entwässerungskonzept zur Nachfolgenutzung von Teilflächen des Kernkraftwerks Mülheim-Kärlich

Gebiet Rechnung	DN Best DN Gepl.	Q <sub>voll</sub> l/s V <sub>voll</sub> m/s	Q <sub>d</sub> l/s V <sub>d</sub> m/s	Q <sub>max</sub> l/s V <sub>max</sub> m/s	Zeit hh:mm Zeit hh:mm	Von Sch. Nach Sch.	Gel.- höhen m.ü.NN	Sohl- höhen m.ü.NN	Stau- höhen		Ein/Überstau Bemerkung m³
									m.ü.Soh.	m.u.Gel	
<b>10Z015</b>	1.200 0	2.011 1.78	0 0,00	1.220 2,09	00:16 16,00	<b>10Z015</b> <b>10Z014</b>	66,02 65,90	63,25 63,18	63,89 63,84	0,64 0,66	2,13 2,06
<b>10Z016</b>	1.200 0	1.128 1,00	0 0,00	847 1,56	00:15 16,00	<b>10Z016</b> <b>10Z015</b>	65,98 66,02	63,34 63,31	63,97 63,89	0,63 0,58	2,01 2,13
<b>10Z017</b>	1.200 0	1.693 1,50	0 0,00	798 1,51	00:17 15,00	<b>10Z017</b> <b>10Z016</b>	65,63 65,98	63,41 63,34	64,01 63,97	0,60 0,63	1,62 2,01
<b>10Z018</b>	1.100 0	1.394 1,47	0 0,00	589 1,21	00:16 15,00	<b>10Z018</b> <b>10Z017</b>	65,93 65,63	63,43 63,40	64,02 64,01	0,59 0,61	1,91 1,62
<b>10Z019</b>	1.100 0	1.723 1,81	0 0,00	602 1,43	00:16 15,00	<b>10Z019</b> <b>10Z018</b>	65,94 65,93	63,53 63,44	64,02 64,02	0,49 0,58	1,92 1,91
<b>10Z020</b>	1.100 0	1.576 1,66	0 0,00	579 1,69	00:16 15,00	<b>10Z020</b> <b>10Z019</b>	65,96 65,94	63,63 63,54	64,08 64,02	0,45 0,48	1,88 1,92
<b>10Z021</b>	1.100 0	1.364 1,44	0 0,00	551 1,51	00:15 14,00	<b>10Z021</b> <b>10Z020</b>	66,13 65,96	63,71 63,63	64,18 64,08	0,47 0,45	1,95 1,88
<b>10Z022</b>	1.000 0	1.193 1,52	0 0,00	412 1,25	00:15 15,00	<b>10Z022</b> <b>10Z021</b>	66,00 66,13	63,85 63,70	64,25 64,18	0,40 0,48	1,75 1,95
<b>10Z023</b>	1.000 0	1.031 1,31	0 0,00	390 1,40	00:15 13,00	<b>10Z023</b> <b>10Z022</b>	66,00 66,00	63,93 63,87	64,34 64,25	0,41 0,38	1,66 1,75
<b>10Z024</b>	800 0	1.714 3,41	0 0,00	372 2,55	00:15 13,00	<b>10Z024</b> <b>10Z023</b>	66,00 66,00	64,28 64,01	64,53 64,34	0,25 0,33	1,47 1,66
<b>11Z001</b>	400 0	285 2,26	0 0,00	35 0,28	00:14 14,00	<b>11Z001</b> <b>10Z005</b>	65,88 65,89	61,62 61,55	62,46 62,46	0,84 0,91	3,42 3,43
<b>11Z002</b>	400 0	124 0,99	0 0,00	35 0,87	00:14 15,00	<b>11Z002</b> <b>11Z001</b>	66,16 65,88	62,99 62,88	63,14 63,01	0,15 0,13	3,02 2,87
<b>11Z003</b>	300 0	262 3,71	0 0,00	19 0,55	00:14 0,00	<b>11Z003</b> <b>11Z002</b>	66,25 66,16	64,57 62,90	64,62 63,14	0,05 0,24	1,63 3,02
<b>11Z004</b>	300 0	259 3,66	0 0,00	0 0,00	00:00 0,00	<b>11Z004</b> <b>11Z002</b>	66,18 66,16	64,81 62,92	64,81 63,14	0,00 0,22	1,37 3,02
<b>12Z001</b>	300 0	50 0,71	0 0,00	43 0,61	00:14 14,00	<b>12Z001</b> <b>10Z009</b>	66,12 65,89	62,70 62,63	63,44 63,42	0,74 0,79	2,68 2,47
<b>12Z002</b>	300 0	46 0,65	0 0,00	27 0,77	00:14 15,00	<b>12Z002</b> <b>12Z001</b>	64,14 66,12	63,48 63,42	63,65 63,54	0,17 0,12	0,49 2,58
<b>13Z001</b>	500 0	187 0,95	0 0,00	26 0,40	00:15 7,00	<b>13Z001</b> <b>10Z010</b>	66,02 65,90	62,92 62,82	63,50 63,50	0,58 0,68	2,52 2,40
<b>13Z002</b>	500	274	0	28	00:10 7,00	<b>13Z002</b> <b>RW0 5</b>	66,00 66,01	62,78 62,73	65,60 65,60	2,82 2,87	0,40 0,41
<b>13Z003</b>	400 0	152 1,21	0 0,00	86 1,25	00:15 16,00	<b>13Z003</b> <b>10Z003</b>	66,02 66,00	63,82 63,71	64,04 63,92	0,22 0,21	1,98 2,08
<b>13Z004</b>	300 0	44 0,62	0 0,00	68 0,96	00:15 15,00	<b>13Z004</b> <b>13Z003</b>	66,00 66,02	63,75 63,72	64,11 64,04	0,36 0,32	1,89 1,98
<b>13Z005</b>	300 0	75 1,06	0 0,00	36 1,05	00:15 15,00	<b>13Z005</b> <b>13Z004</b>	66,08 66,00	65,04 64,88	65,19 65,03	0,15 0,15	0,89 0,97
<b>13Z007</b>	300 0	50 0,70	0 0,00	10 0,59	00:14 14,00	<b>13Z007</b> <b>13Z004</b>	66,04 66,00	64,42 64,37	64,52 64,44	0,10 0,07	1,52 1,56
<b>14Z001</b>	400 0	119 0,94	0 0,00	55 0,70	00:15 12,00	<b>14Z001</b> <b>14Z004</b>	66,00 65,90	63,92 63,88	65,62 65,63	1,70 1,75	0,38 0,27
											Staugrenze Staugrenze



Entwässerungskonzept zur Nachfolgenutzung von Teilflächen des Kernkraftwerks Mülheim-Kärlich

Gebiet Rechnung	DN Best DN Gepl.	Q <sub>voll</sub> l/s V <sub>voll</sub> m/s	Q <sub>d</sub> l/s V <sub>d</sub> m/s	Q <sub>max</sub> l/s V <sub>max</sub> m/s	Zeit hh:mm Zeit hh:mm	Von Sch. Nach Sch.	Gel.- höhen m.ü.NN	Sohl- höhen m.ü.NN	Stau- höhen m.ü.Soh. m.u.Gel	Ein/Überstau Bemerkung m³		
<b>14Z002</b>	400 0	87 0,69	0 0,00	55 0,84	00:15 13,00	<b>14Z002</b> <b>14Z001</b>	66,02 66,00	63,98 63,93	65,66 65,62	1,68 1,69	0,36 0,38	Staugrenze Staugrenze
<b>14Z003</b>	400 0	227 1,81	0 0,00	31 0,46	00:17 13,00	<b>14Z003</b> <b>14Z002</b>	66,08 66,02	64,06 63,96	65,67 65,66	1,61 1,70	0,41 0,36	Staugrenze Staugrenze
<b>14Z004</b>	700 0	379 0,99	0 0,00	-75 -0,97	00:16 12,00	<b>14Z004</b> <b>14Z005</b>	65,90 65,58	63,88 63,90	65,58 65,63	1,70 1,73	0,32 -0,05	Staugrenze Überdruck
<b>14Z005</b>	400 0	442 3,52	0 0,00	25 1,65	00:12 10,00	<b>14Z005</b> <b>13Z002</b>	65,58 66,00	63,90 63,12	65,58 65,60	1,68 2,48	0,00 0,40	Überstau 40 Staugrenze
<b>15Z001</b>	500 0	111 0,57	0 0,00	376 1,91	00:14 15,00	<b>15Z001</b> <b>10Z015</b>	66,01 66,02	63,28 63,25	65,12 63,89	1,84 0,64	0,89 2,13	Staugrenze Einstau
<b>15Z002</b>	500 0	747 3,80	0 0,00	366 2,44	00:14 14,00	<b>15Z002</b> <b>15Z001</b>	66,00 66,01	63,97 63,30	64,36 65,12	0,39 1,82	1,64 0,89	Staugrenze
<b>15Z003</b>	500 0	96 0,49	0 0,00	345 2,22	00:16 13,00	<b>15Z003</b> <b>15Z002</b>	69,86 66,00	63,98 63,97	65,03 64,36	1,05 0,39	4,83 1,64	Einstau
<b>15Z004</b>	400 0	110 0,88	0 0,00	237 1,88	00:15 15,00	<b>15Z004</b> <b>15Z003</b>	67,07 69,86	63,98 63,91	65,33 65,03	1,35 1,12	1,74 4,83	Einstau Einstau
<b>15Z005</b>	400 0	105 0,83	0 0,00	223 1,77	00:13 13,00	<b>15Z005</b> <b>15Z004</b>	66,83 67,07	64,05 63,99	66,10 65,33	2,05 1,34	0,73 1,74	Staugrenze Einstau
<b>15Z006</b>	400 0	178 1,42	0 0,00	207 1,65	00:14 14,00	<b>15Z006</b> <b>15Z005</b>	67,05 66,83	64,15 64,05	66,68 66,10	2,53 2,05	0,37 0,73	Staugrenze Staugrenze
<b>15Z007</b>	400 0	146 1,16	0 0,00	233 1,85	00:14 14,00	<b>15Z007</b> <b>15Z006</b>	67,02 67,05	64,21 64,14	66,47 66,68	2,26 2,54	0,55 0,37	Staugrenze Staugrenze
<b>15Z008</b>	400 0	108 0,86	0 0,00	-254 -2,02	00:15 15,00	<b>15Z008</b> <b>15Z007</b>	67,03 67,02	64,16 64,21	66,47 66,72	2,31 2,51	0,56 0,30	Staugrenze Staugrenze
<b>15Z009</b>	400 0	97 0,77	0 0,00	197 1,56	00:14 14,00	<b>15Z009</b> <b>15Z008</b>	66,96 67,03	64,22 64,18	66,37 66,72	2,15 2,54	0,59 0,31	Staugrenze Staugrenze
<b>15Z010</b>	300 0	58 0,82	0 0,00	121 1,71	00:14 14,00	<b>15Z010</b> <b>15Z009</b>	67,03 66,96	64,29 64,22	66,50 66,37	2,21 2,15	0,53 0,59	Staugrenze Staugrenze
<b>15Z011</b>	300 0	47 0,66	0 0,00	116 1,65	00:14 14,00	<b>15Z011</b> <b>15Z010</b>	66,98 67,03	64,34 64,29	66,41 66,50	2,07 2,21	0,57 0,53	Staugrenze Staugrenze
<b>15Z012</b>	300 0	46 0,65	0 0,00	81 1,15	00:20 20,00	<b>15Z012</b> <b>15Z011</b>	66,93 66,98	64,40 64,35	66,23 66,41	1,83 2,06	0,70 0,57	Staugrenze Staugrenze
<b>15Z013</b>	300 0	100 1,42	0 0,00	71 1,01	00:21 21,00	<b>15Z013</b> <b>15Z012</b>	66,00 66,93	64,63 64,40	66,00 66,23	1,37 1,83	0,00 0,70	Überstau 4 Staugrenze
<b>15Z014</b>	300 0	64 0,90	0 0,00	-64 -0,91	00:18 18,00	<b>15Z014</b> <b>15Z013</b>	66,08 66,00	64,51 64,63	66,00 66,08	1,49 1,45	0,08 -0,08	Staugrenze Überdruck
<b>18Z001</b>	300 0	102 1,44	0 0,00	32 0,45	00:15 15,00	<b>18Z001</b> <b>10Z019</b>	66,00 65,94	63,27 63,03	65,94 64,02	2,67 0,99	0,06 1,92	Staugrenze Einstau
<b>19Z001</b>	300 0	943 13,35	0 0,00	19 1,41	00:14 0,00	<b>19Z001</b> <b>19Z003</b>	66,00 65,95	63,01 61,48	63,04 62,08	0,03 0,60	2,96 3,87	Einstau
<b>19Z002</b>	300 0	86 1,21	0 0,00	19 0,97	00:14 14,00	<b>19Z002</b> <b>19Z001</b>	66,18 66,00	65,12 64,90	65,22 64,99	0,10 0,09	0,96 1,01	Tiefe
<b>19Z003</b>	1.400 0	3.556 2,31	0 0,00	1.288 2,14	00:20 20,00	<b>19Z003</b> <b>10Z001</b>	65,95 65,95	61,50 61,40	62,08 61,98	0,58 0,58	3,87 3,97	
<b>20Z002</b>	800 0	1.148 2,28	0 0,00	-91 0,38	00:20 4,00	<b>20Z002</b> <b>20Z001</b>	66,10 66,00	61,92 61,62	66,02 66,00	4,10 4,38	0,08 0,00	Staugrenze Überstau 7



Entwässerungskonzept zur Nachfolgenutzung von Teilflächen des Kernkraftwerks Mülheim-Kärlich

Gebiet Rechnung	DN Best DN Gepl.	Q <sub>voll</sub> l/s V <sub>voll</sub> m/s	Q <sub>d</sub> l/s V <sub>d</sub> m/s	Q <sub>max</sub> l/s V <sub>max</sub> m/s	Zeit hh:mm Zeit hh:mm	Von Sch. Nach Sch.	Gel.- höhen m.ü.NN	Sohl- höhen m.ü.NN	Stau- höhen m.ü.Soh. m.u.Gel	Ein/Überstau Bemerkung m³	
<b>23Z001</b>	300 0	124 1,76	0 0,00	70 1,80	00:15 15,00	<b>23Z001</b> <b>25Z003</b>	66,09 66,04	64,01 63,42	64,17 63,58	0,16 0,16	1,92 2,46
<b>24Z001</b>	400 0	469 3,73	0 0,00	18 1,81	00:15 15,00	<b>24Z001</b> <b>20Z001</b>	66,00 66,00	64,49 63,78	66,00 66,00	1,51 2,22	0,00 0,00
<b>30Z001</b>	600 0	338 1,20	0 0,00	200 1,31	00:17 14,00	<b>30Z001</b> <b>10Z017</b>	65,90 65,63	63,71 63,61	64,06 64,01	0,35 0,40	1,84 1,62
<b>30Z002</b>	600 0	5 0,02	0 0,00	172 1,15	00:17 17,00	<b>30Z002</b> <b>30Z001</b>	66,00 65,90	64,01 64,01	64,37 64,28	0,36 0,27	1,63 1,62
<b>30Z003</b>	600 0	328 1,16	0 0,00	126 0,91	00:16 14,00	<b>30Z003</b> <b>30Z002</b>	65,92 66,00	64,11 64,06	64,39 64,37	0,28 0,31	1,53 1,63
<b>30Z004</b>	400 0	120 0,95	0 0,00	99 1,15	00:16 16,00	<b>30Z004</b> <b>30Z003</b>	65,89 65,92	64,69 64,58	64,99 64,81	0,30 0,23	0,90 1,11
<b>30Z005</b>	400 0	88 0,70	0 0,00	53 0,88	00:16 16,00	<b>30Z005</b> <b>30Z004</b>	65,96 65,89	65,03 64,98	65,25 65,14	0,22 0,16	0,71 0,75
<b>40Z001</b>	700 0	322 0,84	0 0,00	115 0,97	00:16 17,00	<b>40Z001</b> <b>10Z021</b>	65,96 66,13	64,22 64,18	64,50 64,39	0,28 0,21	1,46 1,74
<b>40Z002</b>	700 0	617 1,60	0 0,00	115 1,00	00:15 15,00	<b>40Z002</b> <b>40Z001</b>	66,02 65,96	64,31 64,22	64,51 64,50	0,20 0,28	1,51 1,46
<b>40Z003</b>	500 0	349 1,78	0 0,00	77 0,77	00:15 15,00	<b>40Z003</b> <b>40Z002</b>	65,89 66,02	64,36 64,16	64,52 64,51	0,16 0,35	1,37 1,51
<b>40Z005</b>	300 0	19 0,27	0 0,00	34 0,71	00:14 14,00	<b>40Z005</b> <b>40Z003</b>	66,12 65,89	64,37 64,36	64,60 64,52	0,23 0,16	1,52 1,37
<b>40Z006</b>	300 0	51 0,73	0 0,00	11 0,28	00:14 10,00	<b>40Z006</b> <b>40Z005</b>	66,00 66,12	64,44 64,37	64,60 64,60	0,16 0,23	1,40 1,52
<b>50Z001</b>	500 0	238 1,21	0 0,00	390 1,99	00:13 13,00	<b>50Z001</b> <b>10Z024</b>	66,00 66,00	64,08 63,98	65,48 64,53	1,40 0,55	0,52 1,47
<b>50Z002</b>	500 0	164 0,83	0 0,00	402 2,05	00:17 17,00	<b>50Z002</b> <b>50Z001</b>	66,00 66,00	64,11 64,08	65,82 65,48	1,71 1,40	0,18 0,52
<b>50Z003</b>	500 0	118 0,60	0 0,00	-468 -2,39	00:16 16,00	<b>50Z003</b> <b>50Z002</b>	65,97 66,00	64,04 64,06	65,82 65,97	1,78 1,91	0,15 0,03
<b>50Z004</b>	400 0	133 1,06	0 0,00	322 2,56	00:16 16,00	<b>50Z004</b> <b>50Z003</b>	66,02 65,97	64,04 63,95	66,02 65,97	1,98 2,02	0,00 0,00
<b>50Z005</b>	400 0	103 0,82	0 0,00	241 1,92	00:16 16,00	<b>50Z005</b> <b>50Z004</b>	66,00 66,02	64,20 64,12	66,00 66,02	1,80 1,90	0,00 0,00
<b>50Z006</b>	400 0	106 0,85	0 0,00	142 1,13	00:18 18,00	<b>50Z006</b> <b>50Z005</b>	65,95 66,00	64,28 64,21	65,95 66,00	1,67 1,79	0,00 0,00
<b>50Z007</b>	400 0	109 0,87	0 0,00	118 0,94	00:24 25,00	<b>50Z007</b> <b>50Z006</b>	65,96 65,95	64,36 64,28	65,96 65,95	1,60 1,67	0,00 0,00
<b>50Z008</b>	400 0	41 0,33	0 0,00	-135 -1,08	00:28 28,00	<b>50Z008</b> <b>50Z007</b>	65,98 65,96	64,35 64,36	65,96 65,98	1,61 1,62	0,02 -0,02
<b>50Z009</b>	400 0	126 1,00	0 0,00	98 0,78	00:27 27,00	<b>50Z009</b> <b>50Z008</b>	65,96 65,98	64,45 64,36	65,96 65,98	1,51 1,62	0,00 0,00
<b>51Z001</b>	300 0	38 0,54	0 0,00	82 1,16	00:16 16,00	<b>51Z001</b> <b>50Z003</b>	66,00 65,97	63,96 63,92	65,95 65,97	1,99 2,05	0,05 0,00
<b>51Z002</b>	300 0	68 0,96	0 0,00	38 0,58	00:14 7,00	<b>51Z002</b> <b>51Z001</b>	66,00 66,00	64,21 64,09	66,00 65,95	1,79 1,86	0,00 0,05



Gebiet Rechnung	DN Best DN Gepl.	Q <sub>voll</sub> $l_s$ V <sub>voll</sub> $m^3/s$	Q <sub>d</sub> $l_s$ V <sub>d</sub> $m^3/s$	Q <sub>max</sub> $l_s$ V <sub>max</sub> $m^3/s$	Zeit hh:mm Zeit hh:mm	Von Sch. Nach Sch.	Gel.- höhen m.ü.NN	Sohl- höhen m.ü.NN	Stau- höhen m.ü.Soh. m.u.Gel	Ein/Überstau Bemerkung m³		
<b>52Z001</b>	300 0	56 0,79	0 0,00	52 0,74	00:14 14,00	<b>52Z001</b> <b>50Z005</b>	66,10 66,00	64,27 64,12	66,10 66,00	1,83 1,88	0,00 0,00	Überstau 0 Überstau 0
<b>70Z002</b>	300 0	125 1,77	0 0,00	0 0,00	00:00 0,00	<b>70Z002</b> <b>70Z001</b>	65,93 66,03	63,70 63,11	63,70 63,11	0,00 0,00	2,23 2,92	
<b>70Z003</b>	300 0	43 0,61	0 0,00	0 0,00	00:00 0,00	<b>70Z003</b> <b>70Z008</b>	66,02 66,04	64,50 64,46	64,50 64,46	0,00 0,00	1,52 1,58	
<b>70Z004</b>	300 0	75 1,06	0 0,00	0 0,00	00:00 0,00	<b>70Z004</b> <b>70Z003</b>	65,90 66,02	64,65 64,50	64,65 64,50	0,00 0,00	1,25 1,52	
<b>70Z005</b>	300 0	65 0,91	0 0,00	0 0,00	00:00 0,00	<b>70Z005</b> <b>70Z004</b>	65,96 65,90	64,79 64,65	64,79 64,65	0,00 0,00	1,17 1,25	
<b>70Z006</b>	300 0	90 1,27	0 0,00	0 0,00	00:00 0,00	<b>70Z006</b> <b>70Z005</b>	66,02 65,96	64,88 64,79	64,88 64,79	0,00 0,00	1,14 1,17	
<b>70Z008</b>	300 0	63 0,90	0 0,00	0 0,00	00:00 0,00	<b>70Z008</b> <b>70Z002</b>	66,04 65,93	64,46 64,31	64,46 64,31	0,00 0,00	1,58 1,62	
<b>71Z001</b>	300 0	75 1,06	0 0,00	0 0,00	00:00 0,00	<b>71Z001</b> <b>70Z004</b>	65,87 65,90	64,88 64,75	64,88 64,75	0,00 0,00	0,99 1,15	Tiefe
<b>EBW 2A</b>	2.200 16,20	61.574 0,00	0 5,57	1.292 19,00	00:20	<b>EBW 2A</b> <b>RW 0 7</b>	66,12 66,26	57,67 55,47	57,88 55,75	0,21 0,28	8,24 10,51	
<b>MBW 1</b>	2.200 0	11.920 3,14	0 0,00	75 0,98	00:15	<b>MBW 1</b> <b>ÜBW</b>	66,40 66,56	60,91 60,83	61,03 60,94	0,12 0,11	5,37 5,62	
<b>RW 0 7</b>	2.200 0	36.649 9,64	0 0,00	1.290 4,69	00:20	<b>RW 0 7</b> <b>EBW 1</b>	66,26 58,49	55,47 53,30	55,75 53,57	0,28 0,27	10,51 4,92	
<b>RW52</b>	0 300	298 4,21	0 0,00	0 0,00	00:00	<b>RW52</b> <b>25Z003</b>	66,03 66,04	64,24 62,74	64,24 62,74	0,00 0,00	1,79 3,30	
<b>ÜBW</b>	2.200 0	18.107 4,76	0 0,00	39 0,73	00:14 12,00	<b>ÜBW</b> <b>EBW 2A</b>	66,56 66,12	57,78 57,67	57,88 57,88	0,10 0,21	8,68 8,24	
<b>ÜBW_A</b>	2.200 0	17.756 4,67	0 0,00	87 1,46	00:23 23,00	<b>ÜBW</b> <b>ABW 1A</b>	66,56 66,12	57,78 57,67	57,88 57,77	0,10 0,10	8,68 8,35	
<b>VB 0 1</b>	0 1.000	2.560 3,26	0 0,00	867 2,78	00:18 21,00	<b>VB 1</b> <b>VB 2</b>	65,90 65,90	62,90 62,40	63,63 63,37	0,73 0,97	2,27 2,53	

### Ergebnis

Ein fünfjähriges Starkregenereignis führt nicht zum Anspringen der Notentlastung. Das Becken wird nur mäßig gefüllt.

## 2.6. Vordimensionierung der Versickerungsanlage zur BSG-Fläche

Angeschlossene Fläche	$A_E = 3,108 \text{ ha}$
Abflussbeiwert	$\Psi = 0,60 -$
Abflusswirksame Fläche	$A_{red} = 1,86 \text{ ha}$



## 1. Grunddaten

Angeschlossene Fläche	$A_E$	=	31.080 m <sup>2</sup>
Abflussbeiwert	$\psi$	=	0,600 -
Häufigkeit	$n$	=	0,1 <sup>1/a</sup>
Durchlässigkeitsbeiwert	$k_f$	=	1,20E-04 m/s
Beckensohle	$A_{s,min}$	=	250 m <sup>2</sup>
Beckenfläche	$A_{B,max}$	=	1000 m <sup>2</sup>
Beckenhöhe	$h$	=	3 m
Abstand zum Grundwasser	$l_s$	=	5 m
Zuschlagsfaktor	$f_z$	=	1,2 -

## 2. Bemessungsannahmen

Max. Einstauhöhe	$z$	=	1,50 m
------------------	-----	---	--------

## 3. Berechnungen

Undurchlässige Fläche	$A_U$	=	18.648 m <sup>2</sup>
Max. Versickerungsfläche	$A_{s,max}$	=	625 m <sup>2</sup>
Mittlere Versickerungsfläche	$A_s$	=	437,50 m <sup>2</sup>
Beckenvolumen	$V$	=	1312,50 m <sup>3</sup>
Durchlässigkeitsbeiwert	$k_{f,u}$	=	6,00E-05 m/s
Hydraulisches Gefälle	$l$	=	1,130 m/s
Filtergeschwindigkeit	$v_{f,u}$	=	6,78E-05 m/s
Versickerungsrate	$Q_s$	=	42,39 l/s
Spez. Versickerungsrate	$q_s$	=	22,73 l/sha

## 4. Ergebnis

Maßgebende Regendauer	$D$	=	180 min
Volumen	$V$	=	638,8 m <sup>3</sup>
Einstauhöhe	$z_M$	=	1,48 m
Entleerungszeit	$t$	=	4,19 h