Vollzug der Wassergesetze; Erlaubnisverfahren gemäß § 15 Wasserhaushaltsgesetz (WHG) i.V.m. § 16 Landeswassergesetz (LWG) für die Einleitung von nichtbehandlungsbedürftigem Niederschlagswasser

BEKANNTMACHUNG

- 1. Die Verbandsgemeindewerke Göllheim, Gutenbergstraße 4, 67307 Göllheim, haben bei der Kreisverwaltung Donnersbergkreis, Uhlandstraße 2, 67292 Kirchheimbolanden als zuständige untere Wasserbehörde einen Antrag auf Erteilung einer gehobenen Erlaubnis zur Einleitung von nichtbehandlungsbedürftigem Niederschlagswasser aus dem Neubaugebiet "In den Bohngärten, 2. Bauabschnitt" über ein Regenrückhaltebecken in den Mangelbach (Gewässer III. Ordnung), Gemarkung Lautersheim, Verbandsgemeinde Göllheim, gestellt.
- 2. Es wird darauf hingewiesen, dass
- 2.1 die dem Vorhaben zugrundeliegenden Unterlagen bei der

Verbandsgemeindeverwaltung Göllheim Ansprechpartner: Herr Sengül, Telefon: 06351/4909-47 Freiherr-vom-Stein-Straße 1-3 67307 Göllheim

in der Zeit vom 06.08.2021 bis einschließlich 06.09.2021

während der üblichen Dienstzeiten nach vorheriger Terminvereinbarung zur Einsicht ausliegen;

2.2 Einwendungen gegen das Vorhaben bei der

Kreisverwaltung Donnersbergkreis Uhlandstraße 2 67292 Kirchheimbolanden

oder bei der

Verbandsgemeindeverwaltung Göllheim Freiherr-vom-Stein-Straße 1-3 67307 Göllheim

bis spätestens 20.09.2021

schriftlich oder zur Niederschrift erhoben werden können;

- 2.3 Vereinigungen, die auf Grund einer Anerkennung nach anderen Rechtsvorschriften befugt sind, Rechtsbehelfe nach der Verwaltungsgerichtsordnung (VwGO) gegen die Entscheidung nach § 74 Verwaltungsverfahrensgesetz (VwVfG) einzulegen, innerhalb der Frist nach Ziffer 2.2 Stellungnahmen zu dem Vorhaben bei den vorgenannten Stellen abgeben können;
- 2.4 mit Ablauf der Einwendungsfrist grundsätzlich alle Einwendungen und Stellungnahmen, die nicht auf besonderen privatrechtlichen Titeln beruhen, ausgeschlossen sind;

- 2.5 bei begründeten Einwendungen ein Erörterungstermin anberaumt wird;
- 2.6 bei Ausbleiben eines Beteiligten in dem Erörterungstermin auch ohne ihn verhandelt werden kann;
- 2.7 bei mehr als 50 vorzunehmenden Benachrichtigungen oder Zustellungen
 - die Personen, die Einwendungen erhoben haben, oder die Vereinigungen, die Stellungnahmen abgegeben haben, von dem Erörterungstermin durch öffentliche Bekanntmachung benachrichtigt werden können,
 - die Zustellung der Entscheidung über die Einwendungen durch öffentliche Bekanntmachung ersetzt werden kann;
- 2.8 nachträgliche Auflagen wegen benachteiligender Wirkungen nur verlangt werden können, wenn der Betroffene die nachteiligen Wirkungen nicht voraussehen konnte.
- 3. Diese Bekanntmachung sowie die zur Einsicht ausliegenden Planunterlagen sind im vorstehenden Zeitraum auch auf der Homepage der Kreisverwaltung Donnersbergkreis https://www.donnersberg.de/donnersbergkreis/Aktuelles unter dem Punkt Bekanntmachungen, Bekanntmachungen der unteren Wasserbehörde abrufbar. Maßgeblich sind im Zweifelsfall die zur Einsicht ausgelegten Unterlagen.

Es wird darauf hingewiesen, dass aufgrund der Corona-Pandemie eine Einsichtnahme nur unter vorheriger Terminvereinbarung sowie unter Einhaltung der aktuell geltenden Abstands- und Hygienevorschriften erfolgen kann.

Kirchheimbolanden, den 20.07.2021 Kreisverwaltung Donnerbergkreis In Vertretung

Gez. (Wolfgang Erfurt) 1. Kreisbeigeordneter Verbandsgemeindewerke Göllheim, Gutenbergstraße 4, 67307 Göllheim

Antragsteller

Erschließung Entwässerung Baugebiet "In den Bohngärten", 2. Bauabschnitt in der Ortsgemeinde Lautersheim inklusive Antrag auf Erteilung einer Einleiterlaubnis gemäß §§ 8, 15 WHG bzw. Genehmigung nach § 60 WHG i.V. § 62 LWG

Betreff

BESTÄTIGUNG

	Der Antragsteller ist Inhaber des Urheberrechtes der dem o.g. Wasserrechtsverfahren zu Grunde liegenden Planunterlagen und bestätigt, dass die Kreisverwaltung Donnersbergkreis als Erlaubnisbehörde diese Planung auf ihrer Homepage veröffentlichen darf.		
x	Das Urheberrecht für die dem Wasserrecht zugrunde liegenden Planunterlagen liegt beim Planersteller. Sei-		

liegenden Planunterlagen liegt beim Planersteller. Seitens des Inhabers des Urheberrechtes werden keine Bedenken dagegen erhoben, dass die Kreisverwaltung Donnersbergkreis als Erlaubnisbehörde diese Planung auf ihrer Homepage veröffentlichen darf.

(bitte ankreuzen)

Göllheim, 06.05.2021

für den Antragsteller Ort und Datum, Name, Amtsbezeichnung

Werkleiter

L OBERMEYER

OBERMEYER Infrastruktur GmbH & Co. KG Brüsseler Straße 5 87657 Kaiserslautem

Kaiserslautern, 14.06.2021 i. V. Dipl. Ing. (FH) Christoph Jung

für den Planersteller Ort und Datum, Name, Amtsbezeichnung

Sollten Bedenken gegen eine Veröffentlichung bestehen, wird seitens der Kreisverwaltung Donnersbergkreis, untere Wasserbehörde in Kirchheimbolanden als Erlaubnisbehörde auf ein mögliches Verfahrensrisiko hingewiesen.

Rechtsgrundlage:

§ 27a Verwaltungsverfahrensgesetz (VwVfG) "Öffentliche Bekanntmachung im Internet"





GENEHMIGUNGSPLANUNG

Erschließung Baugebiet "In den Bohngärten", 2. Bauabschnitt, in der Ortsgemeinde Lautersheim

- Entwässerung -
- Verbandsgemeindewerke Göllheim -

Projekt Nr.: 27163

Datum: 30.03.2021 / AAm

Ort: Kaiserslautern

Version: 1





GESAMTINHALTSVERZEICHNIS		Seite
Erläuterungsbericht		1 - 12
Kostenberechnung		1 - 12
Hydraulische Berechnung		1 - 17
Planbeilagen	Maßstab	Plan-Nr.
Übersichtskarte	1 : 25 000	04-SEW-UK-001
Lageplan Bestand	1 : 500	04-SEW-BP-001
Lageplan Einzugsgebiete	1 : 500	04-SEW-LP-001
Lageplan Planung	1 : 500	04-SEW-LP-002
Längsschnitte Misch- und Schmutzwasserkanal	1 : 500/50	04-SEW-LS-001
Längsschnitte Regenwasserkanal	1 : 500/50	04-SEW-LS-002
Schnitte Regenrückhaltebecken	1 : 100	04-SEW-LS-003
Drosselschacht	1:50	04-SEW-DT-001





Erschließung Baugebiet "In den Bohngärten", 2. Bauabschnitt, in der Ortsgemeinde Lautersheim

- Entwässerung -
- Verbandsgemeindewerke Göllheim -

Projekt Nr.: 27163 Datum: 30.03.2021 Ort: Kaiserslautern

Version: 1





1.	VERANLASSUNG	4
2.	PLANUNGSGRUNDLAGEN	4
3.	BESCHREIBUNG DES ERSCHLIESSUNGSGEBIETS / EINZUGSGEBIETS	4
4.	DERZEITIGE ENTWÄSSERUNGSSITUATION	5
5.	STARKREGENGEFÄHRDUNG	6
6.	BODENVERHÄLTNISSE	7
7.	STÄDTEBAULICHE PLANUNG	7
8.	WASSERWIRTSCHAFTLICHE AUSGLEICHSMASSNAHME ZUM 2. BAUABSCHNITT	8
9.	GEPLANTE MASSNAHMEN ZUM 2. BAUABSCHNITT "IN DEN BOHNGÄRTEN"	9
	9.1 Misch-/ Schmutzwasserkanalisation	9
	9.2 Oberflächenentwässerung/Regenwasserkanal	10
	9.3 Regenrückhaltebecken 2. Bauabschnitt	10
10.	KOSTENBERECHNUNG 2. BAUABSCHNITT	11
	10.1 Kostenzusammenstellung	
11.	RECHTSFOLGEN DER MASSNAHME	11
	11.1 Einleiterlaubnis an der Einleitstelle am Mangelbach	11
	11.2 Verschlechterungsverbot	11
	11.3 Landespflegerische Maßnahmen	12
	11.4 Grunddienstbarkeiten	12



DOKUMENTENNACHWEISE

ANHANG

Nr.	Dokumentenbezeichnung	Version
1	Antragsformular Einleiterlaubnis	



1. VERANLASSUNG

Die Ortsgemeinde Lautersheim beabsichtigt, den 2. Bauabschnitt des Baugebiets "In den Bohngärten" im Süden der Ortslage zu erschließen.

Die OBERMEYER Infrastruktur GmbH & Co. KG (ehem. OBERMEYER Planen + Beraten GmbH) wurde von den Verbandsgemeindewerken Göllheim beauftragt, die Genehmigungsplanung für die Schmutz- und Regenwasserkanalisation sowie für die Regenwasserbewirtschaftung zu erstellen.

2. PLANUNGSGRUNDLAGEN

Der Planung liegen folgende Unterlagen zugrunde:

- [1] Vermessung des Plangebiets
 I.B.F. Ingenieurbüro Fauß Service GmbH, Etschberg, Februar 2019
- [2] Generalentwässerungsplan für die Verbandsgemeinde Göllheim Arcadis Consult GmbH, Kaiserslautern, Januar 2002
- [3] Bebauungsplan "In den Bohngärten 2. Bauabschnitt, Änderung I", 14.01.2020 Übergabe durch Verbandsgemeinde Göllheim, Herr Diefenbach, per Mail am 11.11.2020
- [4] Starkregenkarte Lautersheim Landesamt für Umwelt Rheinland-Pfalz, Mainz, 2018
- [5] KOSTRA-Daten des Deutschen Wetterdienstes 2010R, Rasterfeld 19/73
- [6] Baugebiet "In den Bohngärten, 2. Bauabschnitt"- Entwässerungskonzept OBERMEYER Planen + Beraten GmbH, Kaiserslautern, Mai 2019
- [7] Entwurfsplanung Verkehrsanlagen Baugebiet "In den Bohngärten, 2. Bauabschnitt" OBERMEYER Infrastruktur GmbH & Co. KG, Kaiserslautern, März 2021
- [8] Örtliches Hochwasservorsorgekonzept Verbandsgemeinde Göllheim, Teil Lautersheim OBERMEYER Infrastruktur GmbH & Co. KG, Kaiserslautern, Stand Oktober 2020
- [9] Baugrunduntersuchung für das Neubaugebiet "In den Bohngärten", 2. Bauabschnitt BUG Consult GmbH, Kirchheimbolanden, August 2019

3. BESCHREIBUNG DES ERSCHLIESSUNGSGEBIETS / EINZUGSGEBIETS

Die nun geplante Erweiterung des Erschließungsgebiets umfasst den 2. Bauabschnitt des Baugebiets "In den Bohngärten" (rote Markierung). Es schließt südlich an die Ortslage Lautersheim an. Im Westen liegt der bereits 2003 erschlossene 1. Bauabschnitt des Bau-



gebiets "In den Bohngärten" (blaue Markierung). Die Planfläche wird derzeit landwirtschaftlich genutzt.

Die Geländetopografie fällt im Bereich der geplanten Wohnbebauung von Norden nach Süden.



Abbildung 1: Lage des Plangebiets (Quelle: ©LVermGeoRP)

Die betroffene Einleitstelle am Mangelbach liegt südwestlich des 1. Bauabschnitts. Es handelt sich um einen bereits vorhandenen Rohrdurchlass DN 300 von den Versickerungsanlagen des 1. Bauabschnitts. Da es sich im 1. Bauabschnitt jedoch um eine breitflächige Versickerung ohne gezielte Einleitung handelte (nur Notüberlauf), wurde die Einleitstelle bisher noch nicht offiziell beantragt.

In Abstimmung mit der Unteren Wasserbehörde der Kreisverwaltung des Donnerbergkreises wurde vereinbart, dass nun eine Neugenehmigung in Form einer gehobenen Erlaubnis für die Einleitung in den Mangelbach erforderlich ist. Eine Änderung der bestehenden Erlaubnisbescheide am Mangelbach (Genehmigungen von 1971, 1975 und 2007) ist nach Erachten der Unteren Wasserbehörde nicht erforderlich, da die max. zulässige Einleitmenge gemäß Bescheid nicht überschritten, sondern unterschritten wird.

4. DERZEITIGE ENTWÄSSERUNGSSITUATION

Die Ortsgemeinde Lautersheim wird überwiegend im Mischsystem entwässert. Auch im 1. Bauabschnitt des Baugebiets "In den Bohngärten" ist ein Mischwasserkanal verlegt. Nur die südlichen Grundstücke leiten das Oberflächenwasser in offene Versickerungsmulden mit Not-überlauf zur betroffenen Einleitstelle am Mangelbach (siehe Abbildung 2).



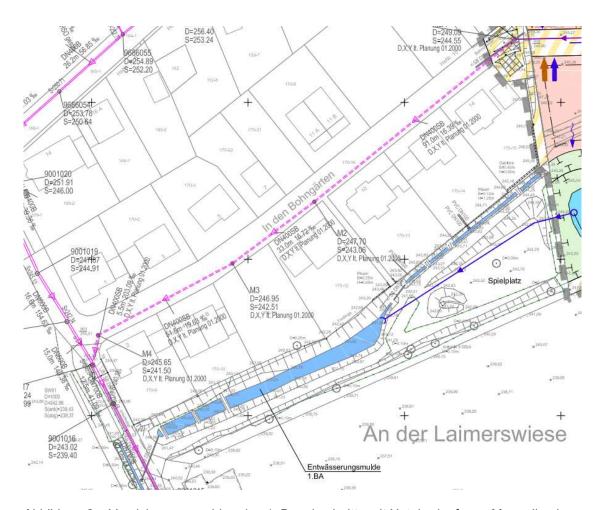


Abbildung 2: Versickerungsmulden des 1. Bauabschnitts mit Notüberlauf zum Mangelbach

Der Mangelbach ist ein Gewässer der III. Ordnung. Er beginnt etwa an den Versickerungsmulden und mündet ca. 1,5 km weiter südlich in den Rodenbach.

5. STARKREGENGEFÄHRDUNG

Im Oktober 2020 wurde ein örtliches Hochwasservorsorgekonzept [8] für die Ortsgemeinde Lautersheim, insbesondere im Hinblick auf das geplante Neubaugebiet "In den Bohngärten, 2. Bauabschnitt", erstellt. Die Starkregenkarten des Landes (LfU) weisen für die Erweiterung des Neubaugebiets eine mittlere bis hohe Gefährdung durch Starkregen aus. Im Extremfall kann es passieren, dass Sturzfluten nicht nur über den Weg hinweg ins Tal fließen, sondern auch in Richtung Ortslage gelangen. Das Neubaugebiet fällt insgesamt zu der Tiefenlinie. 3 bis 4 Grundstücke im Südosten sind derzeit allerdings im Tiefpunkt geplant [8].

Um den wilden Zufluss in den Ort zu vermeiden, wird der östliche Grünstreifen um ca. 1,0 m aufgeschüttet. Somit soll der Zufluss von Außengebietswasser am Neubaugebiet vorbei geleitet werden.





Abbildung 3: Auszug aus der Starkregenkarte des Landesamts für Umwelt Rheinland-Pfalz, 2018

6. BODENVERHÄLTNISSE

Im Zuge der Baugrunduntersuchung [9] wurden unterhalb des bis zu 0,8 m mächtigen Oberbodens verwitterte Mergelsteine und Tone aufgeschlossen (BS4 und BS5). Ebenfalls wurden im Bereich des Feldweges bis zu ca. 1,30 m Auffüllungen (BS1 bis BS3) in Form von Schluff, Sande und Tone aufgeschlossen. Danach folgen die zuvor genannten verwitterte Mergelsteine und Tone.

Die Versickerungsfähigkeit von Tonen liegt im Allgemeinen unterhalb der für Versickerung im DWA-Arbeitsblatt A 138 geforderten Durchlässigkeit des Untergrundes von $k_f \le 1 \text{ x } 10^{-5} \text{ m/s}$. Somit ist der Baugrund im Baugebiet für eine Versickerung von Oberflächenwasser ungeeignet.

Die Erkundungstiefe betrug maximal 5,00 m.

Zum Zeitpunkt der Untersuchungen wurde bis zur Erkundungstiefe kein Grund- oder Schichtwasser festgestellt.

7. STÄDTEBAULICHE PLANUNG

Das Plangebiet 2. Bauabschnitt ist rd. 1,8 ha groß und wird als allgemeines Wohngebiet gemäß [3] mit 20 Grundstücken vorgesehen. Die Planstraße schließt im Westen an das Ende der Straße "In den Bohngärten" im 1. Bauabschnitt an.





Abbildung 4: Bebauungsplan Lautersheim gemäß [3]

Von Norden her wird die Planstraße an die Straße "Im Dorngarten" angeschlossen. Zudem sind zwei kleine Stichstraßen vorgesehen.

Im Süden ist bis zum vorhandenen Wirtschaftsweg eine Grünfläche beabsichtigt, im Osten ein Grünstreifen mit einem neuen parallel verlaufenden Wirtschaftsweg.

8. WASSERWIRTSCHAFTLICHE AUSGLEICHSMASSNAHME ZUM 2. BAUABSCHNITT

Gemäß §§ 27/28 LWG (Landeswassergesetz Rheinland-Pfalz) ist für die Neuversiegelung von Flächen ein wasserwirtschaftlicher Ausgleich zu erbringen.

Bedingt durch die Mehrversiegelung von Flächen wird gemäß § 28 LWG ein wasserwirtschaftlicher Ausgleich erforderlich.

Der Befestigungsgrad der Grundstücke wurde entsprechend der GRZ von 0,3 im Bebauungsplan mit 30 % angesetzt. Zusätzlich zur GRZ werden 15 % Befestigung für Zufahrten angenommen.



Der wasserwirtschaftliche Ausgleich für das gesamte Baugebiet wird anhand folgender Flächen ermittelt:

Tabelle 1: Zusammenstellung der mehrversiegelten Flächen

Fläche	AE,k [m²]	Bef.grad	AE,b [ha]
Grundstücksflächen/ Privatfläche	12.200		
Dachfläche (30% Privatfläche)	3.660	1,0	0,37
Hofflächen/Zufahrten (15% Privat)	1.830	1,0	0,18
Grünflächen (55% Privatfläche)	6.710	0,0	0
Mischfläche (asphaltiert)	740	1,0	0,07
Mischfläche (gepflastert)	610	1,0	0,06
Gehweg (gepflastert)	650	1,0	0,07
Summe	14.200		0,75

A_{E,k} = Gesamtfläche

A_{E,b} = befestigter Anteil der Fläche

Unter dem Ansatz von 500 m³/ha A_{E,b}, zur Berechnung des Rückhaltevolumens für den wasserwirtschaftlichen Ausgleich, ergibt sich ein **Bedarfsvolumen von**

 $V = 0.75 \text{ ha x } 500 \text{ m}^3/\text{ha} = 375 \text{ m}^3.$

9. GEPLANTE MASSNAHMEN ZUM 2. BAUABSCHNITT "IN DEN BOHNGÄRTEN"

Die Entwässerung des Baugebiets erfolgt gemäß den Grundsätzen des Landeswassergesetzes bzw. Wasserhaushaltsgesetzes im Trennsystem.

Das anfallende Oberflächenwasser muss entsprechend den Grundsätzen der Abwasserbeseitigung § 55 (2) WHG vorrangig versickert oder alternativ zurückgehalten werden. Zur Retention des Oberflächenwassers wird im Baugebiet ein zentrales, offenes Regenrückhaltebecken in der Grünfläche südlich der geplanten Bebauung vorgesehen.

Das im geplanten Regenwasserkanal gesammelte Oberflächenwasser kann hier zurückgehalten, und gedrosselt über die offenen Versickerungsmulden des 1. Bauabschnitts zur Einleitstelle am Mangelbach weitergeleitet werden.

9.1 MISCH-/ SCHMUTZWASSERKANALISATION

Im Zuge der Kanalnetzberechnung [2] wurde als Sanierung eine Umverteilung des Abwassers an der Einmündung "Im Kirschgarten"/"Im Dorngarten" vorgesehen, um die Mischwasserkanalisation in der Straße "Im Dorngarten" zu entlasten. Über einen neu herzustellenden Trennschacht soll ein Teil des Abwassers durch einen neu zu verlegenden Mischwasserkanal durch das Baugebiet "In den Bohngärten" geleitet werden. Dieser Mischwasserkanal dient dem Neubaugebiet als Schmutzwasseranschluss. Somit werden an diesen ausschließlich die Schmutzwasserhausanschlüsse angebunden. Der Anschluss des geplanten Mischwasserkanals erfolgt an den vorhandenen Endschacht der Mischwasserkanalisation im 1. Bauabschnitt. In der



Stichstraße wird ein Schmutzwasserkanal verlegt. Die geplanten Kanäle werden in der Fahrbahn vorgesehen.

Bei der voraussichtlichen Größenordnung des Baugebiets (ca. 160 EW) ist mit einer anfallenden Schmutzwassermenge von rd. 1,4 l/s zu rechnen (vgl. hydraulische Berechnung).

Derzeit wird der Generalentwässerungsplan für Lautersheim überarbeitet. Das geplante Baugebiet ist hierbei als Prognosefläche erfasst. Es wird in diesem Zusammenhang geprüft, ob für die folgenden Regenüberläufe eine Anpassung der Einleiterlaubnis erforderlich wird.

Der Durchmesser des neuen, ca. 200 m langen, Mischwasserkanals aus Stahlbeton wird gemäß [2] mit DN 300/DN 400 vorgesehen. Der Durchmesser der neuen, ca. 45 m langen, Schmutzwasserkanalisation aus Steinzeug wird gemäß A 118 mit DN 250 vorgesehen.

Die Tiefenlage beträgt am Anfangsschacht 2,99 m bis ca. 4,54 m am Endschacht des 1. Bauabschnitts.

9.2 OBERFLÄCHENENTWÄSSERUNG/REGENWASSERKANAL

Das Oberflächenwasser der Erschließungsstraße und der Grundstücke wird in einem rd. 300 m langen Regenwasserkanal DN 300 und DN 400 aus Stahlbeton gesammelt, der parallel zur Schmutzwasserkanalisation verlegt wird.

Im Wirtschaftsweg im Norden des Baugebiets (Im Dorngarten) wird ein zusätzlicher Straßenablauf gesetzt, der das anfallende Oberflächenwasser vom Wirtschaftsweg fasst und dieses in die neu geplante Regenwasserkanalisation einleitet.

In der östlichen und südlichen Erschließungsstraße verläuft der Regenwasserkanal gegenläufig zum Schmutzwasserkanal. Die Verlegetiefe beträgt 1,36 m bis ca. 2,26 m. Der Auslauf in das geplante Regenrückhaltebecken liegt ca. 1,10 m unter der bestehenden Geländeoberkante.

Die Straßenentwässerung wird im Zuge der Verkehrsplanung vorgesehen. Die Straßenabläufe sind an den Regenwasserkanal anzuschließen.

9.3 REGENRÜCKHALTEBECKEN 2. BAUABSCHNITT

Die Bemessung des Regenrückhaltebeckens erfolgte sowohl gemäß A 117 als auch alternativ gemäß dem neuen DWA-Arbeitsblatt A 102-2. Demnach wird ein Gesamtvolumen von 410 m³ hergestellt (vgl. hydraulische Berechnung). Damit wird auch der wasserwirtschaftliche Ausgleich gewährleistet.

Die Einstautiefe des Beckens beträgt 50 cm zzgl. Freibord von 30 cm. Der Beckenablauf wird über einen Drosselschacht mit Ablaufleitung den Versickerungsmulden des 1. Bauabschnitts und weiter zum Mangelbach zugeleitet. Für die Drosselung wird ein vertikales Wirbelventil vorgesehen.

Im Zuge der Baugrunduntersuchung [9] wurden unterhalb des Oberbodens verwitterte Mergelsteine und Tone aufgeschlossen. Eine Abdichtung ist aufgrund des anstehenden bindigen Baugrunds nicht erforderlich.

Für die Einleitung der Drosselwassermenge von 2,4 l/s an der Einleitstelle am Mangelbach wird hiermit eine Neugenehmigung in Form einer gehobenen Erlaubnis beantragt.



10. KOSTENBERECHNUNG 2. BAUABSCHNITT

Die Kostenberechnung beinhaltet die Baukosten für das Herstellen der Schmutz- und Regenwasserkanalisation und das Regenrückhaltebecken incl. Drosselschacht sowie die geschätzten Baunebenkosten. Die Preise verstehen sich als ortsübliche Mittelpreise aus vergleichbaren Maßnahmen (Stand 2020/2021).

Kostenberechnungen sind stets mit Unsicherheitsfaktoren behaftet, die zu Abweichungen bei den ermittelten Kosten führen können (z. B. saisonal-, konjunkturbedingte Gründe).

In den Kosten nicht enthalten sind evtl. Kosten für Grunderwerb und Dienstbarkeiten.

Die detaillierte Kostenberechnung liegt den Antragsunterlagen bei.

10.1 KOSTENZUSAMMENSTELLUNG

Gesamtsumme der Baukosten Regenwasser	netto	236.000,00 EUR
Regenrückhaltebecken incl. Drosselschacht	netto	92.000,00 EUR
Regenwasserkanalisation	netto	144.000,00 EUR
Summe der Baukosten Schmutz- und Mischwasser	netto	105.000,00 EUR
Summe der Baukosten Schmutz- und Mischwasser	netto	185.000,00 EUR
Mischwasserkanalisation	<u>netto</u>	96.000,00 EUR
Schmutzwasserkanalisation	netto	89.000,00 EUR

11. RECHTSFOLGEN DER MASSNAHME

11.1 EINLEITERLAUBNIS AN DER EINLEITSTELLE AM MANGELBACH

Für die Einleitung von Oberflächenwasser in den Mangelbach (Gewässer III. Ordnung) wird bei der Unteren Wasserbehörde eine gehobene Einleiterlaubnis nach §§ 8, 15 bzw. 60/62 WHG beantragt.

Das hierfür ausgefüllte Antragsformular ist dem vorliegenden Wasserrechtsantrag in Anlage 1 beigefügt.

11.2 VERSCHLECHTERUNGSVERBOT

Durch die Absetzvorgänge in der gesamten Anlage handelt es sich um mechanisch teilweise vorbehandelten Niederschlagsabfluss. Daher ist weder hydraulisch noch schmutzfrachttechnisch von einer negativen Auswirkung auf den Gewässerzustand im Hinblick auf das Verschlechterungsverbot gemäß §§ 27 bzw. 44 WHG und das Zielerreichungsgebot § 47 WHG auszugehen.



Der Nachweis zur Regenwasserbehandlung bzw. die Bewertung des Behandlungsbedarfs wurde in der beiliegenden hydraulischen Berechnung sowohl gemäß DWA-Merkblatt M 153 als auch alternativ gemäß dem neuen DWA-Arbeitsblatt A 102-2 geführt. Demnach ist nach beiden Bewertungsverfahren hier keine Regenwasserbehandlung erforderlich.

Die abschließende Prüfung und Bewertung erfolgt durch die zuständige Genehmigungsbehörde.

11.3 LANDESPFLEGERISCHE MASSNAHMEN

Die naturschutzfachlichen Belange wurden im Rahmen des Bebauungsplans abgehandelt. Ein Begrünungsplan wird dem Wasserrechtsantrag nachgereicht.

11.4 GRUNDDIENSTBARKEITEN

Soweit die Maßnahmen nicht in gemeindeeigenen Flächen liegen, müssen die Genehmigungen von den jeweiligen Eigentümern eingeholt bzw. Grunddienstbarkeiten eingetragen werden.

gesehen:	aufgestellt:
i. V. DiplIng. Christoph Jung Tel.: +49 631 41552-100	i. A. M. Sc. Asim Amjad Tel.: +49 631 41552-120
für den Auftraggeber:	
(Verbandsgemeindewerke Göllheim)	

Checkliste Niederschlagswasser

Antrag auf Erteilung/ Änderung einer Einleiterlaubnis gemäß §§ 8, 15 WHG bzw. Genehmigung nach § 60 WHG i.V.m § 62 LWG

1	Antragsteller / Erlaubnis- bzw. Genehmigungsinhaber	Verbandsgemeindewerke Göllheim Gutenbergstraße 4 67307 Göllheim		
2	Ansprechpartner/- in	Herr Werner Radetz Tel.: 06351 1300-10 Fax: 06351 1300-2210 Email: radetz@goellheim.de		
3*	Antrag auf	○ Erlaubnisx gehobene Erlaubnis○ Genehmigung		
4	Antrag auf Änderung einer Erlaubnis oder Genehmigung	Bescheidsdatum: Az. : Behörde:		
5	Bezeichnung des Vorhabens: Erschließung des Neubaugebiete Ortsgemeinde Lautersheim	s "In den Bohngärten – 2. BA", in der		
6	Gewässer /Grundstücksdaten der Einleitstelle	Gewässer: Mangelbach Gemarkung: Lautersheim Flur: Flurstücks-Nr. 170-20 UTM/ ETRS 89 Werte: Rechtswert: 434915.8 Hochwert: 5492779.1		
7a	Einleitmenge:	$Q_{Dr} = 2,4$ l/s, $Q_{r15, n=0,5} = 115.8$ l/s $Q_{Dr} = 0,86$ m ³ /h, $Q_{r15, n=0,5} = 41,7$ m ³ /h		
7b	Angeschlossene Fläche :	0,79 ha Au		
8*	Ausgleich der Wasserführung Auszugleichendes Volumen 375 m³ Details s. Erläuterungsbericht Seite : 8/9			
9*	Altablagerungen/ Altstandorte	Reg.Nr. BIS-BoKat: Details s. Erläuterungsbericht Seite:		
10*	Wasserschutzgebiet:	Begünstigter: Details s. Erläuterungsbericht Seite:		
11*	Investitionskosten (brutto)	236.000,00 EUR (Summe Regenwasserkanal und RRB)		

12	Vorzulegende Unterlagen (in vierfacher Ausführung) :	Anmerkungen
12.1*	Erläuterungsbericht u.a. mit Aussage/Nachweis zu:	beigefügt
12.1.1	Bemessung der Abwasseranlage	beigefügt
12.1.2*	Nachweis Verschlechterungsverbot/ Zielerreichungsgebot ggf. Fachbeitrag WRRL	beigefügt
12.1.3	Aussage zu vorhandenen Außengebietsentwässerungen (derzeitige und künftig vorgesehene Ableitung)	beigefügt
12.1.4	Ausgleich der Wasserführung	beigefügt
12.1.5*	Aussagen zur naturschutz- rechtlichen Eingriffsregelung:	nicht beigefügt
12.1.5.1	Liegt für den Bereich ein rechtskräftiger B-Plan vor x Ja (02.11.2020)! O Nein Wenn Ja, dann weiter mit 12.1.5.2	
12.1.5.2	Sind im B-Plan Festsetzungen von Flächen für die Wasserwirtschaft enthalten und besteht Vereinbarkeit mit der beantragten Oberflächenwasserbewirtschaftung X Ja Nein	s. Genehmigungsplanung
12.2*	Katasterunterlagen	beigefügt
12.3*	Kostenberechnung (brutto) mit allen Baunebenkosten	beigefügt

12.4	Übersichtslageplan mit	beigefügt		
	Eintragung des Standortes			
	(M 1: 10.000 oder 1: 25.000)			
12.5	Einzugsgebietslageplan	beigefügt		
12.6	Detaillageplan	beigefügt		
12.7	Bauwerkspläne	beigefügt		
12.8	Längsschnitte	beigefügt		
12.9	Detaillageplan der Einleitstelle	beigefügt (= Lageplan Einzugsgebiete)		
12.10*	Landschaftspflegerischer Begleitplan /Eingriffsregelung (Angabe mit KSP-Nr.)	nicht beigefügt		
12.11*	Planvorlageberechtigung nach §103 LWG	Herr DiplIng. (FH) Christoph Jung, OBERMEYER Infrastruktur GmbH & Co.KG, Kaiserslautern		
12.12	Einvernehmen der Gemeinde nach § 36 BauGB	Beschluss des Gemeinderats vom:		
	(nur bei Antrag auf	Protokollauszug: beigefügt /nicht beigefügt		
	Genehmigung nach §62 LWG)			
12.13*	Sämtliche zu den Anträgen	beigefügt		
	gehörende Planunterlagen auf			
	digitalem Datenträger (nur bei gehobener Erlaubnis)			
13*	Sonstige			
	Anträge/Planunterlagen betr.			
	Genehmigungen z.B. für: Überschwemmungs-/	nicht beigefügt		
	Wasserschutzgebiete,			
	Grundwasserabsenkungen,			
	Anlagen in/ an/ über/ unter			
	oberirdischen Gewässern			
14*	Bestätigung für die			
	Veröffentlichung im Internet (Urheberrecht)	beigefügt		
15	Förderung beantragt	○ Ja Kenn-Nummer:		
13	Torderding bearitragt	○ Nein		
16		1		

^{*}bitte die Erläuterungen zur Checkliste ab Seite 4 beachten

Erläuterungen zur Checkliste "Antrag auf Erteilung/ Änderung einer Einleiterlaubnis gemäß §§ 8, 15 WHG bzw. Genehmigung nach § 60 WHG i.V.m § 62 LWG "

Allgemein: Die erforderlichen Pläne und Unterlagen müssen von fachkundigen

Personen erstellt werden, die den Anforderungen des §103

Landeswassergesetz (LWG) genügen.

Der Erläuterungsbericht sowie alle einzelnen Fachbeiträge und Pläne im Antrag sind mit Datum zu versehen und sowohl vom Autor, als auch vom Antragsteller zu unterschreiben.

Alle Pläne sind mit Schriftfeld und Legende auszustatten.

Bei Mehrfachnennungen (z.B. mehrere Einleitstellen, Erlaubnisbescheide

etc.) ggfs. Beiblatt verwenden.

Zu Ziff. 3: Zutreffendes bitte ankreuzen.

Zu Ziff. 8: Anzugeben sind auszugleichendes Volumen und Fundstellen in den

Antragsunterlagen mit den diesbezüglichen Ausführungen, Berechnungen

etc.

Zu Ziff. 9: Anzugeben sind bekannte Altablagerungen/ Altstandorte im

Vorhabensbereich (möglichst mit Altablagerungs-Katasterbezeichnung) und

Fundstelle der diesbezüglichen Ausführungen im Antrag

Zu Ziff. 10: Wird von dem Vorhaben ein ausgewiesenes Wasserschutzgebiet tangiert,

ist der hiervon Begünstigte anzugeben. Ebenso die Fundstelle weiterer

Ausführungen in den Antragsunterlagen.

Zu Ziff. 11/12.3: Die Bruttokosten beziehen sich auf die beantragte Maßnahme inklusive

aller Baunebenkosten, wie Ingenieurleistungen.

Zu Ziff. 12.1: Jedem Antrag sind ausreichende Erläuterungen beizufügen, die das

Vorhaben auch bisher nicht an der Planung beteiligten Personen, Trägern öffentlicher Belange und der Allgemeinheit (insbesondere im Falle eines

Verfahrens mit Öffentlichkeitsbeteiligung) verständlich machen.

Zu Ziff. 12.1.2: Gemäß § 27 WHG sind oberirdische Gewässer, soweit sie nicht nach §28

als künstlich oder erheblich verändert eingestuft werden, so zu bewirtschaften, dass eine Verschlechterung ihres ökologischen und ihres chemischen Zustandes vermieden wird und ein guter ökologischer und ein guter chemischer Zustand erhalten oder erreicht werden. Künstliche oder erheblich veränderte oberirdische Gewässer sind so zu bewirtschaften, dass eine Verschlechterung ihres ökologischen Potenzials und ihres chemischen Zustandes vermieden wird und ein gutes ökologisches

Gem. § 47 Abs. 1 WHG ist das Grundwasser so zu bewirtschaften, dass ein guter mengenmäßiger und chemischer Zustand erhalten bzw. erreicht

Potenzial und ein guter chemischer Zustand erhalten oder erreicht werden.

wird und gleichzeitig eine Verschlechterung seines Zustands vermieden wird.

Das Zielerreichungsgebot und das Verschlechterungsverbot sind eigenständige Prüfaspekte, die im Rahmen der wasserrechtlichen Zulassung zu berücksichtigen sind. Der Vorhabenträger ist im Rahmen der Mitwirkung im Antragsverfahren verpflichtet, die Unterlagen vorzulegen, die seinen Antrag begründen.

In einfach gelagerten Fällen, bei denen davon auszugehen ist, dass das Vorhaben keine nachteiligen Auswirkungen auf den Oberflächenwasserkörper bzw. Grundwasserkörper haben wird, sollte der Antrag mindestens folgende Angaben enthalten:

- Beschreibung des betroffenen Oberflächenwasserkörpers bzw. Grundwasserkörpers, dessen Zustand (Ausgangszustand bzgl. der relevanten (Qualitäts-) Komponenten) und Bewirtschaftungsziele;
- Beschreibung der gewässerbezogenen Einwirkungen des Vorhabens auf relevante Komponenten des mengenmäßigen sowie des chemischen Zustands;
- Prognose der Auswirkungen des Vorhabens und Bewertung i. S. des Verschlechterungsverbots bzw. des Zielerreichungsgebots sowie Darlegung der angewandten Methodik;

Wenn bei der Einleitung eine nicht nur unwesentliche Beeinträchtigung des mengenmäßigen oder chemischen Zustands des betroffenen Oberflächenwasserkörpers bzw. Grundwasserkörpers oder der für ihn geltenden Bewirtschaftungsziele zu besorgen ist, ist ein eigenständiger und umfassender Fachbeitrag Wasserrahmenrichtlinie zu erstellen.

Dieser ist mit der Zulassungsbehörde abzustimmen. Weitergehende Erläuterungen sind den **Vollzugshinweisen** des Ministeriums für Umwelt, Energie, Ernährung und Forsten Rheinland-Pfalz zu entnehmen (https://wasser.rlp-umwelt.de/servlet/is/1194/).

Zu Ziff. 12.1.5 Für alle Niederschlagswassereinleitungen gilt, dass Vorhaben innerhalb eines rechtskräftigen B-Planes und in Übereinstimmung mit den dortigen Festsetzungen nicht mehr der naturschutzrechtlichen Eingriffsregelung unterliegen, da diese bereits im B-Plan Verfahren abgearbeitet worden ist. Insoweit sind im Erläuterungsbericht die Festsetzungen des B-Planes und die Vereinbarkeit mit der beantragten Oberflächenwasserbewirtschaftung kurz darzulegen. Entsprechende Auszüge aus dem B-Plan sind den Antragsunterlagen beizulegen.

Sollte kein rechtskräftiger B-Plan vorliegen ist die Eingriffsregelung abzuarbeiten (s. Ziffer 12.10)

- **Zu Ziff. 12.2:** Auszug aus dem amtlichen Liegenschaftskataster, Eigentümernachweis des Grundstücks, ggf. Einverständniserklärung des Eigentümers
- **Zu Ziff. 12.10:** Für alle baulichen Maßnahmen, mit denen Veränderungen des Landschaftsbildes und Naturhaushaltes oder Beeinträchtigungen von

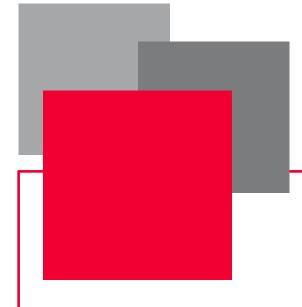
geschützten Tier- und Pflanzenarten einhergehen (auch wenn dies nur die reine Bauphase betreffen sollte) sind entsprechende Ausführungen zu machen. Eingriffe sind gem. §§ 14 – 17 BNatSchG i.V.m. §§ 7 – 10 LNatSchG zu kompensieren und in das digitale Kompensationskataster des Landes (KSP) einzutragen. Die entsprechende KSP-Nr. ist zu benennen.

Sofern die Entwässerungsmaßnahmen innerhalb eines Baugebietes erfolgen, sind dem Antrag die diesbezüglichen Auszüge aus dem maßgeblichen Bebauungsplan beizufügen.

Befindet sich das Vorhabensgebiet innerhalb eines ausgewiesenen Schutzgebietes (z.B. Landschafts-/Naturschutzgebiet oder Natura 2000 Gebiet), muss der Antrag auch hierzu entsprechende Aussagen enthalten. Sofern keine naturschutzfachliche Begleitplanung erforderlich ist, sind die Gründe dafür kurz (ggfs. Im Rahmen des Erläuterungsberichtes) zu erläutern.

- **Zu Ziff. 12.11:** Die für die Entscheidung der Behörde erforderlichen Pläne und Unterlagen müssen von fachkundigen Personen erstellt werden. Die planende Person hat die Voraussetzungen des § 103 LWG zu erfüllen.
- **Zu Ziff. 12.13:** Aufgrund des § 27a VwVfG ist bei Wasserrechtsverfahren, bei denen die ortsübliche Bekanntmachung angeordnet ist, der Inhalt der Bekanntmachung, nebst der sich darauf beziehenden Unterlagen, auf der Internetseite der Behörde zugänglich zu machen. Daher sind die Antragsunterlagen auch in digitaler Form, 1-fach, vorzulegen.
- Zu Ziff. 13: Anzugeben sind bekannte Überschwemmungsgebiete, Wasserschutzgebiete, Grundwasserabsenkungen, Anlagen im Gewässerbereich, Gewässerkreuzungen, etc. im Vorhabensbereich (möglichst mit Angabe, ob Anträge bereits eingereicht wurden und ggf. bei welcher Stelle) sowie Fundstelle der diesbezüglichen Ausführungen im Antrag.
- **Zu Ziff. 14:** Um die dem Wasserrechtsverfahren zugrunde liegenden Planunterlagen im Internet veröffentlichen zu dürfen, wird die ausgefüllte Bestätigung über das Urheberrecht benötigt.





KOSTENBERECHNUNG GENEHMIGUNGSPLANUNG

Erschließung Baugebiet "In den Bohngärten", 2. Bauabschnitt, in der Ortsgemeinde Lautersheim

- Entwässerung -
- Verbandsgemeindewerke Göllheim -

Projekt Nr.: 27163 Datum: 30.03.2021 Ort: Kaiserslautern

Version: 1

Projekt:	27163	Lautersheim, BG Bohnengärten
----------	-------	------------------------------

KGR	Kurztext			В	etrag in EUR
1. 1.1. 1.2. 1.3. 1.4. 1.5. 1.6. 1.7. 1.8. 1.9.	Schmutzwasserkanalisation Baustelleneinrichtung und Verkehrssicherung Kontrollprüfungen und Dokumentation Rohrgrabenaushub einschl. Verbau und Verfüllung Baugrundverbesserung Schmutzwasserkanal Sicherungsarbeiten Rohrleitungen und Formstücke Schmutzwasser Schächte Schmutzwasserkanal Grundstücksanschlüsse Schmutzwasserkanal Sonstige Arbeiten	SW-Ka			5.500,00 3.452,50 5.700,00 805,00 440,00 7.250,00 4.775,00 56.875,00 4.202,50
	Summe 1. Schmutzwasserkanalisatio	n			89.000,00
1.	Schmutzwasserkanalisation				89.000,00
1.	Schmutzwasserkanalisation				
1.1.	Baustelleneinrichtung und Verkehrssicherung				
1.1.10. 1.1.20.	Baustelleneinrichtung Bauzaun H 2m aufstellen räumen	1,000 50,000	Psch m	5.000,00 10,00	5.000,00 500,00
	Summe 1.1. Baustelleneinrichtung und	Verke			5.500,00
1.2.	Kontrollprüfungen und Dokumentation				
1.2.10. 1.2.20. 1.2.30. 1.2.40.	Lastplattendruckversuch für Grabenverdichtung Proctornachweis fü Grabenverdichtung Rammsondierungen sind nach DIN 4094 Inspektion Abwasserkanal Schmutzwasserkanal Steinzeug TV-Kamera	2,000 2,000 2,000 Neigungs-	St St	140,00 170,00 100,00 enmessung	280,00 340,00 200,00
1.2.50.	DN200-400 Inspektion AbwasserItg SchmutzwasserItg Steinzeug TV-Kamera	45,000		2,50	112,50
1.2.60. 1.2.70.	DN150 Mobile Festplatte Dichtheitsprüfung Luft Abwasserkanal Steinzeug DN250 Luftüberdruck	140,000	St	2,50 150,00	350,00 150,00
1.2.80.	LC Dichtheitsprüfung Luft Abwasserltg Steinzeug DN150 Luftüberdruck LC	45,000 140,000		3,00 3.00	135,00 420.00
1.2.90.	Dichtheitsprüfung Wasser Schacht Beton/Stahlbeton DN1000 Ablauf DN	N200-400 T	2-4m Ve		,
1.2.100.	W Dokumentation Dichtheitsprüfung Schacht	2,000 2,000		80,00 2,50	160,00 5,00
1.2.110.	Bestandslageplan Kanalisation	-	Psch	500,00	500,00
1.2.120. 1.2.130.	Lieferung der Vermessungsdaten im ISYBAU-Format Abgleich Abwassertechnische Stammdaten und Bautechnische	,	Psch	300,00	300,00
	Zustandsdaten Cummo 1.0 Kontrollmuiifumson und Dol		Psch	500,00	500,00
	Summe 1.2. Kontrollprüfungen und Do		••		3.452,50
1.3.	Rohrgrabenaushub einschl. Verbau und Verfüllung SV	V-Kanal			
1.3.10.	Leitungsgraben ausheben u verfüllen incl. Verbau, unbrauchbares Mate				
1.3.20.	entsorgen Aushub für Bodenverbesserung in allen Tiefen, entsorgen	120,000 5,000		20,00 20,00	2.400,00 100,00
1.3.30.	Zulage Handaushub	5,000		75,00	375,00
1.3.40.	Hindernis im Bod. 'Mauerwerk und Beton',	4,000	m3	50,00	200,00
1.3.50. 1.3.60.	Liefern und einbauen Füllboden für Rohrgräben Liefern und einbauen Sand für die Leitungszone	70,000 35,000		25,00 25,00	1.750,00 875,00
1.0.00.	Licioni dilu ciribauchi Sand idi die Leilungszone	55,000	1110	20,00	075,00

Druckdatum: 29.03.2021 Seite: 1 von 12

Kostenberechnung EP Kurztext mit Preisen

Projekt:	t: 27163 Lautersheim, BG Bohnengärten					
KGR	Leistungsbeschreibung		Menge	ME	Einheitspreis in EUR	Gesamtbetrag in EUR
	Summe 1.3.	Rohrgrabenaushub ein	schl. Verba			5.700,00
1.4.	Baugrundverbesserung	Schmutzwasserkanal				
1.4.10.	Liefern 'Schotter-Splitt-Brechsa	ndgemisch 0/32', liefern, einbauen,				
1.4.20.	verdichten Geotextil Robustheitsklasse GF	RK34 gleichgrößer 200 g/m2	10,000 11,000		15,00 5,00	150,00 55,00
1.4.30.	Dichtriegel aus Beton		2,000		300,00	600,00
	Summe 1.4.	Baugrundverbesserun	g Schmutzwa	as		805,00
1.5.	Sicherungsarbeiten					
1.5.10.	Boden für Suchgräben aushebe	en, von Hand mit				
1.5.20.	Maschinenunterstützung Sicher.v.Ltg.Kabeln.Kreuzungw	, bio 45°	5,000 5,000		60,00 20,00	300,00 100,00
1.5.30.	Sicher.v.Ltg.Kabeln,Kreuzungw		2,000		20,00	40,00
	Summe 1.5.	Sicherungsarbeiten				440,00
1.6.	Rohrleitungen und Forr	nstücke Schmutzwasser				
1.6.10.		50 TKL120 Verbind.C Steckm.K Gr		m	120.00	E 050 00
1.6.20.	verbaut Steinzeuggelenkstück DN250		45,000 4,000		130,00 150,00	5.850,00 600,00
1.6.30. 1.6.40.	Steinzeugabzweig DN250/150	rkseitig Verbind.X Kuppl. DN250	2,000 4,000		200,00 100,00	400,00 400,00
	Summe 1.6.	Rohrleitungen und For	mstücke			7.250,00
1.7.	Schächte Schmutzwass	serkanal				
1.7.10.	Ortbeton Sauberkeitsschicht un	bewehrt C12/15 D 10cm	5.000	m2	15,00	75,00
1.7.20.	Schacht Beton-/Stahlbetonfertig	gteile DN1000 Lastübertragungsele				•
1.7.30.	Gerinne gerade Beton C40/50 A Schachtabdeck, Schachthals D	Ablauf DN250 T 2,5-3m N625 D400 rund Guss Einlage Rah	2,000 nmen rund Guss		2.000,00 alzbar	4.000,00
	einbauen		2,000	St	300,00	600,00
1.7.40.	Schmutzfänger Form F		2,000	St	50,00	100,00
	Summe 1.7.	Schächte Schmutzwas	serkanal			4.775,00
1.8.	Grundstücksanschlüss	e Schmutzwasserkanal				
1.8.10.	Leitungsgraben herstellen, Stz-		290,000		20,00	5.800,00
1.8.20. 1.8.30.	Liefern 'nichtbindiger Füllboden Liefern und einbauen Sand für		170,000 85,000		25,00 25.00	4.250,00 2.125,00
1.8.40.		50 Verbind.F Graben verbaut Bettu		ıs-D	-,	
1.8.50.	Steinzeuganschlussstutzen 450		20,000	St	150,00	3.000,00
1.8.60.	Steinzeugbogen Verbind.F Steinzeugsgelankstück CF TKL		80,000		40,00	3.200,00
1.8.70. 1.8.80.	Steinzeuggelenkstück GE TKL2 Steinzeugnassstück Schnitt we		20,000		50,00 50,00	1.000,00 1.000,00
1.8.90.	Schacht Beton-/Stahlbetonfertigteile DN1000 Lastübertragungselement Steiggang einläufig Stahl niro Steigmaß 250mm					
1.8.100.	Schachtabdeck. Schachthals D	N625 D400 rund Guss Beton Einla	ge Rahmen rund	Gus	s Beton	·
1.8.110.	setzen Schmutzfänger Form F		20,000 20,000		300,00 35,00	6.000,00 700,00
	Summe 1.8.	Grundstücksanschlüss	se Schmutzw	a		56.875,00

Druckdatum: 29.03.2021 Seite: 2 von 12

Kostenberechnung EP Kurztext mit Preisen

Projekt: 27163

KGR	Leistungsbeschreibung		Menge	ME	Einheitspreis in EUR	Gesamtbetrag in EUR
1.9.	Sonstige Arbeiten					
1.9.10.	Unvorhergesehenes		1,000	Psch	4.202,50	4.202,50
	Summe 1.9.	Sonstige Arbeiten				4.202,50

Lautersheim, BG Bohnengärten

1. Summe Schmutzwasserkanalisation

89.000,00

Druckdatum: 29.03.2021 Seite: 3 von 12

Projekt:	27163	Lautersheim, BG Bohnengarten
----------	-------	------------------------------

KGR	Kurztext			Bet	rag in EUR
2. 2.1. 2.2. 2.3. 2.4. 2.5. 2.6. 2.7. 2.8.	Mischwasserkanalisation Baustelleneinrichtung und Verkehrssicherung Kontrollprüfungen und Dokumentation Straßenaufbruch und Wiederherstellung Rohrgrabenaushub einschl. Verbau und Verfüllung Baugrundverbesserung Mischwasserkanal Rohrleitungen und Formstücke Mischwasserkanal Schächte Mischwasserkanal Sonstige Arbeiten	MW-Ka			5.710,00 3.955,00 1.205,00 38.300,00 1.650,00 31.140,00 11.550,00 2.490,00
	Summe 2. Mischwasserkanalisation				96.000,00
2.	Mischwasserkanalisation				96.000,00
2.	Mischwasserkanalisation				
2.1.	Baustelleneinrichtung und Verkehrssicherung		<u> </u>		
2.1.10. 2.1.20. 2.1.30. 2.1.40.	Baustelleneinrichtung Verkehrsregelung und -sicherung Baugebiet Bauzaun H 2m aufstellen räumen Baugrubenabdeckung	,		5.000,00 500,00 6,00 15,00	5.000,00 500,00 60,00 150,00
	Summe 2.1. Baustelleneinrichtung und	Verke			5.710,00
2.2.	Kontrollprüfungen und Dokumentation				
2.2.10. 2.2.20. 2.2.30. 2.2.40. 2.2.50. 2.2.60.	Lastplattendruckversuch für Grabenverdichtung Proctornachweis fü Grabenverdichtung Rammsondierungen sind nach DIN 4094 Inspektion Abwasserkanal Mischwasserkanal Beton/Stahlbeton TV-Kam DN200-400 Mobile Festplatte	190,000 1,000	St St ngs- Riss m St	2,50 120,00	280,00 340,00 200,00 475,00 120,00
2.2.70.	Dichtheitsprüfung Luft Abwasserkanal Beton/Stahlbeton DN200-400 hal LC Dichtheitsprüfung Wasser Schacht Beton/Stahlbeton DN1000 Verfahrer	190,000		4,00	760,00
2.2.80. 2.2.90. 2.2.100.	W Bestandslageplan Kanalisation Lieferung der Vermessungsdaten im ISYBAU-Format Abgleich Abwassertechnische Stammdaten und Bautechnische Zustandsdaten	6,000 1,000 1,000	St Psch Psch	80,00 500,00 300,00 500,00	480,00 500,00 300,00 500,00
	Summe 2.2. Kontrollprüfungen und Dol	kumenta			3.955,00
2.3.	Straßenaufbruch und Wiederherstellung				
2.3.10. 2.3.20. 2.3.30.	Asphaltbefestigung trennen, über 5 bis ca. 20 cm Asphaltbefestigung trennen, über 5 bis ca. 20 cm Nachschnitt Bitumenhaltige Befestigung Fahrbahn, über 5 bis 20 cm abbrechen,	2,000 2,000	m	10,00	20,00 20,00
2.3.40.	entsorgen Pflasterbelag Betonpflaster D 100mm abbrechen 25kN/m3 Geräteeinsa	0	nt	15,00	75,00
2.3.50.	schadstoffbelastet Befestigung ohne Bindemittel Schotter Fahrbahn abbrechen 19kN/m3 Elagern nicht schadstoffbelastet	8,000 20 cm Ge 8,000	räteeinsa	5,00 atz mgl. wiederver 5,00	40,00 wendb Stoffe 40,00
2.3.60.2.3.70.	Frostschutzschicht AsphaltEV2 120MPa 0/45 D= 45 cm herstellen Asphalttragschicht Bk1,8 AC22TN Bindem. 70/100 D 16cm	13,000 5,000		25,00 30,00	325,00 150,00

Druckdatum: 29.03.2021 Seite: 4 von 12

Kostenberechnung EP Kurztext mit Preisen

Projekt: 27163 Lautersheim, BG Bohnengärten

KGR	Leistungsbeschreibung		Menge	ME	Einheitspreis in EUR	Gesamtbetrag in EUR
2.3.80.	<u> </u>	ufspr. Unterlage Asphalt Menge 300				
2.3.90. 2.3.100.	g/m2 Asphaltdeckschicht (D=4 cm) Anschluss als Fuge herstellen	Längs-/Querfuge Tiefe 4,0 cm Breite	5,000 5,000 15 mm Elast.		2,00 12,00	10,00 60,00
	Fugenmasse	3	7,000		7,00	49,00
2.3.110. 2.3.120.	Fuge verfüllen Pflasterdecke Betonpflaster Fa	hrbahn	7,000 8,000		8,00 45,00	56,00 360,00
	Summe 2.3.	Straßenaufbruch und W	iederherst			1.205,00
2.4.	Rohrgrabenaushub ein	schl. Verbau und Verfüllung	MW-Kanal			
2.4.10.		orauchbares Material entsorgen,	070 000	0	00.00	17 100 00
2.4.20.	Verbau Aushub für Bodenverbesserun	g in allen Tiefen, entsorgen	870,000 10,000		20,00 20,00	17.400,00 200,00
2.4.30.	Zulage Handaushub	g in alien heren, emborgen	10,000		50,00	500,00
2.4.40.	Hindernis im Bod. 'Mauerwerk		4,000		50,00	200,00
2.4.50.	Liefern und einbauen Füllbode		500,000		25,00	12.500,00
2.4.60.	Liefern und einbauen Sand für	die Leitungszone	300,000	m3	25,00	7.500,00
	Summe 2.4.	Rohrgrabenaushub eins	schl. Verba	ı		38.300,00
2.5.	Baugrundverbesserung	g Mischwasserkanal				
2.5.10.	Liefern 'Schotter-Splitt-Brechsaverdichten	andgemisch 0/32', liefern, einbauen,	20,000		15,00	300.00
2.5.20.	Geotextil Robustheitsklasse Gl	RK34 gleichgrößer 200 g/m2	30,000		5,00	150,00
2.5.30.	Dichtriegel aus Beton	groterigional groups	4,000		300,00	1.200,00
	Summe 2.5.	Baugrundverbesserung	Mischwass	e		1.650,00
2.6.	Rohrleitungen und For	mstücke Mischwasserkanal				
2.6.10.	Abwasserkanal Stahlbeton K-0	SM DN300 C40/50	94,000	m	100,00	9.400,00
2.6.20.	Abwasserkanal Stahlbeton K-G		96,000		150,00	14.400,00
2.6.30.	Stahlbetongelenkstück Spitzen		6.000		120,00	720,00
2.6.40.	Stahlbetongelenkstück Spitzen		4,000		140,00	560,00
2.6.50.	Stahlbetonanschlussstück L 50		6,000	St	80,00	480,00
2.6.60.	Stahlbetonanschlussstück L 50		4,000	St	100,00	400,00
2.6.70.	Stahlbetonpassstück Schnitt w		4,000		120,00	480,00
2.6.80.	Stahlbetonpassstück Schnitt w	erkseitig Spitzende DN400	10,000		150,00	1.500,00
2.6.90.		ussleitung Steinzeug DN150 Kanal St				0.000.00
	Dichtung		16,000	Sī	200,00	3.200,00
	Summe 2.6.	Rohrleitungen und Forn	nstücke			31.140,00
2.7.	Schächte Mischwasser	kanal				
2.7.10.	Ortbeton Sauberkeitsschicht u	nbewehrt C12/15 D 10cm	10,000	m2	15,00	150,00
2.7.20.	Schacht Beton-/Stahlbetonferti	gteile DN1000	4,000	St	2.500,00	10.000,00
2.7.30.	Schachtabdeckung D 400, Gus	sseisen mit Beton	4,000		300,00	1.200,00
2.7.40.	Schmutzfänger Form F		4,000	St	50,00	200,00
	Summe 2.7.	Schächte Mischwasserk	kanal			11.550,00
2.8.	Sonstige Arbeiten					
2.8.10.	Unvorhergesehenes		1,000	Psch	2.490,00	2.490,00
	Summe 2.8.	Sonstige Arbeiten				2.490,00

Druckdatum: 29.03.2021 Seite: 5 von 12

Kostenberechnung EP Kurztext mit Preisen

KGR	Leistungsbeschreibung	Menge ME	Einheitspreis in EUR	Gesamtbetrag in EUR
	2. Summe Mischwasserkanalisation			96.000,00

Druckdatum: 29.03.2021 Seite: 6 von 12

Projekt:	27163 Lautershe	im, BG Bohnengärten			
KGR	Kurztext			Ве	trag in EUR
3. 3.1. 3.2. 3.3. 3.4. 3.5. 3.6. 3.7.	Regenwasserkanalisation Baustelleneinrichtung und Verkeh Kontrollprüfungen und Dokumenta Rohrgrabenaushub einschl. Verba Baugrundverbesserung Regenwa Rohrleitungen und Formstücke Ro Schächte Regenwasserkanal Grundstücksanschlüsse Regenwa	ationen au und Verfüllung RW-Ka sserkanal egenwasserkanal			5.600,00 5.383,00 24.850,00 1.920,00 45.280,00 18.150,00 40.225,00
3.8.	Sonstige Arbeiten	asserkariai			2.592,00
	Summe 3. Regenwas	serkanalisation			144.000,00
3.	Regenwasserkanalisation				144.000,00
3.	Regenwasserkanalisation				
3.1.	Baustelleneinrichtung und Verkehrss	icherung			
3.1.10. 3.1.20.	Baustelleneinrichtung Bauzaun H 2m aufstellen räumen	1,000 60,000	Psch m	5.000,00 10,00	5.000,00 600,00
	Summe 3.1. Bausteller	einrichtung und Verke			5.600,00
3.2.	Kontrollprüfungen und Dokumentation	nen			
3.2.10. 3.2.20. 3.2.30. 3.2.40.	Lastplattendruckversuch für Grabenverdichtung Proctornachweis fü Grabenverdichtung Rammsondierungen sind nach DIN 4094 Inspektion Abwasserkanal Regenwasserkanal Ber DN200-400	2,000 2,000 2,000 ton/Stahlbeton TV-Kamera Neigu 326,000	St St ngs- Riss	140,00 170,00 100,00 sbreitenmessung 2,50	280,00 340,00 200,00 815,00
3.2.50.	Inspektion AbwasserItg RegenwasserItg Kunststo 150mm	ff TV-Kamera ID 140,000	m	2,50	350,00
3.2.60. 3.2.70. 3.2.80.	Mobile Festplatte Dichtheitsprüfung Luft Abwasserkanal Beton/Stah LC Dichtheitsprüfung Wasser Schacht Beton/Stahlbe	446,000	Luftübe	120,00 rdruck 3,00	120,00 1.338,00
3.2.90. 3.2.100. 3.2.110.	W Bestandslageplan Kanalisation Lieferung der Vermessungsdaten im ISYBAU-For Abgleich Abwassertechnische Stammdaten und E	8,000 1,000 mat 1,000 sautechnische	Psch Psch	80,00 500,00 300,00	640,00 500,00 300,00
	Summe 3.2. Kontrollpr	1,000 üfungen und Dokumenta	Psch	500,00	500,00
3.3.	Rohrgrabenaushub einschl. Verbau u		••		3.303,00
3.3.10.	Leitungsgraben ausheben, einbauen, unbrauchba	-			
3.3.20. 3.3.30. 3.3.40. 3.3.50. 3.3.60.	Verbau Aushub für Bodenverbesserung in allen Tiefen, er Zulage Handaushub Hindernis im Bod. 'Mauerwerk und Beton', Liefern und einbauen Füllboden für Rohrgräben Liefern und einbauen Sand für die Leitungszone	550,000	m3 m3 m3 m3	20,00 20,00 75,00 50,00 25,00 25,00	11.000,00 400,00 750,00 200,00 3.500,00 9.000,00
		naushub einschl. Verba.		·	24.850,00

Druckdatum: 29.03.2021 Seite: 7 von 12

144.000,00

Kostenberechnung EP Kurztext mit Preisen

Projekt: 27163 Lautersheim, BG Bohnengärten **KGR** Leistungsbeschreibung Menge ME Einheitspreis Gesamtbetrag in EUR 3.4. Baugrundverbesserung Regenwasserkanal 3.4.10. Liefern 'Schotter-Splitt-Brechsandgemisch 0/56', liefern, einbauen, verdichten 38,000 t 15,00 570,00 3.4.20. Geotextil Robustheitsklasse GRK34 gleichgrößer 150 g/m2 30,000 m2 5,00 150,00 3.4.30. Dichtriegel aus Beton 4.000 St 300.00 1.200.00 **Summe 3.4.** Baugrundverbesserung Regenwasse.. 1.920,00 3.5. Rohrleitungen und Formstücke Regenwasserkanal Abwasserkanal Stahlbeton K-GM DN300 3.5.10. 206,000 m 100.00 20.600.00 Abwasserkanal Stahlbeton K-GM DN400 150,00 3.5.20. 120,000 m 18.000,00 3.5.30. Stahlbetongelenkstück Spitzende/Muffe L 1m DN300 4,000 St 120,00 480,00 3.5.40. Stahlbetongelenkstück Spitzende/Muffe L 1m DN400 10,000 St 140,00 1.400,00 3.5.50. Stahlbetonanschlussstück L 50cm DN300 4.000 St 80.00 320.00 3.5.60. Stahlbetonanschlussstück L 50cm DN400 10,000 St 100,00 1.000,00 3.5.70. Stahlbetonpassstück Schnitt werkseitig Spitzende DN300 4,000 St 120,00 480,00 Stahlbetonpassstück Schnitt werkseitig Spitzende DN400 3.5.80 10.000 St 150.00 1.500.00 3.5.90. Stahlbetonkrümmer einschnittig 2Segmente DN400 1,000 St 1.500,00 1.500,00 **Summe 3.5.** Rohrleitungen und Formstücke .. 45.280,00 3.6. Schächte Regenwasserkanal 3.6.10. Ortbeton Sauberkeitsschicht unbewehrt C12/15 D 10cm 20,000 m2 15,00 300,00 Schacht Beton-/Stahlbetonfertigteile DN1000 Lastübertragungselement Steiggang 2-läufig Grauguss Steigmaß 250mm 3.6.20. Zulauf DN500 Ablauf DN500 Zulauf DN250 T 2,5-3m 7,000 St 15.400,00 2.200.00 3.6.30. Schachtabdeckung D 400, Gusseisen mit Beton 7,000 St 300,00 2.100,00 3.6.40. Schmutzfänger Form F 7.000 St 50,00 350,00 **Summe 3.6.** Schächte Regenwasserkanal 18.150,00 3.7. Grundstücksanschlüsse Regenwasserkanal Leitungsgraben herstellen, PVC-U-Rohr DN 150, unbrauchbares Material entsorgen, Verbaut, 3.7.10. wiederverfüllen 220,000 m3 20,00 4.400,00 3.7.20. Liefern und einbauen Sand für die Leitungszone 85,000 m3 25,00 2.125,00 3.7.30. Liefern 'nichtbindiger Füllboden, 80,000 m3 25,00 2.000,00 Abwasserkanal PVC-U Regenwasser DN150 3.7.40. 140.000 m 80,00 11.200,00 Sattelstück PVC-U 45Grad DN/OD160 DN300 3.7.50. 18,000 St 150,00 2.700,00 3.7.60. Sattelstück PVC-U 45Grad DN/OD160 DN400 2,000 St 200,00 400,00 3.7.70. Formstück Bogen Zulage DN/OD 160 80.000 St 80.00 6.400.00 Passstück Schnitt werkseitig OD DN160 20,000 St 3.7.80. 50.00 1.000,00 3.7.90. Kontrollschacht Einzelbauteile PVC-U DN400 PVC-U DN400 Abdeckplatte D400 T 1,75-2m Ablauf DN150 Zulauf 20,000 St 10.000,00 DN150 500,00 **Summe 3.7.** 40.225.00 Grundstücksanschlüsse Regenwass.. 3.8. Sonstige Arbeiten 3.8.10. Unvorhergesehenes 1,000 Psch 2.592,00 2.592.00 **Summe 3.8. Sonstige Arbeiten** 2.592,00

Druckdatum: 29.03.2021 Seite: 8 von 12

3. Summe Regenwasserkanalisation

rojekt:	27163	Lautersheim, BG Bohner	ngärten			
GR	Kurztext				В	etrag in EUR
1.	Regenrückhalte Herstellung	becken				91.260,00
2.	Sonstige Arbeiter	1				740,00
	Summe 4.	Regenrückhaltebecken				92.000,00
	Regenrückhalteb	ecken				92.000,00
	Regenrückhaltebeck	ken				
1.	Herstellung					
1.10. 1.20. 1.30. 1.40.	Vermessungstechnische Abst Fertigteilbauwerk als Drossels Wirbeldrossel Böschungsstück SB DN 400	schacht			1.500,00 10.000,00 2.000,00 500,00	1.500,00 10.000,00 2.000,00 1.000,00
1.50.	laden Oberboden abschieben, seitli	· ·	1.700,000 1.700,000	m2	2,00 8,00	3.400,00 13.600,00
1.70. 1.80. 1.90. 1.100.	Oberboden seitlich lagert, sie Boden lösen laden LKW AN A Planum Abweichung +/-2cm Damm aus vorhandenen Mat	Abtrag-T 1m, entsorgen	1.700,000 720,000 1.700,000 170,000	m3 m2	10,00 28,00 2,50 20,00	17.000,00 20.160,00 4.250,00 3.400,00
1.110. 1.120. 1.130.	Energieumwandlungsmulde h Betonriegel und Beton zur Un Rasen ansäen Landschaftsra	npflasterung des Zulaufs	1,000 1,000 1.700,000		2.000,00 800,00 0,50	2.000,00 800,00 850,00
1.140. 1.150. 1.160.	Zaunanlage H = ca. 2 m liefer Zauntor B= 4m liefern und he Bestandslageplan Becken		200,000 1,000 1,000		40,00 3.000,00 300,00	8.000,00 3.000,00 300,00
	Summe 4.1.	Herstellung				91.260,00
2.	Sonstige Arbeiten					
2.10.	Unvorhergesehenes		1,000	Psch	740,00	740,00
	Summe 4.2.	Sonstige Arbeiten				740,00
	4. Summe Regenrü	ckhaltehecken				92.000,00

Druckdatum: 29.03.2021 Seite: 9 von 12

kt:	27163	Lautersheim, BG Bohnengär	ten			
	Kurztext				В	etrag in EUR
	Baunebenkosten Baunebenkosten					68.000,00
	Summe 5.	Baunebenkosten				68.000,00
	Baunebenkosten					68.000,00
	Baunebenkosten					
	Baunebenkosten					
	Baunebenkosten (z.B. Gutachte Gebühren)	en, Ingenieurhonorar, Fachplanungen und	1,000	Psch	68.000,00	68.000,00
	Summe 5.1.	Baunebenkosten				68.000,00
	5. Summe Bauneben	kosten				68.000,00

Druckdatum: 29.03.2021 Seite: 10 von 12

Projekt: 27163 Lautersheim, BG Bohnengärten

KGR	Kurztext		Betrag in EUR
LV	02		
1.	Schmutzwasse	rkanalisation	
1.1.		ntung und Verkehrssicherung	5.500,00
1.2.		n und Dokumentation	3.452,50
1.3.		nub einschl. Verbau und Verfüllung SW-Ka	5.700,00
1.4.		serung Schmutzwasserkanal	805,00
1.5.	Sicherungsarbeiten		440,00
1.6.		nd Formstücke Schmutzwasser	7.250,00
1.7.	Schächte Schmu		4.775,00
1.8.		chlüsse Schmutzwasserkanal	56.875,00
1.9.	Sonstige Arbeite	n	4.202,50
	Summe 1.	Schmutzwasserkanalisation	89.000,00
2.	Mischwasserka		
2.1.		ntung und Verkehrssicherung	5.710,00
2.2.		n und Dokumentation	3.955,00
2.3.		und Wiederherstellung	1.205,00
2.4.	· ·	nub einschl. Verbau und Verfüllung MW-Ka	38.300,00
2.5.		serung Mischwasserkanal	1.650,00
2.6. 2.7.	•	nd Formstücke Mischwasserkanal	31.140,00
2.7. 2.8.	Schächte Mischy		11.550,00 2.490,00
2.0.	Sonstige Arbeite		2.490,00
	Summe 2.	Mischwasserkanalisation	96.000,00
3.	Regenwasserka		
3.1.		ntung und Verkehrssicherung	5.600,00
3.2.		n und Dokumentationen	5.383,00
3.3.		nub einschl. Verbau und Verfüllung RW-Ka	24.850,00
3.4. 3.5.		serung Regenwasserkanal	1.920,00
3.6.	Schächte Regen	nd Formstücke Regenwasserkanal	45.280,00 18.150,00
3.7.		chlüsse Regenwasserkanal	40.225,00
3.8.	Sonstige Arbeite		2.592,00
	Summe 3.	Regenwasserkanalisation	144.000,00
4.	Regenrückhalte	ebecken	
4.1.	Herstellung		91.260,00
4.2.	Sonstige Arbeite	n	740,00
	Summe 4.	Regenrückhaltebecken	92.000,00
5. 5.1.	Baunebenkoster Baunebenkoster		68.000,00
	Summe 5.	Baunebenkosten	68.000,00
	Caiic C.		00.000,00

Druckdatum: 29.03.2021 Seite: 11 von 12

581.910

Kostenberechnung EP Kurztext mit Preisen Zusammenstellung

Projekt:	27163	Lautersheim, BG Bohnengärten	
KGR	Kurztext		Betrag in EUR
	Summe LV	02 Lautersheim, BG Bohngärten,	489.000,00
LV 1. 2. 3. 4. 5.	02 Schmutzwasserkanalisation Mischwasserkanalisation Regenwasserkanalisation Regenrückhaltebecken Baunebenkosten		89.000,00 96.000,00 144.000,00 92.000,00 68.000,00
	Summe LV	02 Lautersheim, BG Bohngärten,	489.000,00
	Zuzüglich der ge in Höhe von 19,0	esetzlichen Mehrwertsteuer aus 00 %	489.000 92.910

Druckdatum: 29.03.2021 Seite: 12 von 12



HYDRAULISCHE BERECHNUNG GENEHMIGUNGSPLANUNG

Erschließung Baugebiet "In den Bohngärten", 2. Bauabschnitt, in der Ortsgemeinde Lautersheim

- Entwässerung -
- Verbandsgemeindewerke Göllheim -

Projekt Nr.: 27163 Datum: 30.03.2021 Ort: Kaiserslautern

Version: 1





1.	VERANLASSUNG	- 4
2.	BEMESSUNGSGRUNDLAGEN	_ 4
3.	SCHMUTZWASSERKANALISATION	4
	3.1 Ermittlung des Schmutzwasserabflusses	- 4
	3.1 Ermittlung des Schmutzwasserabflusses 3.2 Nachweis der geplanten Schmutzwasserkanalisation	_ _ 5
4.	OBERFLÄCHENENTWÄSSERUNG	_ 6
	4.1 Zielgröße	_ 6
	4.1 Zielgröße	_ 6
	4.3 Oberflächenabfluss	_ 6
5.	NACHWEIS DER GEPLANTEN REGENWASSERKANALISATION	_ 8
6.	REGENRÜCKHALTEBECKEN	10
	6.1 Volumenermittlung des Regenrückhaltebeckens gemäß DWA-	
	Arbeitsblatt A 117	10
	6.2 Nachweis des geplanten Beckenvolumens	12
	6.3 Drosselschacht 6.4 Nachweis der Hochwasserentlastung am Drosselschacht	12
	6.4 Nachweis der Hochwasserentlastung am Drosselschacht	12
7.	NACHWEIS DER ABLAUFLEITUNG ZUR ENTWÄSSERUNGSMULDE DES	3
	1. BAUABSCHNITTS	13
8.	NACHWEIS DES VORHANDENEN DURCHLASSES ZUM MANGELBACH	14
9.	NACHWEIS ZUR REGENWASSERBEHANDLUNG	15
	9.1 Bewertung des Behandlungsbedarfs gemäß DWA-Merkblatt M 153_	15
	9.2 Alternative Bewertung des Behandlungsbedarfs gemäß dem neuen	
	DWA-Arbeitsblatt A 102-2	16



DOKUMENTENNACHWEISE

ANHANG

Nr.	Dokumentenbezeichnung	Version
1	Tabelle KOSTRA-Daten	



1. VERANLASSUNG

In der hydraulischen Berechnung für die Entwässerung der geplanten Grundstücke im Baugebiet "In den Bohngärten, 2. Bauabschnitt" sind die Schmutzwassermengen zu ermitteln, die Nachweise für die Oberflächenentwässerung und den wasserwirtschaftlichen Ausgleich zu führen sowie die Erfordernis einer Regenwasserbehandlung festzustellen.

2. BEMESSUNGSGRUNDLAGEN

Die an den verschiedenen Punkten anfallenden Wassermengen wurden unter Verwendung des DWA-Arbeitsblatts A 118 (März 2006) ermittelt.

Der Volumennachweis des Regenrückhaltebeckens erfolgt mittels DWA-Arbeitsblatt A 117, die Feststellung der Erfordernis einer Regenwasserbehandlung mittels DWA-Merkblatt M 153.

3. SCHMUTZWASSERKANALISATION

3.1 ERMITTLUNG DES SCHMUTZWASSERABFLUSSES

Der Gesamtabfluss Q_{ges} der Schmutzwasserkanalisation setzt sich entsprechend DWA-Arbeitsblatt A 118 wie folgt zusammen:

```
Q_{ges} = Q_t + Q_{r,T} [l/s]
mit Q_t = Trockenwetterabfluss aus Q_t = Q_h + Q_f
Q_{r,T} = zufließendes Oberflächenwasser (z. B. über Schachtabdeckungen)
```

Im Bebauungsplan ist ein allgemeines Wohngebiet mit 20 Grundstücken vorgesehen.

Zur Berechnung der maximalen häuslichen Schmutzwassermenge werden pro Grundstück 2 Wohneinheiten mit durchschnittlich 4 Einwohnern angesetzt.

```
\Rightarrow 20 x 2 x 4 E = 160 Einwohner
```

Der Schmutzwasseranfall des häuslichen Schmutzwassers wird als stündlicher Spitzenwert mit $q_h = 4.0 \text{ l/(s} \times 1.000 \text{ E})$ angesetzt, so dass sich der Trockenwetterabfluss für 160 E errechnet zu:

```
Q_h = 160 E x 4,0 I/(s x 1.000 E)
= 0.64 I/s
```

Der Fremdwasseranteil bei Trockenwetter Q_f wird in Abhängigkeit der Einzugsgebietsfläche A_{EK} ermittelt. Die Fremdwasserspende q_f wird nach DWA-Arbeitsblatt A 118 mit 0,15 l/(s x ha) festgesetzt.



Daraus folgt:

$$Q_f = q_f x A_{EK}$$

= 0,15 x 1,42
= 0,21 l/s

Abschließend muss der Fremdwasseranteil bei Regenwetter ermittelt werden. Die Fremdwasserspende für Regenabfluss im Schmutzwasserkanal $q_{r,T}$ wird mit 0,4 l/(s x ha) gewählt.

$$Q_{r,T}$$
 = $q_{r,T} \times A_{EK}$
= 0,4 x 1,41
= 0,57 l/s

Der gesamte Schmutzwasserabfluss errechnet sich zu:

$$\begin{array}{rcl} Q_{ges} & = & Q_h + Q_g + Q_f + Q_{r,T} \\ & = & 0.64 + 0.00 + 0.21 + 0.56 \\ & = & 1.42 \text{ l/s} \end{array}$$

Der Spitzenabfluss aus dem Baugebiet wurde mit Q = rd. 1,4 l/s errechnet.

3.2 NACHWEIS DER GEPLANTEN SCHMUTZWASSERKANALISATION

Für die Schmutzwasserkanalisation wird gemäß DWA-Arbeitsblatt A 118 ein Mindestrohrleitungsdurchmesser von DN 250 gewählt. Das Minimalgefälle beträgt 5,0 ‰.

Tabelle 1: Nachweis der hydraulischen Leistungsfähigkeit der Schmutzwasserkanalisation gemäß DWA-Arbeitsblatt A 110

	Parameter		Kürzel	Wert	Einheit
Gegeben	Rohrquerschnitt		DN	250	[mm]
	Betriebsrauhigkeit		k _b	1,5	[mm]
	Gefälle		l _s	5,0	[‰]
Berechnung	Prandtl-Coleb	rook			
	max. Abfluss	svermögen	Q_{voll}	42,6	[l/s]
	Abflussgesch	w. Vollfüllung	V _{v oll}	0,87	[m/s]
	Abfluss Kana	I	Q _{ab}	1,4	[l/s]
	Teilfüllungsgrad		Q_{ab}/Q_{voll}	0,033	-
	GeschwVerhältnis		v _{Teil} /v _{v oll}	0,477	-
	Abflussgesch	w. Teilfüllung	V _{Teil}	0,41	[m/s]

Aufgrund der geringen Abflussgeschwindigkeit ist mit erhöhtem Spülaufwand zu rechnen.



4. OBERFLÄCHENENTWÄSSERUNG

Zur Bemessung eines Entwässerungssystems wird das Fließzeitverfahren unter Ansatz eines Blockregens gewählt.

4.1 ZIELGRÖSSE

Unter Verwendung des DWA-Arbeitsblattes 118 (März 2006), in das die Anforderungen der EN 752 integriert sind, muss in einem ersten Schritt die Häufigkeit des Bemessungsregens in Abhängigkeit zum Ort festgelegt werden. Für die Neuplanung eines Wohngebiets wird für die Dimensionierung einer Regenwasserkanalisation eine Häufigkeit des Bemessungsregens von einmal in 2 Jahren (n = 0,5) empfohlen (DWA-A 118, Tabelle 2, Seite 14).

4.2 VORGABEN ZUR NIEDERSCHLAGSBELASTUNG

In Abhängigkeit von Gefälle und Befestigungsgrad ist für das Neubaugebiet die kürzeste Regendauer zu wählen. Sie wird gemäß DWA-A 118, Tabelle 4, Seite 16, mit D = 5 Min. gewählt.

Die Regenspenden für die Regendauer von 5 Minuten bei der Wiederkehrzeit T von 2 Jahren werden mit Hilfe des KOSTRA-Atlas des DWD ermittelt:

 $r_{15, n=0,5} = 236,7 \text{ l/(s x ha)}$ für T = 2 (Nachweis Regenwasserkanalisation)

Die Niederschlagshöhen für das aus dem KOSTRA-Atlas ausgewählte Rasterfeld 73/19, dem die Ortsgemeinde Lautersheim zugeordnet wird, sind in Anlage 1 ersichtlich.

4.3 OBERFLÄCHENABFLUSS

Die Wahl des mittleren Abflussbeiwerts ψ erfolgt nach dem DWA-Arbeitsblatt A 138.

Die mittlere Geländeneigung liegt zwischen 9 % und 10 %, so dass das Plangebiet in die Neigungsgruppe 3 einzuordnen ist.

Die resultierenden Abflüsse der einzelnen Teilflächen sind in Tabelle 2 aufgelistet.



Tabelle 2: Einzugsgebiete der Oberflächenentwässerung und Bemessungsabfluss

Regenspende: r15, n=0,5 = 236,7 l/						
Fläche	AE,k [m²]	Bef.grad	AE,b [ha]	Ψ	Au [ha]	Qab [l/s]
Grundstücksflächen/ Privatfläche	12.200					
Dachfläche (30% Privatfläche)	3.660	1,0	0,37	0,90	0,329	78,0
Hofflächen/Zufahrten (15% Privat)	1.830	1,0	0,18	0,90	0,165	39,0
Grünflächen (55% Privatfläche)	6.710	0,0	0	0,20	0,134	31,8
Mischfläche (asphaltiert)	740	1,0	0,07	0,90	0,067	15,8
Mischfläche (gepflastert)	610	1,0	0,06	0,75	0,046	10,8
Gehweg (gepflastert)	650	1,0	0,07	0,75	0,049	11,5
Summe	14.200		0,75		0,789	186,9

A_{E,k} = kanalisiertes Einzugsgebiet

 ψ_m = mittlerer Abflussbeiwert gemäß DWA-A 138

A_{E,b} = befestigter Anteil des Einzugsgebiets

ψs = Spitzenabflussbeiwert gemäß DWA-A 118 Au = abflusswirksamer Anteil des Einzugsgebiets

Q_{ab} = Oberflächenabfluss aus dem Einzugsgebiet unter Ansatz des Bemessungsregens

Neben dem Ansatz der Flächenermittlung gemäß DWA-Arbeitsblatt A 128 wird aufgezeigt, wie diese künftig mit dem gültigen DWA-Arbeitsblatt A 102-2 erfolgen wird. In der nachfolgenden Tabelle sind diese ersichtlich.

Tabelle 3: Ermittlung der Einzugsgebietsflächen und Bemessungsabfluss gemäß DWA-Arbeitsblatt A 102-2

Regenspende: r15, n=0,5 = 236,7 l/						
Fläche	AE,k [m²]	Bef.grad	AE,b [ha]	fD	Ab,a [ha]	Qab [l/s]
Grundstücksflächen/ Privatfläche	12.200					
Dachfläche (30% Privatfläche)	3.660	1,0	0,366	1,0	0,366	86,6
Hofflächen/Zufahrten (15% Privat)	1.830	1,0	0,183	1,0	0,183	43,3
Grünflächen (40% Privatfläche)	6.710	0,0	0,000	0,0	0,000	0,0
Mischfläche (asphaltiert)	740	1,0	0,074	1,0	0,074	17,5
Mischfläche (gepflastert)	610	1,0	0,061	0,9	0,055	13,0
Gehweg (gepflastert)	650	1,0	0,065	0,9	0,059	13,8
Summe	14.200		0,749		0,736	174,3

A_{E,k} = kanalisiertes Einzugsgebiet

f_D = Abminderungswert gemäß DWA-A 102-2

A_{b,a} = befestigte angeschlossene Fläche des Einzugsgebiets

Q_{ab} = Oberflächenabfluss aus dem Einzugsgebiet unter Ansatz des Bemessungsregens

Anhand der Tabelle ist ersichtlich, dass zunächst die befestigte Fläche A_{E,b} keine Änderungen gegenüber dem Arbeitsblatt A 128 aufweist. Der Unterschied zwischen dem alten Arbeitsblatt und dem neuen Arbeitsblatt A 102-2 wird über A_{b,a} ersichtlich. Diese wird mittels eines Abminderungswertes ermittelt, der höher angesetzt ist als der Abflussbeiwert. Weiterhin werden die Grünflächen in der A 102-2 nicht mitbetrachtet.



5. NACHWEIS DER GEPLANTEN REGENWASSERKANALISA-TION

Für die Regenwasserkanalisation wird der Nachweis jeweils für die Regenwasserhaltungen in der Planstraße 1, für die Planstraße 2 und Planstraße 3 aufgeführt.

Für den Regenwasserkanal der Planstraße 2 wird DN 300 gewählt. Das Gefälle beträgt 10 %. Der Bemessungsabfluss für die Planstraße 2 beträgt $Q_{ab} = 73,7$ l/s.

Tabelle 4: Nachweis der hydraulischen Leistungsfähigkeit der Regenwasserkanalisation gemäß DWA-Arbeitsblatt A 110

	Parameter		Kürzel	Wert	Einheit
Gegeben	Rohrquerschnitt		DN	300	[mm]
	Betriebsrauhigkeit		k_b	1,5	[mm]
	Gefälle		l _s	10,0	[‰]
Berechnung	Prandtl-Colebrook				
	max. Abflussvermö	gen	Q_{voll}	98,0	[l/s]
	Abflussgeschw. Vollf	illung	$V_{v oll}$	1,39	[m/s]
	Abfluss Kanal		\mathbf{Q}_{ab}	73,7	[l/s]
	Teilfüllungsgrad GeschwVerhältnis		Q_{ab}/Q_{voll}	0,752	-
			v_{Teil}/v_{voll}	1,095	-
	Abflussgeschw. Teilfü	illung	V _{Teil}	1,52	[m/s]

⇒ Fazit: Die gewählte Dimension des Regenwasserkanals in der Planstraße 1 von DN 300 ist ausreichend.

$$Q_{ab} < Q_{voll} = 73,7 \text{ l/s} < 98 \text{ l/s}$$



Für den Regenwasserkanal der Planstraße 1 wird DN 400 gewählt. Das Gefälle beträgt 5 %. Der Bemessungsabfluss für die Planstraße 1 beträgt $Q_{ab} = 77,6$ l/s.

Tabelle 5: Nachweis der hydraulischen Leistungsfähigkeit der Regenwasserkanalisation gemäß DWA-Arbeitsblatt A 110

	Parameter	Kürzel	Wert	Einheit
Gegeben	Rohrquerschnitt	DN	400	[mm]
	Betriebsrauhigkeit	k _b	1,5	[mm]
	Gefälle	l _s	5,0	[‰]
Berechnung	Prandtl-Colebrook			
	max. Abflussvermögen	Q _{voII}	148,3	[l/s]
	Abflussgeschw. Vollfüllung	V _{v oll}	1,18	[m/s]
	Abfluss Kanal	Q _{ab}	77,6	[l/s]
	Teilfüllungsgrad	Q _{ab} /Q _{v oll}	0,523	-
	GeschwVerhältnis	v _{Teil} /v _{v oll}	1,014	-
	Abflussgeschw. Teilfüllung	V _{Teil}	1,20	[m/s]

⇒ Fazit: Die gewählte Dimension des Regenwasserkanals in der Planstraße 2 von DN 400 ist ausreichend.

$$Q_{ab} < Q_{voll} = 77.6 \text{ l/s} < 148.3 \text{ l/s}$$

Für den Regenwasserkanal der Planstraße 3 wird DN 300 gewählt. Das Gefälle beträgt 10 %. Der Bemessungsabfluss für die Planstraße 3 beträgt $Q_{ab} = 18,4$ l/s.

Tabelle 6: Nachweis der hydraulischen Leistungsfähigkeit der Regenwasserkanalisation gemäß DWA-Arbeitsblatt A 110

	Parameter	Kürzel	Wert	Einheit
Gegeben	Rohrquerschnitt	DN	300	[mm]
	Betriebsrauhigkeit	k _b	1,5	[mm]
	Gefälle	l _s	10,0	[‰]
Berechnung	Prandtl-Colebrook			
	max. Abflussvermögen	Q _{voII}	98,0	[l/s]
	Abflussgeschw. Vollfüllung	V _{v oll}	1,39	[m/s]
	Abfluss Kanal	Q _{ab}	18,4	[l/s]
	Teilfüllungsgrad	Q_{ab}/Q_{voll}	0,188	-
	GeschwVerhältnis	v _{Teil} /v _{v oll}	0,779	-
	Abflussgeschw. Teilfüllung	V _{Teil}	1,08	[m/s]

⇒ Fazit: Die gewählte Dimension des Regenwasserkanals in der Planstraße 3 von DN 300 ist ausreichend.

$$Q_{ab} < Q_{voll} = 18,4 \text{ l/s} < 98 \text{ l/s}$$



Für den Regenwasserkanal der Planstraße 4 wird DN 400 gewählt. Das Gefälle beträgt 20 ‰. Der Bemessungsabfluss für die Planstraße 3 beträgt Q_{ab} = 169,70 l/s.

Tabelle 7: Nachweis der hydraulischen Leistungsfähigkeit der Regenwasserkanalisation gemäß DWA-Arbeitsblatt A 110

	Parameter	Kürzel	Wert	Einheit
Gegeben	Rohrquerschnitt	DN	400	[mm]
	Betriebsrauhigkeit	k_b	1,5	[mm]
	Gefälle	Is	20,0	[‰]
Berechnung	Prandtl-Colebrook			
	max. Abflussvermögen	Q _{voII}	297,4	[l/s]
	Abflussgeschw. Vollfüllung	V _{v oll}	2,37	[m/s]
	Abfluss Kanal	Q _{ab}	169,7	[l/s]
	Teilfüllungsgrad	Q_{ab}/Q_{voll}	0,571	-
	GeschwVerhältnis	v _{Teil} /v _{voll}	1,035	-
	Abflussgeschw. Teilfüllung	V _{Teil}	2,45	[m/s]

⇒ Fazit: Die gewählte Dimension des Regenwasserkanals in der Planstraße 4 von DN 400 ist ausreichend.

 $Q_{ab} < Q_{voll} = 169,7 \text{ l/s} < 297,4 \text{ l/s}$

6. REGENRÜCKHALTEBECKEN

6.1 VOLUMENERMITTLUNG DES REGENRÜCKHALTEBECKENS GEMÄSS DWA-ARBEITSBLATT A 117

Maßgeblich für die Bemessung eines Regenrückhaltebeckens ist die abflusswirksame Fläche Au aus dem zu entwässernden Gebiet. Diese beträgt 0,79 ha (vgl. Tabelle 2).

Vorgaben für die Bemessung sind ein Rückhalt für ein 20-jährliches Regenereignis bei einer Entleerungsdauer von ca. 48 Stunden.

Hinweis:

Analog zu vorausgegangenen Nachweisen vergleichbarer Maßnahmen für Rückhaltevolumina für 20-jährliche Regenereignisse wurde hier das vereinfachte Berechnungsverfahren verwendet, obwohl dieses außerhalb des Anwendungsbereiches ($n \ge 0,1$) liegt.

Der mittlere Drosselabfluss Q_{dr,RRB} wird iterativ ermittelt.



	biet des RRB	:					
	es Einzugsgeb					1,42	ha
		TOTOS 7 TE,K .				1,72	
	Fläche A _{red} :					0.70	ha
	sige Fläche A	u :				0,79	
Fließzeit t _f	:					15	min
Trockenwe	tterabfluß Q_{t24}	:				0,00	l/s
/olumen ei	ines vorgescha	lteten, entlas	tenden Beck	ens:		0	m³
Orosselab	flücen:						
	Drosselabfluß	0				0,0	l/e
	Orosselabfluß (0,0	
	osselabfluß Q					2,4	
Orosselabfl	uss des oberh	alb entlasten	denen RÜB C	dr,RÜB:	entfällt	0,0	l/s
Drosselabfl	ußspende RRI	3 q _{dr,u,RRB} =	(Qdr,RÜB-Qt	:24-Qdr,v)/Au		2,99	I/(s*ha)
Summe Dr	osselzuflüsse a	aus oberhalb	liegenden Be	cken Q _{dr,v} :		0,0	l/s
Regenante	_ il des Drossela	∟ bflusses (RÜ	B) Q _{dr ru R} üb	=Q _{dr R} ü _R -Q _{t2} ,	4 -Q dr v :	0,0	l/s
	ußspende (RÜ				entfällt		I/(s*ha)
	ne Drosselabflu				Sitrain	_	l/(s*ha)
naisgeblici	le Diosselabile	iissperide q _{dr,}	r,u = Ydr,r,u,RUE	3 + qdr,r,u,RRB		2,99	1/(5 Ha)
Bemessun	gsgrößen:						
Viederkeh						20,0	а
viederschla	agshäufigkeit n	:	n<0,1 nicht	zulässig		0,05	1/a
Hilfswert f ₁	zur Ermittlung	von f _a :				0,993	
Abminderu	ngsfaktor f _a (Gi	ültiakoitehoro	iah wana Anh	0 4447			
		uitiakeitebeie	ich dem. Ann	iang 2. A117.	sonst f ₂ =1):	1.000	
	• ,					1,000	
	Zuschlagsfakto					1,000 1,20	
	• ,				Risiko):		
	• ,	or f _z (1,10:hoh	es Risko; 1,2		Risiko):	1,20	
	• ,	or f _z (1,10:hoh Regen-	es Risko; 1,2 Drossel- abflußspende qdr,r,u	:0: geringes F	Risiko): Fülldauer RÜB (oberhalb) D _{RÜB}	spez.Speicher- volumen V _{s.u} (D)	
Gewählter :	hN(D,n=0,05)	Regen- spende r(D,n=0,05) [l/(s*ha)]	Drossel- abflußspende qdr,r,u [l/(s*ha)]	rD,n - qdr,r,u	Fülldauer RÜB (oberhalb) D _{RÜB} [min]	spez.Speicher- volumen V _{s.u} (D) [m3/ha]	
Gewählter 2 D 5 min	hN(D,n=0,05) [mm] 13,2	r f _z (1,10:hoh Regen- spende r(D,n=0,05) [l/(s*ha)] 440,0	es Risko; 1,2 Drossel- abflußspende qdr,r,u [l/(s*ha)] 3,0	rD,n - qdr,r,u [//(s*ha)] 437,0	Risiko): Fülldauer RÜB (oberhalb) D _{RÜB} [min] 0,0	spez.Speicher- volumen V _{s.u} (D) [m3/ha]	
D 5 min 10 min	hN(D,n=0,05) [mm] 13,2 19,0	r f _z (1,10:hoh Regen- spende r(D,n=0,05) [l/(s*ha)] 440,0 316,7	Drossel- abflußspende qdr,r,u [l/(s*ha)] 3,0 3,0	rD,n - qdr,r,u [l/(s*ha)] 437,0 313,7	Fülldauer RÜB (oberhalb) D _{RÜB} [min] 0,0	spez.Speicher- volumen V _{s.u} (D) [m3/ha] 157 226	
D 5 min 10 min 15 min	hN(D,n=0,05) [mm] 13,2 19,0 23,0	r f _z (1,10:hoh Regen- spende r(D,n=0,05) [l/(s*ha)] 440,0 316,7 255,6	es Risko; 1,2 Drossel- abflußspende qdr,r,u [l/(s*ha)] 3,0 3,0 3,0	rD,n - qdr,r,u [l/(s*ha)] 437,0 313,7 252,6	Fülldauer RÜB (oberhalb) D _{RÜB} [min] 0,0 0,0	spez.Speichervolumen V _{s,u} (D) [m3/ha] 157 226 273	
D 5 min 10 min 15 min 20 min	hN(D,n=0,05) [mm] 13,2 19,0 23,0 26,0	Regenspender (D,n=0,05) [l/(s*ha)] 440,0 316,7 255,6 216,7	es Risko; 1,2 Drossel- abflußspende qdr,r,u [l/(s*ha)] 3,0 3,0 3,0 3,0	rD,n - qdr,r,u [l/(s*ha)] 437,0 313,7 252,6 213,7	Risiko): Fülldauer RÜB (oberhalb) D _{RÜB} [min] 0,0 0,0 0,0 0,0	1,20 spez.Speichervolumen V _{s.u} (D) [m3/ha] 157 226 273 308	
D 5 min 10 min 15 min 20 min 30 min	N(D,n=0,05) [mm] 13,2 19,0 23,0 26,0 30,5	r f _z (1,10:hoh Regen- spende r(D,n=0,05) [l/(s*ha)] 440,0 316,7 255,6 216,7 169,4	es Risko; 1,2 Drossel- abflußspende qdr,r,u [l/(s*ha)] 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	rD,n - qdr,r,u [l/(s*ha)] 437,0 313,7 252,6 213,7 166,4	Risiko): Fülldauer RÜB (oberhalb) DRÜB [min] 0,0 0,0 0,0 0,0 0,0	1,20 spez.Speichervolumen V _{s.u} (D) [m3/ha] 157 226 273 308 359	
D 5 min 10 min 15 min 20 min 30 min 45 min	N(D,n=0,05) [mm] 13,2 19,0 23,0 26,0 30,5 35,2	r f _z (1,10:hoh Regenspende r(D,n=0,05) [l/(s*ha)] 440,0 316,7 255,6 216,7 169,4 130,4	es Risko; 1,2 Drossel- abflußspende qdr,r,u [l/(s*ha)] 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	rD,n - qdr,r,u [l/(s*ha)] 437,0 313,7 252,6 213,7 166,4 127,4	Risiko): Fülldauer RÜB (oberhalb) DRÜB [min] 0,0 0,0 0,0 0,0 0,0 0,0	1,20 spez.Speichervolumen V _{s.u} (D) [m3/ha] 157 226 273 308 359 413	
D 5 min 10 min 15 min 20 min 30 min 45 min 60 min	N(D,n=0,05) [mm] 13,2 19,0 23,0 26,0 30,5 35,2 38,7	r f _z (1,10:hoh Regenspende r(D,n=0,05) [l/(s*ha)] 440,0 316,7 255,6 216,7 169,4 130,4 107,5	es Risko; 1,2 Drossel- abflußspende qdr,r,u [l/(s*ha)] 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	rD,n - qdr,r,u [l/(s*ha)] 437,0 313,7 252,6 213,7 166,4 127,4 104,5	Risiko): Fülldauer RÜB (oberhalb) DRÜB [min] 0,0 0,0 0,0 0,0 0,0 0,0 0,0 0,0	1,20 spez.Speichervolumen V _{s.u} (D) [m3/ha] 157 226 273 308 359 413 451	
D 5 min 10 min 15 min 20 min 30 min 45 min	N(D,n=0,05) [mm] 13,2 19,0 23,0 26,0 30,5 35,2	r f _z (1,10:hoh Regenspende r(D,n=0,05) [l/(s*ha)] 440,0 316,7 255,6 216,7 169,4 130,4	es Risko; 1,2 Drossel- abflußspende qdr,r,u [l/(s*ha)] 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	rD,n - qdr,r,u [l/(s*ha)] 437,0 313,7 252,6 213,7 166,4 127,4	Risiko): Fülldauer RÜB (oberhalb) DRÜB [min] 0,0 0,0 0,0 0,0 0,0 0,0	1,20 spez.Speichervolumen V _{s.u} (D) [m3/ha] 157 226 273 308 359 413	
D 5 min 10 min 15 min 20 min 30 min 45 min 60 min 90 min	N(D,n=0,05) [mm] 13,2 19,0 23,0 26,0 30,5 35,2 38,7 40,8	r f _z (1,10:hoh Regenspende r(D,n=0,05) [l/(s*ha)] 440,0 316,7 255,6 216,7 169,4 130,4 107,5 75,6	es Risko; 1,2 Drossel- abflußspende qdr,r,u [l/(s*ha)] 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	rD,n - qdr,r,u [l/(s*ha)] 437,0 313,7 252,6 213,7 166,4 127,4 104,5 72,6	Risiko): Fülldauer RÜB (oberhalb) DRÜB [min] 0,0 0,0 0,0 0,0 0,0 0,0 0,0 0	1,20 spez.Speichervolumen V _{8.u} (D) [m3/ha] 157 226 273 308 359 413 451 471	
D 5 min 10 min 15 min 20 min 30 min 45 min 60 min 90 min 2 h	N(D,n=0,05) [mm] 13,2 19,0 23,0 26,0 30,5 35,2 38,7 40,8 42,4	r f _z (1,10:hoh Regenspende r(D,n=0,05) [l/(s*ha)] 440,0 316,7 255,6 216,7 169,4 130,4 107,5 75,6 58,9	es Risko; 1,2 Drossel- abflußspende qdr,r,u [l/(s*ha)] 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	rD,n - qdr,r,u [l/(s*ha)] 437,0 313,7 252,6 213,7 166,4 127,4 104,5 72,6 55,9	Risiko): Fülldauer RÜB (oberhalb) DRÜB [min] 0,0 0,0 0,0 0,0 0,0 0,0 0,0 0,0 0,0 0,	1,20 spez.Speichervolumen V _{s.u} (D) [m3/ha] 157 226 273 308 359 413 451 471 483	
D 5 min 10 min 15 min 20 min 30 min 45 min 60 min 90 min 2 h 3 h	N(D,n=0,05) [mm] 13,2 19,0 23,0 26,0 30,5 35,2 38,7 40,8 42,4 44,7	r f _z (1,10:hoh Regenspende r(D,n=0,05) [l/(s*ha)] 440,0 316,7 255,6 216,7 169,4 130,4 107,5 75,6 58,9 41,4	es Risko; 1,2 Drossel- abflußspende qdr,r,u [l/(s*ha)] 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	rD,n - qdr,r,u [l/(s*ha)] 437,0 313,7 252,6 213,7 166,4 127,4 104,5 72,6 55,9 38,4	Risiko): Fülldauer RÜB (oberhalb) DRÜB [min] 0,0 0,0 0,0 0,0 0,0 0,0 0,0 0	1,20 spez.Speichervolumen V _{8.u} (D) [m3/ha] 157 226 273 308 359 413 451 471 483 498	
D 5 min 10 min 15 min 20 min 30 min 45 min 60 min 90 min 2 h 3 h 4 h	N(D,n=0,05) [mm] 13,2 19,0 23,0 26,0 30,5 35,2 38,7 40,8 42,4 44,7 46,4	r f _z (1,10:hoh Regenspende r(D,n=0,05) [l/(s*ha)] 440,0 316,7 255,6 216,7 169,4 130,4 107,5 75,6 58,9 41,4 32,2	es Risko; 1,2 Drossel- abflußspende qdr,r,u [l/(s*ha)] 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	rD,n - qdr,r,u [l/(s*ha)] 437,0 313,7 252,6 213,7 166,4 127,4 104,5 72,6 55,9 38,4 29,2	Risiko): Fülldauer RÜB (oberhalb) DRÜB [min] 0,0 0,0 0,0 0,0 0,0 0,0 0,0 0	1,20 spez.Speichervolumen V _{s.u} (D) [m3/ha] 157 226 273 308 359 413 451 471 483 498 505	
D 5 min 10 min 15 min 20 min 30 min 45 min 60 min 90 min 2 h 3 h 4 h 6 h	N(D,n=0,05) [mm] 13,2 19,0 23,0 26,0 30,5 35,2 38,7 40,8 42,4 44,7 46,4 49,0	r f _z (1,10:hoh Regenspende r(D,n=0,05) [I/(s*ha)] 440,0 316,7 255,6 216,7 169,4 130,4 107,5 75,6 58,9 41,4 32,2 22,7	es Risko; 1,2 Drossel- abflußspende qdr,r,u [l/(s*ha)] 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	rD,n - qdr,r,u [l/(s*ha)] 437,0 313,7 252,6 213,7 166,4 127,4 104,5 72,6 55,9 38,4 29,2 19,7	Risiko): Fülldauer RÜB (oberhalb) DRÜB [min] 0,0 0,0 0,0 0,0 0,0 0,0 0,0 0	1,20 spez.Speichervolumen V _{s.u} (D) [m3/ha] 157 226 273 308 359 413 451 471 483 498 505 511	
D 5 min 10 min 15 min 20 min 30 min 45 min 60 min 90 min 2 h 3 h 4 h 6 h	Zuschlagsfakto hN(D,n=0,05) [mm] 13,2 19,0 23,0 26,0 30,5 35,2 38,7 40,8 42,4 44,7 46,4 49,0 51,7	r f _z (1,10:hoh Regenspende r(D,n=0,05) [l/(s*ha)] 440,0 316,7 255,6 216,7 169,4 130,4 107,5 75,6 58,9 41,4 32,2 22,7 16,0 12,5 8,8	es Risko; 1,2 Drossel- abflußspende qdr,r,u [l/(s*ha)] 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	rD,n - qdr,r,u [l/(s*ha)] 437,0 313,7 252,6 213,7 166,4 127,4 104,5 72,6 55,9 38,4 29,2 19,7 13,0 9,5 5,8	Risiko): Fülldauer RÜB (oberhalb) DRÜB [min] 0,0 0,0 0,0 0,0 0,0 0,0 0,0 0	1,20 spez.Speichervolumen V _{s.u} (D) [m3/ha] 157 226 273 308 359 413 451 471 483 498 505 511 506 493 452	
D 5 min 10 min 15 min 20 min 30 min 45 min 60 min 90 min 2 h 3 h 4 h 6 h 9 h 12 h	N(D,n=0,05) [mm] 13,2 19,0 23,0 26,0 30,5 35,2 38,7 40,8 42,4 44,7 46,4 49,0 51,7 53,8	r f _z (1,10:hoh Regenspende r(D,n=0,05) [I/(s*ha)] 440,0 316,7 255,6 216,7 169,4 130,4 107,5 75,6 58,9 41,4 32,2 22,7 16,0 12,5	es Risko; 1,2 Drossel- abflußspende qdr,r,u [l/(s*ha)] 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	rD,n - qdr,r,u [l/(s*ha)] 437,0 313,7 252,6 213,7 166,4 127,4 104,5 72,6 55,9 38,4 29,2 19,7 13,0 9,5	Risiko): Fülldauer RÜB (oberhalb) DRÜB [min] 0,0 0,0 0,0 0,0 0,0 0,0 0,0 0	1,20 spez.Speichervolumen V _{s.u} (D) [m3/ha] 157 226 273 308 359 413 451 471 483 498 505 511 506 493	
D 5 min 10 min 15 min 20 min 30 min 45 min 60 min 90 min 2 h 3 h 4 h 6 h 9 h 12 h 18 h	Zuschlagsfakto hN(D,n=0,05) [mm] 13,2 19,0 23,0 26,0 30,5 35,2 38,7 40,8 42,4 44,7 46,4 49,0 51,7 53,8 56,9	r f _z (1,10:hoh Regenspende r(D,n=0,05) [l/(s*ha)] 440,0 316,7 255,6 216,7 169,4 130,4 107,5 75,6 58,9 41,4 32,2 22,7 16,0 12,5 8,8	es Risko; 1,2 Drossel- abflußspende qdr,r,u [l/(s*ha)] 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	rD,n - qdr,r,u [l/(s*ha)] 437,0 313,7 252,6 213,7 166,4 127,4 104,5 72,6 55,9 38,4 29,2 19,7 13,0 9,5 5,8	Risiko): Fülldauer RÜB (oberhalb) DRÜB [min] 0,0 0,0 0,0 0,0 0,0 0,0 0,0 0	1,20 spez.Speichervolumen V _{s.u} (D) [m3/ha] 157 226 273 308 359 413 451 471 483 498 505 511 506 493 452	
D 5 min 10 min 15 min 20 min 30 min 45 min 60 min 90 min 2 h 3 h 4 h 6 h 9 h 12 h 18 h 24 h 48 h 72 h	Zuschlagsfakto hN(D,n=0,05) [mm] 13,2 19,0 23,0 26,0 30,5 35,2 38,7 40,8 42,4 44,7 46,4 49,0 51,7 53,8 56,9 59,2 71,7 80,0	r f _z (1,10:hoh Regenspende r(D,n=0,05) [I/(s*ha)] 440,0 316,7 255,6 216,7 169,4 130,4 107,5 75,6 58,9 41,4 32,2 22,7 16,0 12,5 8,8 6,9 4,1	es Risko; 1,2 Drossel- abflußspende qdr,r,u [l/(s*ha)] 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	rD,n - qdr,r,u [l/(s*ha)] 437,0 313,7 252,6 213,7 166,4 127,4 104,5 72,6 55,9 38,4 29,2 19,7 13,0 9,5 5,8 3,9 1,1	Risiko): Fülldauer RÜB (oberhalb) DRÜB [min] 0,0 0,0 0,0 0,0 0,0 0,0 0,0 0	1,20 spez.Speichervolumen V _{s.u} (D) [m3/ha] 157 226 273 308 359 413 451 471 483 498 505 511 506 493 452 405	
D 5 min 10 min 15 min 20 min 30 min 45 min 60 min 90 min 2 h 3 h 4 h 6 h 9 h 12 h 18 h 24 h 48 h 72 h	Tuschlagsfakto hN(D,n=0,05) [mm] 13,2 19,0 23,0 26,0 30,5 35,2 38,7 40,8 42,4 44,7 46,4 49,0 51,7 53,8 56,9 59,2 71,7	r f _z (1,10:hoh Regenspende r(D,n=0,05) [I/(s*ha)] 440,0 316,7 255,6 216,7 169,4 130,4 107,5 75,6 58,9 41,4 32,2 22,7 16,0 12,5 8,8 6,9 4,1	es Risko; 1,2 Drossel- abflußspende qdr,r,u [l/(s*ha)] 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	rD,n - qdr,r,u [l/(s*ha)] 437,0 313,7 252,6 213,7 166,4 127,4 104,5 72,6 55,9 38,4 29,2 19,7 13,0 9,5 5,8 3,9 1,1	Risiko): Fülldauer RÜB (oberhalb) DRÜB [min] 0,0 0,0 0,0 0,0 0,0 0,0 0,0 0	1,20 spez.Speichervolumen V _{s.u} (D) [m3/ha] 157 226 273 308 359 413 451 471 483 498 505 511 506 493 452 405 230	
D 5 min 10 min 15 min 20 min 30 min 45 min 60 min 90 min 2 h 3 h 4 h 6 h 9 h 12 h 18 h 24 h 48 h 72 h	Zuschlagsfakto hN(D,n=0,05) [mm] 13,2 19,0 23,0 26,0 30,5 35,2 38,7 40,8 42,4 44,7 46,4 49,0 51,7 53,8 56,9 59,2 71,7 80,0	r f _z (1,10:hoh Regenspende r(D,n=0,05) [I/(s*ha)] 440,0 316,7 255,6 216,7 169,4 130,4 107,5 75,6 58,9 41,4 32,2 22,7 16,0 12,5 8,8 6,9 4,1	es Risko; 1,2 Drossel- abflußspende qdr,r,u [l/(s*ha)] 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	rD,n - qdr,r,u [l/(s*ha)] 437,0 313,7 252,6 213,7 166,4 127,4 104,5 72,6 55,9 38,4 29,2 19,7 13,0 9,5 5,8 3,9 1,1	Risiko): Fülldauer RÜB (oberhalb) DRÜB [min] 0,0 0,0 0,0 0,0 0,0 0,0 0,0 0	1,20 spez.Speichervolumen V _{s.u} (D) [m3/ha] 157 226 273 308 359 413 451 471 483 498 505 511 506 493 452 405 230 34 511	
D 5 min 10 min 15 min 20 min 30 min 45 min 60 min 90 min 2 h 3 h 4 h 6 h 9 h 12 h 18 h 24 h 48 h 72 h inforderliches	Zuschlagsfakto hN(D,n=0,05) [mm] 13,2 19,0 23,0 26,0 30,5 35,2 38,7 40,8 42,4 44,7 46,4 49,0 51,7 53,8 56,9 59,2 71,7 80,0	r f _z (1,10:hoh Regenspende r(D,n=0,05) [l/(s*ha)] 440,0 316,7 255,6 216,7 169,4 130,4 107,5 75,6 58,9 41,4 32,2 22,7 16,0 12,5 8,8 6,9 4,1 3,1	es Risko; 1,2 Drossel- abflußspende qdr,r,u [l/(s*ha)] 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0 3,0	rD,n - qdr,r,u [l/(s*ha)] 437,0 313,7 252,6 213,7 166,4 127,4 104,5 72,6 55,9 38,4 29,2 19,7 13,0 9,5 5,8 3,9 1,1 0,1 D _{ROB})*(r _{D,n} - q _{dr,n}	Risiko): Fülldauer RÜB (oberhalb) DRÜB [min] 0,0 0,0 0,0 0,0 0,0 0,0 0,0 0	1,20 spez.Speichervolumen V _{s.u} (D) [m3/ha] 157 226 273 308 359 413 451 471 483 498 505 511 506 493 452 405 230 34	

 \Rightarrow V_{WWA} = 375 m³ < V_{A117} = 410 m³



Maßgeblich für die Beckengröße ist somit das erforderliche Bedarfsvolumen gemäß DWA-Arbeitsblatt A 117 $V = 410 \text{ m}^3$.

6.2 NACHWEIS DES GEPLANTEN BECKENVOLUMENS

Das Beckenvolumen wird entsprechend dem erforderlichen Rückhaltevolumens mit $V = 410 \text{ m}^3$ gewählt.

6.3 DROSSELSCHACHT

Der Drosselschacht dient zur verzögerten Entleerung des Regenrückhaltebeckens als auch der Hochwasserentlastung.

Die Drosselung des Abflusses auf 2,4 l/s erfolgt über ein vertikales Wirbelventil. Bei einem Einstau im Becken von über 50 cm (>20-jähriges Regenereignis) läuft das Wasser im Drosselschacht über in den Notablauf zur bestehenden Entwässerungsmulde des 1. Bauabschnitts in den Mangelbach. Die Ablaufleitung hat einen Durchmesser von DN 400.

6.4 NACHWEIS DER HOCHWASSERENTLASTUNG AM DROSSEL-SCHACHT

Geplante Breite der Überfallschwelle im Drosselschacht = 1,50 m.

Maximale Überfallwassermenge gemäß Tabelle für T = 2a bzw. n = 0,5 (Annahme: auf ein gefülltes System trifft ein weiteres 2-jähriges Regenereignis):

$$Q_{r15,n=0.5} = A_u \times r_{15,n=0.5} = 0.79 \times 146.7 = rd. 115.8 l/s$$

Überfallhöhe

$$\begin{array}{ll} h_{\ddot{u}} \; = \; \left(\frac{3\,x\,Q}{2\,x\,\mu\,x\,b\,x\,\sqrt{2\,x\,9,81}}\right)^{2/3} \, [m] \\ \\ \text{mit} \qquad Q \; = \; 0,116 \; \text{m}^3 \\ \qquad \mu \; = \; 0,5 \\ \qquad b \; = \; 1,50 \; \text{m} \\ \\ \\ h_{\ddot{u}} \; = \; \left(\frac{3\,x\,0,116}{2\,x\,0,5\,x\,1,5\,x\,\sqrt{2\,x\,9,81}}\right)^{2/3} \end{array}$$

$$h_{ii} = 0.14 \text{ m}$$



7. NACHWEIS DER ABLAUFLEITUNG ZUR ENTWÄSSERUNGS-MULDE DES 1. BAUABSCHNITTS

Die Rohrleitung DN 400 aus dem Drosselschacht in die Entwässerungsmulde des 1. Bauabschnitts muss im Entlastungsfall den Drosselabfluss und die Entlastungswassermenge ableiten können:

 $Q_{ab} = Q_{dr} + Q_{r15,n=0,5}$ [l/s] = 2,4 + 115,8 = 118,2 l/s

Tabelle 8: Nachweis der hydraulischen Leistungsfähigkeit der Ablaufleitung in den Entwässerungsgraben des 1. Bauabschnitts gemäß DWA-Arbeitsblatt A 110

	Parameter	Kürzel	Wert	Einheit
Gegeben	Rohrquerschnitt	DN	400	[mm]
	Betriebsrauhigkeit	k _b	1,5	[mm]
	Gefälle	Is	13,7	[‰]
Berechnung	Prandtl-Colebrook			
	max. Abflussvermögen	Q _{voII}	246,0	[l/s]
	Abflussgeschw. Vollfüllung	V _{v oll}	1,96	[m/s]
	Abfluss Kanal	Q _{ab}	118,2	[l/s]
	Teilfüllungsgrad	Q_{ab}/Q_{voll}	0,481	-
	GeschwVerhältnis	v _{Teil} /v _{v oll}	0,995	-
	Abflussgeschw. Teilfüllung	V _{Teil}	1,95	[m/s]



8. NACHWEIS DES VORHANDENEN DURCHLASSES ZUM **MANGELBACH**

Der vorhandene Durchlass der Entwässerungsmulden des 1. Bauabschnitts muss im Entlastungsfall den Drosselabfluss und die Entlastungswassermenge ableiten können:

 $Q_{ab} = 118,2 \text{ l/s}$

Tabelle 9: Nachweis der hydraulischen Leistungsfähigkeit der Ablaufleitung in den Mangelbach gemäß DWA-Arbeitsblatt A 110

	Parameter	Kürzel	Wert	Einheit
Gegeben	Rohrquerschnitt	DN	300	[mm]
	Betriebsrauhigkeit	k _b	1,5	[mm]
	Gefälle	Is	32,0	[‰]
Berechnung	Prandtl-Colebrook			
	max. Abflussvermögen	Q _{voll}	175,6	[l/s]
	Abflussgeschw. Vollfüllung	y _{voll}	2,48	[m/s]
	Abfluss Kanal	Q _{ab}	118,2	[l/s]
	Teilfüllungsgrad	Q _{ab} /Q _{v oll}	0,673	-
	GeschwVerhältnis	v _{Teil} /v _{v oll}	1,071	-
	Abflussgeschw. Teilfüllung	V _{Teil}	2,66	[m/s]

Die Entlastungswassermenge von 118,2 l/s kann von der vorhandenen Ablaufleitung DN 300 schadlos in den Mangelbach weitergeleitet werden.



9. NACHWEIS ZUR REGENWASSERBEHANDLUNG

9.1 BEWERTUNG DES BEHANDLUNGSBEDARFS GEMÄSS DWA-MERK-**BLATT M 153**

Abflussbelastung:		ΣΒί	=	9,4				
$B_i = f_i * (L_i + F_i):$		0,99	5,50	2,90				
Punkte L _i :		1	1	1				
Punkte F _i :		5	8	12				
Flächentyp:		F1	F2	F3	F4	F5	F6	
4) Berechnung der Abflussbelas	stung:							
Flächenanteil f _i =		0,17	0,61	0,22				
Gesamtfläche A	0,81 ha							
undurchlässige Fläche A _u =		0,13 ha	0,49 ha	0,18 ha				
mittlerer Abflussbeiwert $\Psi_{m,i}$ =		0,20	0,90	0,90				
Einzugsgebiet A _e =		0,67 ha	0,55 ha	0,20 ha				
	- Lachtonity	F1	F2	F3	F4	F5	F6	F7
3) Abschätzung der Flächen anzurechnen sind 2 benachbarte			und F3					
Luitverserimutzung	L1	E ₁ =						
Luftverschmutzung	L1	L _i =	1					
2) Abschätzung der Einflüsse	aus der l	Luft (nach	Tabelle	A.2, DW	A-M 15	<u>3)</u>		
Gewässertyp:	G6	G =	15					
1) Schutzbedürfnis des Gew	ässers (na	ch Tabelle	en A. 1a	und A.1	b, DWA	<u>-M 153)</u>		
Projekt:		erung NBG einde Laut			12. Bau	abschnitt		
D!-1-4.	F		 	L	0 D	_ :44		

[⇒] **Ergebnis:** B < G, d. h. es ist keine Regenwasserbehandlung erforderlich.



9.2 ALTERNATIVE BEWERTUNG DES BEHANDLUNGSBEDARFS GEMÄSS DEM NEUEN DWA-ARBEITSBLATT A 102-2

Gemäß dem DWA-Arbeitsblatt A 102-2 wird für die einzelnen Flächen der Stoffabtrag ermittelt. Anhand diesem wird geprüft, ob für das anfallende Niederschlagswasser eine weitergehende Behandlung erfolgen muss. Dazu muss geprüft werden, ob der flächenspezifische Stoffabtrag b_{R,a,AFS63} < 280 kg/(ha*a) ist. Anhand der nachfolgenden Tabelle sind die einzelnen Teilflächen der jeweiligen Kategorie zugeordnet.

Fläche	AE,k [m²]	AE,b [ha]	fD	Ab,a [ha]	b _{R,a,AFS63}	Kategorie	B _{R,a,AFS63}
Grundstücksflächen/ Privatfläche	12.200						
Dachfläche (30% Privatfläche)	3.660	0,366	1,0	0,366	280	I	31,71
Hofflächen/Zufahrten (15% Privat)	1.830	0,183	1,0	0,183	280	I	7,93
Grünflächen (40% Privatfläche)	6.710	0,000	0,0	0,000	280	I	0,00
Mischfläche (asphaltiert)	740	0,074	1,0	0,074	280	I	1,30
Mischfläche (gepflastert)	610	0,061	0,9	0,055	280	I	0,71
Gehweg (gepflastert)	650	0,065	0,9	0,059	280	I	0,81
	26.400	0,749		0,736			128,36

A_{E,k} = kanalisiertes Einzugsgebiet

 f_D = Abminderungswert gemäß DWA-A 102-2

A_{b,a} = befestigte angeschlossene Fläche des Einzugsgebiets

b_{R,a,AFS63} = flächenspezifischer jährlicher Stoffaustrag für AFS63 der Belastungskategorien I

bis III

B_{R,a,AFS63} = Stoffabtrag der Teilfläche

Der Stoffabtrag für das betrachtete Neubaugebiet beträgt 128,36 kg/a. Der flächenspezifische Stoffabtrag in kg/(ha*a) ermittelt sich wie folgt:

$$b_{R,a,AFS63} = \frac{B_{R,a,AFS63}}{A_{b,a}} in kg/(ha * a)$$

$$b_{R,a,AFS63} = \frac{128,36}{0,736}$$

$$b_{R,a,AFS63} = 174,40 \ kg/(ha*a)$$

 \Rightarrow Ergebnis: $b_{R,a,AFS63} = 174,40 \text{ kg/(ha*a)} < 280 \text{ kg/(ha*a)}$



behandlung erforderlich. aufgestellt: gesehen: i. V. Christoph Jung i. A. M.Sc. Asim Amjad Tel.: +49 631 41552-100 Tel.: +49 631 41552-120 für den Auftraggeber: (Verbandsgemeindewerke Göllheim)

Da der Stoffabtrag im Baugebiet kleiner als der Referenzwert ist, ist keine Regenwasser-

KOSTRA-DWD 2010R

Nach den Vorgaben des Deutschen Wetterdienstes - Hydrometeorologie -



Niederschlagshöhen nach **KOSTRA-DWD 2010R**

Rasterfeld : Spalte 19, Zeile 73 Ortsname : Lautersheim (RP)

Bemerkung

Zeitspanne : Januar - Dezember

Berechnungsmethode: Ausgleich nach DWA-A 531

Dauerstufe	Niederschlagshöhen hN [mm] je Wiederkehrintervall T [a]									
	1 a	2 a	3 a	5 a	10 a	20 a	30 a	50 a	100 a	
5 min	5,2	7,1	8,2	9,5	11,4	13,2	14,3	15,7	17,6	
10 min	8,2	10,7	12,2	14,0	16,5	19,0	20,4	22,3	24,8	
15 min	10,2	13,2	14,9	17,0	20,0	23,0	24,7	26,8	29,8	
20 min	11,6	14,9	16,9	19,3	22,6	26,0	27,9	30,4	33,7	
30 min	13,4	17,4	19,7	22,6	26,5	30,5	32,8	35,7	39,6	
45 min	15,0	19,7	22,4	25,8	30,5	35,2	37,9	41,4	46,1	
60 min	15,9	21,2	24,3	28,2	33,5	38,7	41,8	45,7	51,0	
90 min	17,2	22,7	25,9	29,9	35,3	40,8	44,0	48,0	53,5	
2 h	18,2	23,8	27,1	31,2	36,8	42,4	45,6	49,7	55,3	
3 h	19,8	25,5	28,9	33,1	38,9	44,7	48,0	52,3	58,0	
4 h	20,9	26,8	30,3	34,6	40,5	46,4	49,8	54,2	60,1	
6 h	22,7	28,8	32,3	36,8	42,9	49,0	52,5	57,0	63,1	
9 h	24,6	30,9	34,5	39,2	45,4	51,7	55,4	60,0	66,3	
12 h	26,1	32,5	36,2	40,9	47,4	53,8	57,5	62,3	68,7	
18 h	28,2	34,9	38,7	43,6	50,2	56,9	60,7	65,6	72,2	
24 h	29,9	36,7	40,6	45,6	52,4	59,2	63,1	68,1	74,9	
48 h	37,9	45,7	50,3	56,1	63,9	71,7	76,3	82,1	89,9	
72 h	43,5	51,9	56,9	63,1	71,6	80,0	84,9	91,2	99,6	

Legende

Wiederkehrintervall, Jährlichkeit in [a]: mittlere Zeitspanne, in der ein Ereignis einen Wert einmal erreicht Τ

oder überschreitet

D Dauerstufe in [min, h]: definierte Niederschlagsdauer einschließlich Unterbrechungen

hN Niederschlagshöhe in [mm]

Für die Berechnung wurden folgende Grundwerte verwendet:

Wiederkehrintervall	Klassenwerte	Niederschlagshöhen hN [mm] je Dauerstufe						
	Klasseriwerte	15 min	60 min	24 h	72 h			
1 a	Faktor [-]	DWD-Vorgabe	DWD-Vorgabe	DWD-Vorgabe	DWD-Vorgabe			
	[mm]	10,20	15,90	29,90	43,50			
100 a	Faktor [-]	DWD-Vorgabe	DWD-Vorgabe	DWD-Vorgabe	DWD-Vorgabe			
	[mm]	29,80	51,00	74,90	99,60			

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

ein Toleranzbetrag von ±10 %, ein Toleranzbetrag von ±15 %, ein Toleranzbetrag von ±20 % bei 1 a ≤ T ≤ 5 a bei 5 a < T ≤ 50 a bei 50 a < T ≤ 100 a

Berücksichtigung finden.

KOSTRA-DWD 2010R

Nach den Vorgaben des Deutschen Wetterdienstes - Hydrometeorologie -



Niederschlagsspenden nach **KOSTRA-DWD 2010R**

Rasterfeld : Spalte 19, Zeile 73 Ortsname : Lautersheim (RP)

Bemerkung

Zeitspanne : Januar - Dezember

Berechnungsmethode: Ausgleich nach DWA-A 531

Dauerstufe	Niederschlagspenden rN [I/(s·ha)] je Wiederkehrintervall T [a]									
	1 a	2 a	3 a	5 a	10 a	20 a	30 a	50 a	100 a	
5 min	173,3	236,7	273,3	316,7	380,0	440,0	476,7	523,3	586,7	
10 min	136,7	178,3	203,3	233,3	275,0	316,7	340,0	371,7	413,3	
15 min	113,3	146,7	165,6	188,9	222,2	255,6	274,4	297,8	331,	
20 min	96,7	124,2	140,8	160,8	188,3	216,7	232,5	253,3	280,8	
30 min	74,4	96,7	109,4	125,6	147,2	169,4	182,2	198,3	220,0	
45 min	55,6	73,0	83,0	95,6	113,0	130,4	140,4	153,3	170,	
60 min	44,2	58,9	67,5	78,3	93,1	107,5	116,1	126,9	141,	
90 min	31,9	42,0	48,0	55,4	65,4	75,6	81,5	88,9	99,1	
2 h	25,3	33,1	37,6	43,3	51,1	58,9	63,3	69,0	76,8	
3 h	18,3	23,6	26,8	30,6	36,0	41,4	44,4	48,4	53,7	
4 h	14,5	18,6	21,0	24,0	28,1	32,2	34,6	37,6	41,7	
6 h	10,5	13,3	15,0	17,0	19,9	22,7	24,3	26,4	29,2	
9 h	7,6	9,5	10,6	12,1	14,0	16,0	17,1	18,5	20,5	
12 h	6,0	7,5	8,4	9,5	11,0	12,5	13,3	14,4	15,9	
18 h	4,4	5,4	6,0	6,7	7,7	8,8	9,4	10,1	11,1	
24 h	3,5	4,2	4,7	5,3	6,1	6,9	7,3	7,9	8,7	
48 h	2,2	2,6	2,9	3,2	3,7	4,1	4,4	4,8	5,2	
72 h	1,7	2,0	2,2	2,4	2,8	3,1	3,3	3,5	3,8	

Legende

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

rΝ Niederschlagsspende in [l/(s·ha)]

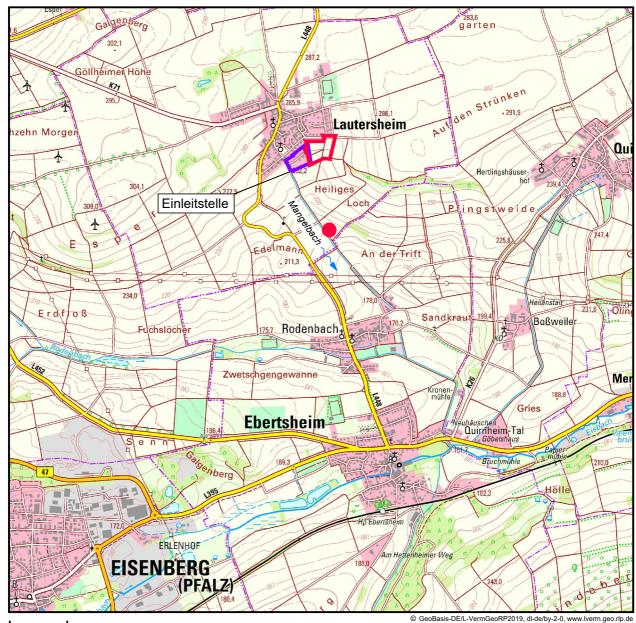
Für die Berechnung wurden folgende Grundwerte verwendet:

Wiederkehrintervall	Klassenwerte	Niederschlagshöhen hN [mm] je Dauerstufe						
	Klasseriwerte	15 min	60 min	24 h	72 h			
1 a	Faktor [-]	DWD-Vorgabe	DWD-Vorgabe	DWD-Vorgabe	DWD-Vorgabe			
	[mm]	10,20	15,90	29,90	43,50			
100 a	Faktor [-]	DWD-Vorgabe	DWD-Vorgabe	DWD-Vorgabe	DWD-Vorgabe			
	[mm]	29,80	51,00	74,90	99,60			

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

ein Toleranzbetrag von ±10 %, ein Toleranzbetrag von ±15 %, ein Toleranzbetrag von ±20 % bei 1 a ≤ T ≤ 5 a bei 5 a < T ≤ 50 a bei 50 a < T ≤ 100 a

Berücksichtigung finden.



Legende

Baugebiet "In den Bohngärten, 1. Bauabschnitt"

Baugebiet "In den Bohngärten, 2. Bauabschnitt"

vorhandenes Regenüberlaufbauwerk

SEW-UK-001-0.dwg	Verbandsgemeindewerke Göllheim	Ortsgemeinde Lautersheim Baugebiet "In den Bohngärten", 2. Bauabschnitt	Maßstab Plan-Nr.	1 : 25000 04-SEW-UK-001-0
lan\04-	Göllheim, den Werkleiter Werner Radetz	Entwässerung	Projekt-Nr.	27163
W/P	Datum, Unterschrift		Bearb.	AAm
AD\04\SEW\PI	OBERMEYER Infrastruktur	Übersichtskarte	Gez.	SC
3/3-C	Brüsseler Straße 5, 67657 Kaiserslautern, Tel.: (0631) 41552-000		Gepr.	USi
M:\27163\	Kaiserslautern, den 26.03.2021 i.V. DiplIng. (FH) Christoph Jung Datum, Unterschrift		Stand	23.03.2021

