

Merkblatt Schiessende Abflüsse

Dokument Nr.: PHB_03_011
Freigabe: 30.06.2021
Freigegeben von: ERZ KOO / TAZ KOO

Verantwortlich: Markus Antener

Version: 2 Seite: 1 von 7

Das Verhalten von schiessenden Abflüssen unterscheidet sich grundsätzlich von dem bei strömenden Abflüssen. Jegliche Querschnitts- und Richtungsänderungen produzieren Stosswellen. So stellt sich z.B. bereits ein gewellter Abfluss ein, wenn ein mehr als 50% gefüllter Zufluss aus dem Rohr in den Schacht (U-Gerinne) einfliesst.

Aufgrund dieser Stosswellen, kann der Abfluss z.B. an der Auslaufschachtwand anschlagen und zu einem Zuschlagen des Auslaufrohres führen. Dadurch entsteht ein abrupter Umschlag vom Freispiegelabfluss hin zu einem instabilen Druckabfluss mit eingeschlossenen Luftpaketen.

Fliesszustände

Fr < 0.75 klar strömend, Radien können (z.B. bei Platzmangel) auch kleiner als in der

TED-Norm angegeben ausfallen.

0.75 < Fr < 1.5 Übergangsbereich: Wellenbildung => Kontrolle, ob Freispiegelabfluss noch

gewährt ist (z.B. konjugierende Wassertiefe ermitteln)

Der Bereich um Fr ≈ 1 sollte vermieden werden.

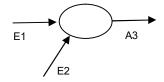
Fr > 1.5 klar schiessend => Anwendung des vorliegenden Merkblattes

Definition

E1: Zulauf

E2: seitlicher Zulauf

A3: Auslauf



Zielsetzung

Das Merkblatt soll eine einheitliche Anwendung erleichtern und Hilfestellungen bieten für die Dimensionierung und Ausgestaltung von Schachtbauwerken bei schiessenden Abflüssen.

Inhalt und Limiten

Das Merkblatt kann nicht die ganze Theorie der Hydraulik umfassen und ersetzt fundierte Grundkenntnisse der Hydraulik nicht. Ebenso erhebt das Merkblatt auch nicht den Anspruch in jedem Punkt zu 100% wissenschaftlich fundiert zu sein. Bislang beschränken sich die verfügbaren Forschungsresultate auf Schächte, bei denen Zuläufe (E1/2) und Auslauf (A3) keine Höhendifferenzen aufweisen.

In der Realität werden kaum solche einfachen Verhältnisse anzutreffen sein, weshalb immer eine behutsame Adaption der Theorie nötig ist.

Das Merkblatt umfasst folgende Anhänge:

- Krümmerschächte
- Vereinigungsbauwerke
- Konstruktionsgrundsätze

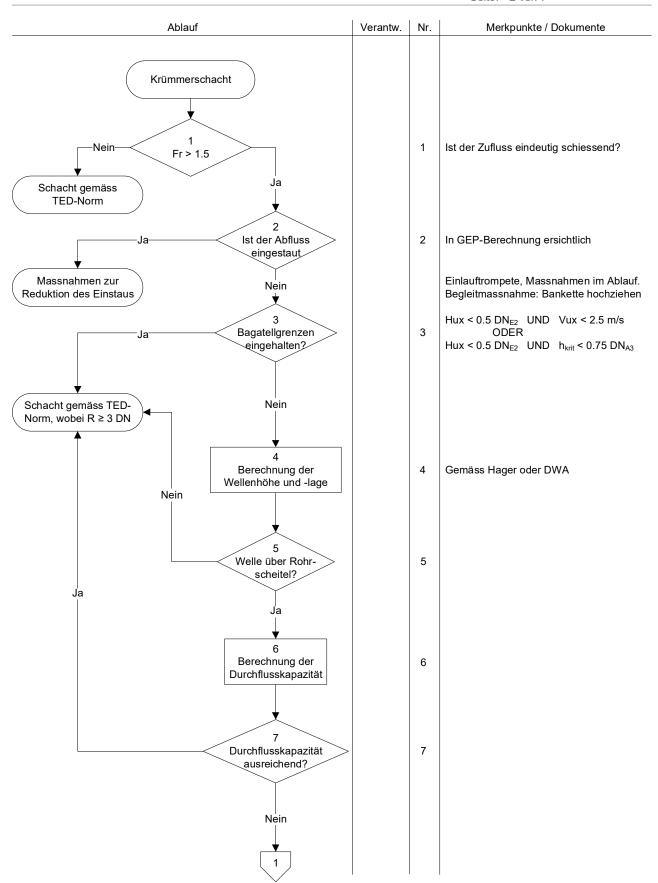


Schiessende Abflüsse - Anhang Krümmerschächte

Dokument Nr.: PHB_03_011a Freigabe: 30.06.2021

Freigegeben von: ERZ KOO / TAZ KOO Verantwortlich: Markus Antener

Version: 3 Seite: 2 von 7



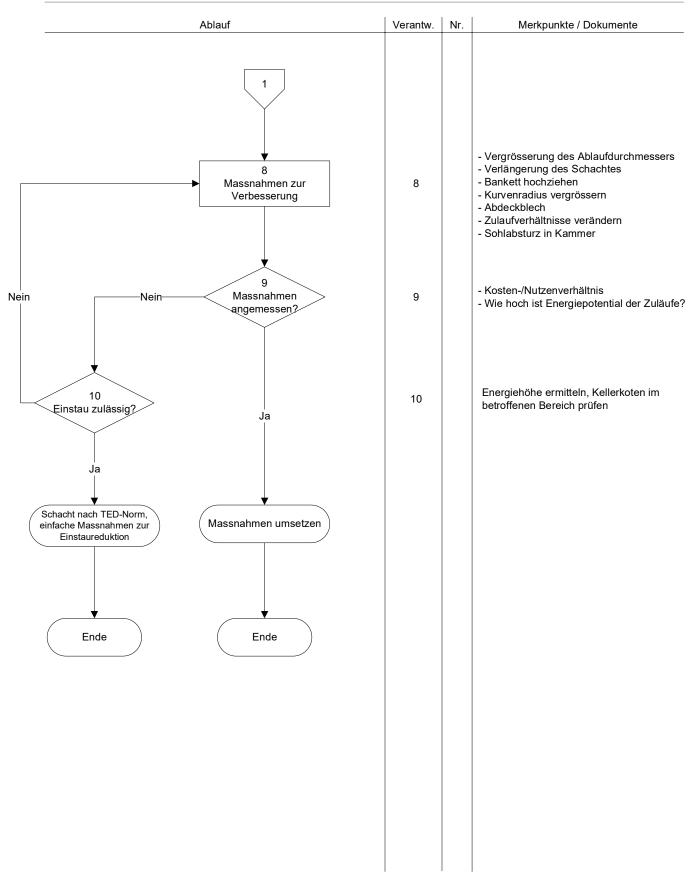
Schiessende Abflüsse - Anhang Krümmerschächte

Dokument Nr.: PHB_03_011a Freigabe: 30.06.2021

Freigegeben von: ERZ KOO / TAZ KOO
Verantwortlich: Markus Antener

Version: 3

Seite: 3 von 7



Schiessende Abflüsse - Anhang Vereinigungsbauwerke

Dokument Nr.: PHB_03_011b
Freigabe: 30.06.2021
Freigegeben von: ERZ KOO / TAZ KOO

Verantwortlich: Markus Antener

Version: 3 Seite: 4 von 7

Das nutzungsspezifische Funktionieren eines Vereinigungsbauwerkes ist – wie üblich in der Kanalisationstechnik – über eine grosse Spannweite variierende Zuflussmenge sicherzustellen. Die näher zu betrachtenden Fliesszustände sind in den vier Hauptkapiteln definiert:

- Trockenwetterabfluss
- Überströmte Bankette bei kleinen Abflüssen
- Nutzungsspezifische Abflusszustände
- 10-jährlicher Spitzenabfluss Q_{ux}

Trockenwetterabfluss Qtw

- Schleppspannung τ > 2 N/m² anstreben, nach Rücksprache mit ERZ mind. τ > 1 N/m². Bei einfacheren Verhältnissen genügt der Nachweis der Minimalgeschwindigkeit nach SI-A190: v > 0.7 / 0.8 / 1.0 m/s.
- Die Kontinuität des benetzten Querschnittes ist zu gewährleisten (keine kontraproduktiven Verengungen oder Aufweitungen).
- Keine «Totwasser-Zonen»

Überströmte Bankette

Werden Bankette bei Abflüssen kleiner RG30 überströmt (z.B. durch unterwasserseitigen Rückstau), genügt der Nachweis, dass das Bankett ein Mal pro Regenereignis RG 30 (rund 20-30 mal jährlich) zuverlässig von Ablagerungen befreit wird.

Nutzungsspezifische Abflusszustände

Wenn aufgrund des Abflussregimes gewisse Zustände häufig erreicht werden oder bis zu einem bestimmten Abfluss vorgegebene Fliesszustände einzuhalten sind, dann sind für die spezifischen Zustände die entsprechenden Nachweise zu führen. Dies kann zum Beispiel der Fall sein, wenn:

- ein Rückstau aus dem Schachtbauwerk die Selbstreinigung der Kanäle beeinträchtigen würde.
- eine Pumpendruckleitung einmündet,
- Vereinigungen mit Zuflüssen aus einem Entlastungsüberlauf beschickt werden
- oder die Vereinigung oberhalb einer Hochwasserentlastung (sollte bis zur Anspringwassermenge sauber angeströmt werden) liegt.

10-jährlicher Spitzenabfluss Qux

Zuerst wird mit gewählten Annahmen berechnet, in welchem Fliesszustand sich Zu- und Abflüsse befinden könnten und wo ein allfälliger Fliesswechsel stattfindet. Anschliessend wird der Schacht oder die Kammer entworfen. Zum Schluss wird mit einer Kontrollrechnung geprüft ob die getroffenen Annahmen zutreffend sind. Falls nein, muss mit geänderten Annahmen erneut eine Bearbeitung erfolgen.

Freigegeben von: 30.06.2021
Freigegeben von: ERZ KOO / TAZ KOO

Verantwortlich: Markus Antener

5 von 7

Dokument Nr.: PHB_03_011b

Version: Seite:

Schiessende Abflüsse - Anhang Vereinigungsbauwerke

Abflusszustände in der Vereinigung und ihre erforderlichen Nachweise

Je nach Zufluss- und Abflussverhältnissen stehen ganz unterschiedliche Fragestellungen und Lösungsansätze im Vordergrund. Nachstehende Tabelle zeigt auf:

- welche Nachweise zwingend zu führen sind
- und welche Ziele aus Sicht des Kanalnetzbetreibers anzustreben sind.
- sie erhebt jedoch keinerlei Anspruch auf wissenschaftliche Vollkommenheit.

Weitere Nachweise sind fallweise selbstständig zu führen. Vor allem ist auch immer eine Gewichtung des Gefahren- bzw. Energiepotentials der Zuläufe vorzunehmen.

Fall	strömen	schiessen T	strömen m	'n	Ziel	Nachweise für Qux	E1 A3 Bemerkungen
Ziel: strömender Abfluss am Auslauf A3							
1	X		X		 keine Ablagerungen keine relevanten Energieliniendifferenzen kein unzulässiger Rückstau nach oben minim. Kammergrösse 	SchleppspannungSohlenabsturz (Energie- + Impulssatz)	 90°-Vereinigungen gegebenenfalls zulässig. keine TED-Norm-Minimalradien vorgeschrieben
2		X		X	 Wechselsprung in 	 Lage des Sprunges 	Lage variiert abhängig von Abfluss
		nd /			Kammer		– Auswirkungen auf AL prüfen
Ziel: schiessender Freispiegel-Abfluss am Auslauf A3							
3	X		X		 analog Fall 1 zzgl. genügend Energie für erforderliche Be- schleunigung 	 Nachweise nach Fall 1 zzgl. Grenzabflusstiefe bei A3 < 0.85 DN_{A3} Energie Zuläufe E1,E2 > Energie Grenzabfluss A3 	 Gefällsknick am Auslauf ist zu ver- meiden
4		X	X		Auslauf sicher schies- sendkeine Beeinflussung ent- gegen Fliessrichtung E2	ImpulssatzSohle_{E2} über WSP Qux_{E1-A3}	 Zuströmwinkel E2 nicht relevant, wenn Impuls E1 genügend gross ist. andernfalls ist Rückstau in E2 zu prüfen und DL oder EL massgebend
5	X			X	kompakte KEAuslauf schlägt nicht zu	- Energie- + Impulssatz	 rechtwinklige Einmündung möglich, wenn Sohle_{E2} > WSP_{E1-A3}
6		X		X	 kein Zuschlagen des Auslaufes kein Fliesswechsel im Schacht KE so kompakt wie möglich 	Bagatellkriterium: - max. 1/3 des Impuls E2 wird für schiessenden Freispiegelabfluss in A3 benötigt *) - möglicher Rückstau in E2 problemlos - Durchflusskapazität Q _C	 für DN_{A3} ≤ 500 mm: Normblatt 13.43; Normschacht 900/1100 mm, längsgestellt, mit zwei Einläufen. ab DN_{A3} 600 mm:
						 Wellenhöhe Effektive Abflusstiefen aufgrund Vereinigung bestimmen 	max. Welle < 1.0 DN => keine max. Welle < 1.2 DN => 1*DN _{A3} max. Welle > 1.2 DN => 2*DN _{A3} - Verlängerung Zulauf und Aufteilung des gesamten Vereinigungswinkels sind situativ zu beurteilen

Spezialfälle

Wenn beide Zuflüsse schiessend sind und der innenliegende Zuflüss 2 so dominant ist, dass der Zuflüss 1 abgeklemmt wird, darf die Vereinigung erst nach vollständiger Richtungsänderung von Zufluss 2 erfolgen. Ausser, die Auswirkung auf den Zufluss 1 wurde im Detail untersucht.

Schiessende Abflüsse - Anhang Vereinigungsbauwerke

Dokument Nr.: PHB_03_011b Freigabe: 30.06.2021 Freigageben von: ERZ KOO / TAZ KOO

Verantwortlich: Markus Antener

Version:

Seite: 6 von 7

Bei drei und mehr schiessenden Zuflüssen kann der Nachweis unter Vernachlässigung des schwächsten Zuflüsses geführt werden bzw. es sind die beiden Zuflüsse zu berechnen, welche ohne Einfluss der vernachlässigten Zuflüsse am problematischsten aufeinander einwirken.

*) In der Regel bei Abflusstiefe in A bei 0.85*DN_{A3}.



Schiessende Abflüsse - Anhang Konstruktionsgrundsätze

Dokument Nr.: PHB_03_011c
Freigabe: 30.06.2021
Freigegeben von: ERZ KOO / TAZ KOO

Verantwortlich: Markus Antener

Version: 3 Seite: 7 von 7

TED-Normschacht 13.41

Innerhalb eines Normschachtes 900/1100 bestehen rein konstruktiv kaum genügende Platzverhältnisse für eine saubere hydraulische Ausbildung / Berücksichtigung der schiessenden Abflüsse. Maximal wird deshalb das Bankett auf der Kurvenaussenseite auf 1.5mal DN hochgezogen.

Zudem wird der Normschacht bei klar schiessenden Abflüssen nur noch bis zu folgenden Winkeln angewendet, damit der Krümmungsradius auf 3mal DN begrenzt werden kann:

DN 300 ... 400 α < 60 ° (analog Anwendungsgrenze nach TED-Norm) DN 500 α < 45 ° DN 600 α < 30 ° DN 800 α < 20 °

TED-Normschacht 900/1100 mm, längsgestellt, mit zwei Einläufen 13.43

Selbst bei kleinen Durchmessern ergeben schiessende Abflüsse oft rechnerische Probleme, die aber im Kanalbetrieb kaum negative Auswirkungen zeigen. Damit nicht in jedem untergeordneten Fall eine aufwändige Kammer erstellt werden muss, kann für solche Fälle ein TED-Schacht 13.43 verwendet werden. Dieser bietet hydraulische Vorteile bei vernachlässigbaren Mehrkosten. Ein TED-Schacht 13.43 ist immer 900 x 1100 mm gross, damit die Schachtrohre direkt auf den Schachtfuss (Höhe rund 1000 mm) abgestellt werden können.

Kammern

- Anstelle von langen, hochgezogenen Banketten werden die Zu- und Abläufe besser bündig mit dem Konstruktionsbeton verlegt. Leichte Profilaufweitungen oder gar kleine Knicke in der Wand können toleriert werden. Für eine konstruktiv gute Ausführung des Übergangs Gerinne
 Konstruktionsbeton ist eine Schalungseinlage unerlässlich.
- Bei Gerinnebreiten ≤ 60 cm darf das Bankett einseitig nicht zu hoch sein, damit die Zugänglichkeit gewährleistet ist.
- Der Einstieg ist so zu wählen, dass der Spülschlauch in direkter Linie zu allen Zuläufen geführt werden kann. Zudem ist die Leiter ausserhalb der Wellenzonen anzuordnen

Massnahmen bei eingestauten Schächten

- Zur Minimierung der Auslaufverluste reicht es in der Regel aus, wenn anstelle der standardmässigen Ausrundung mit R = 3 cm eine Ausrundung mit R ≥ 1/6*DN ausgeführt wird.
 Zur Sicherstellung der Dichtheit beim Rohranschluss ist darauf zu achten, dass das Gelenkstück in jedem Fall 20 cm im Konstruktionsbeton eingebunden ist.
 Die notwendige grössere Wandstärke beschränkt sich i.d.R. auf die Rohraussparung
- Damit keine Ablagerungen entstehen ist zu pr
 üfen, ob die Bankette entsprechend Einstauhöhe hochgezogen werden sollen. Achtung: betriebliche Bed
 ürfnisse (Zug
 änglichkeit der Rinne, Kammerh
 öhe, etc.) nicht vernachl
 ässigen.

Massnahmen zur Verbesserung der Hydraulik

- Vergrösserung des Auslaufdurchmessers.
- Verlängerung des Schachtes (meist 2-mal DN_{A3}): dadurch sinkt die Wellenhöhe vor dem Schachtauslauf. Die notwendige Länge der Verlängerung kann zwar nicht berechnet werden. Eine kleine Verlängerung ist immer besser als gar keine.
- Bankett hochziehen (Welle bleibt in Gerinne > geringere Abflussstörung)
- Krümmungsradius vergrössern (verkleinert die maximale Wellenhöhe)
- Abdeckblech (nur als Nachrüstung für best. Schächte)
- Zulaufverhältnisse verändern (Gefälle oder Linienführung so anpassen, dass maximale Wellenhöhe sinkt oder kein schiessender Abfluss herrscht)
- Sohlabsturz in Kammer: kann bei richtiger Ausbildung ein geringeres Wellenmaximum am Auslauf bewirken (Wurfparabel des Zuflusses berücksichtigen).
- Eine Be-/Entlüftung von A3 unmittelbar nach der Kammer reduziert pulsierende Abflüsse.