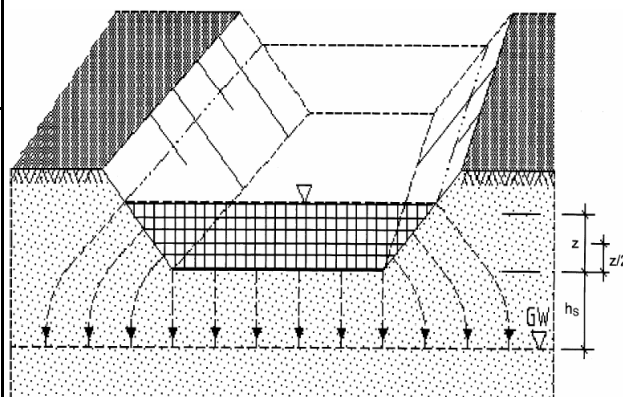


Versuch-Nr.:		1	In der Schurfsohle anstehender Boden:		A: Schotter, s*, vereinz. Bauschutt	
Schurf:		SCH VS1	Schurf-Abmessungen:			
Versickerungsebene [m u. GOK]:		0,60	Länge [m]:	0,70	Grundfläche A [m²]:	0,28
GW-Spiegel [m u. GOK]:		2,00	Breite [m]:	0,40	Umfang U [m]:	2,20
Datum:	02.03.2026					

Zeit t seit Versuchsbeginn [s]	Wasserhöhe h [cm]	i_{hy} [m/s]	k_f mit i_{hy} [m/s]
-	15,00	---	---
10	15,00	1,05	0,00E+00
20	15,00	1,05	0,00E+00
30	15,00	1,05	0,00E+00
60	15,00	1,05	0,00E+00
120	15,00	1,05	0,00E+00
180	15,00	1,05	0,00E+00
240	15,00	1,05	0,00E+00
300	15,00	1,05	0,00E+00
600	15,00	1,05	0,00E+00
1.200	15,00	1,05	0,00E+00
1.800	15,00	1,05	0,00E+00
3.600	15,00	1,05	0,00E+00
Resultierender k_f -Wert (extrapoliert) [m/s]:			



Quelle: Arbeitsblatt DWA-A 138 "Planung, Bau und Betrieb von Anlagen zur Versickerung von Niederschlagswasser" (Deutsche Vereinigung für Wasserwirtschaft, Abwasser und Abfall, April 2005)

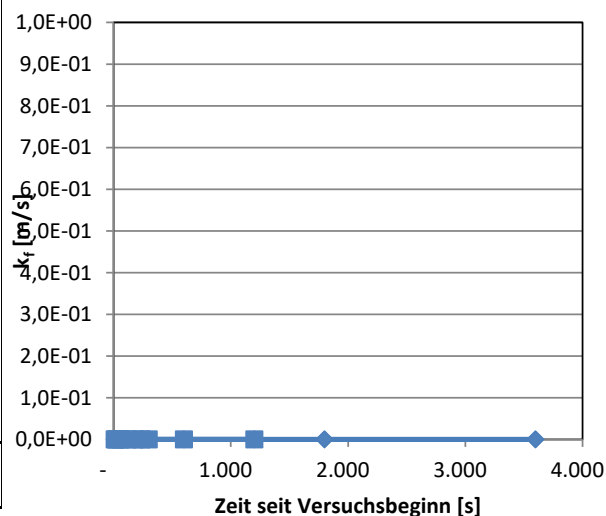
$$i_{hy} = \frac{h_s + z}{h_s + z/2}$$

i_{hy} hydraulisches Gefälle in m/m

h_s Abstand zwischen Anlagensohle und Grundwasseroberfläche in m

z Einstauhöhe in der Versickerungsanlage in m

$$k_f = \frac{\Delta h \times A}{\Delta t \times (A + h_{mittel} \times U) \times i_{hy}}$$



Bemerkungen:

Das in den Schurf eingebrachte Wasser ist nicht versickert, was auf eine dichte Schicht unterhalb der Einleitungsebene hinweist.

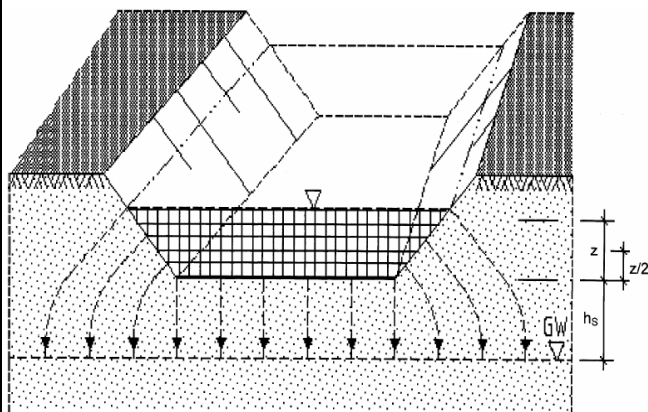
Versuch-Nr.:		2	In der Schurfsohle anstehender Boden:		A: Schotter	
Schurf:		SCH VS2	Schurf-Abmessungen:			
Versickerungsebene [m u. GOK]:		0,55	Länge [m]:	0,70	Grundfläche A [m²]:	0,28
GW-Spiegel [m u. GOK]:		2,00	Breite [m]:	0,40	Umfang U [m]:	2,20
Datum:		02.03.2026				
Zeit t seit Versuchsbeginn [s]	Wasserhöhe h [cm]	i _{hy} [m/s]	k _f mit i _{hy} [m/s]			
-	16,00	---	---			
10	15,00	1,05	4,30E-04			
20	14,70	1,05	1,32E-04			
30	14,40	1,05	1,34E-04			
60	14,00	1,05	6,02E-05			
90	13,00	1,04	1,55E-04			
120	12,00	1,04	1,62E-04			
150	11,00	1,04	1,69E-04			
180	10,00	1,03	1,77E-04			
210	9,60	1,03	7,30E-05			
240	9,00	1,03	1,12E-04			
270	8,90	1,03	1,90E-05			
300	8,80	1,03	1,91E-05			
600	5,00	1,02	8,08E-05			
1.200	2,00	1,01	3,89E-05			
1.800	0,10	1,00	2,92E-05			
Resultierender k _f -Wert (extrapoliert) [m/s]:		3,0E-05				

Quelle: Arbeitsblatt DWA-A 138 "Planung, Bau und Betrieb von Anlagen zur Versickerung von Niederschlagswasser" (Deutsche Vereinigung für Wasserwirtschaft, Abwasser und Abfall, April 2005)

$$i_{hy} = \frac{h_s + z}{h_s + z/2}$$

i_{hy} hydraulisches Gefälle in m/m
h_s Abstand zwischen Anlagensohle und Grundwasseroberfläche in m
z Einstauhöhe in der Versickerungsanlage in m

$$k_f = \frac{\Delta h \times A}{\Delta t \times (A + h_{mittel} \times U) \times i_{hy}}$$



Quelle: Arbeitsblatt DWA-A 138 "Planung, Bau und Betrieb von Anlagen zur Versickerung von Niederschlagswasser" (Deutsche Vereinigung für Wasserwirtschaft, Abwasser und Abfall, April 2005)

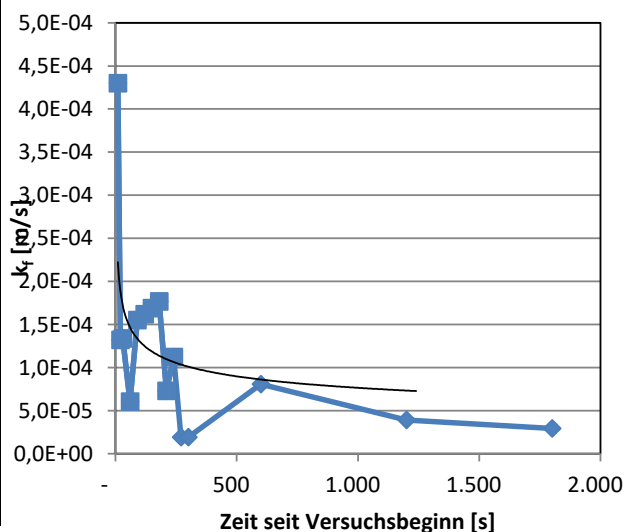
$$i_{hy} = \frac{h_s + z}{h_s + z/2}$$

i_{hy} hydraulisches Gefälle in m/m

h_s Abstand zwischen Anlagensohle und Grundwasseroberfläche in m

z Eintauchtiefe in der Versickerungsanlage in m

$$k_f = \frac{\Delta h \times A}{\Delta t \times (A + h_{mittel} \times U) \times i_{hy}}$$



Bemerkungen:

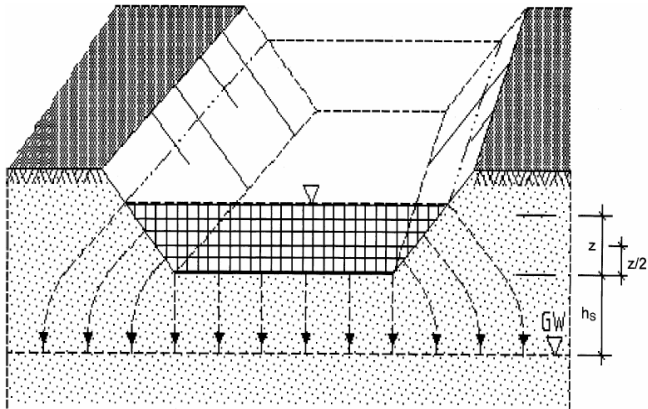
Versuch-Nr.:		3	In der Schurfsohle anstehender Boden:		A: Bergematerial	
Schurf:		SCH VS3	Schurf-Abmessungen:			
Versickerungsebene [m u. GOK]:		0,55	Länge [m]:	0,50	Grundfläche A [m²]:	0,20
GW-Spiegel [m u. GOK]:		2,00	Breite [m]:	0,40	Umfang U [m]:	1,80
Datum:		20.06.2024				
Zeit t seit Versuchsbeginn [s]		Wasserhöhe h [cm]	i _{hy} [m/s]	k _f mit i _{hy} [m/s]		
-		0,19	---	---		
10		0,19	1,00	0,00E+00		
20		0,19	1,00	0,00E+00		
30		0,19	1,00	0,00E+00		
40		0,19	1,00	0,00E+00		
50		0,19	1,00	0,00E+00		
60		0,19	1,00	0,00E+00		
300		0,19	1,00	0,00E+00		
600		0,19	1,00	0,00E+00		
1.200		0,19	1,00	0,00E+00		
1.800		0,19	1,00	0,00E+00		
3.600		0,19	1,00	0,00E+00		
5.400		0,19	1,00	0,00E+00		

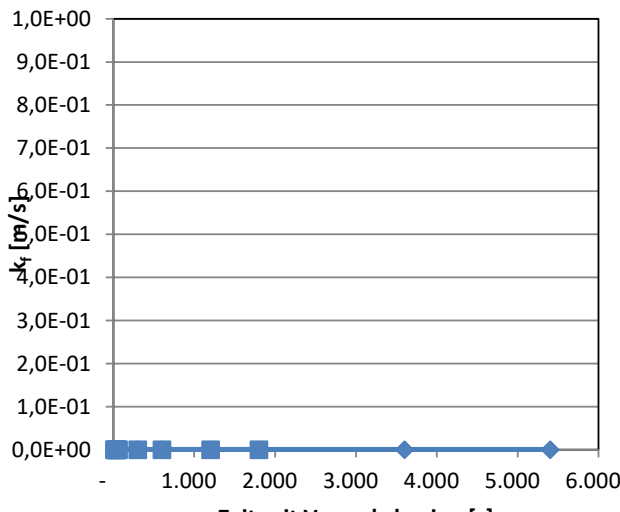
Quelle: Arbeitsblatt DWA-A 138 "Planung, Bau und Betrieb von Anlagen zur Versickerung von Niederschlagswasser" (Deutsche Vereinigung für Wasserwirtschaft, Abwasser und Abfall, April 2005)

$$i_{hy} = \frac{h_s + z}{h_s + z/2}$$

i_{hy} hydraulisches Gefälle in m/m
h_s Abstand zwischen Anlagensohle und Grundwasseroberfläche in m
z Einstauhöhe in der Versickerungsanlage in m

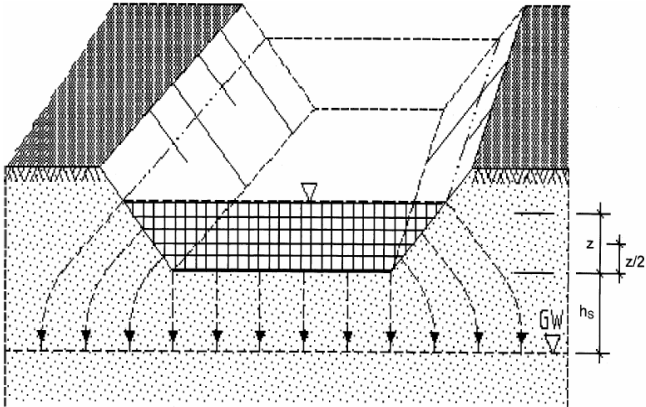
$$k_f = \frac{\Delta h \times A}{\Delta t \times (A + h_{mittel} \times U) \times i_{hy}}$$





Resultierender kf-Wert (extrapoliert) [m/s]:

Versuch-Nr.:		4	In der Schurfsohle anstehender Boden:		A: G, s*, u'	
Schurf:		SCH VS4	Schurf-Abmessungen:			
Versickerungsebene [m u. GOK]:		0,60	Länge [m]:	0,70	Grundfläche A [m²]:	0,28
GW-Spiegel [m u. GOK]:		2,00	Breite [m]:	0,40	Umfang U [m]:	2,20
Datum:		02.03.2026				
Zeit t seit Versuchsbeginn [s]		Wasserhöhe h [cm]	i _{hy} [m/s]	k _f mit i _{hy} [m/s]		
-		17,00	---	---		
10		16,00	1,05	4,13E-04		
20		14,00	1,05	8,76E-04		
30		13,00	1,04	4,65E-04		
40		12,00	1,04	4,85E-04		
50		11,00	1,04	5,06E-04		
60		10,00	1,03	5,30E-04		
90		9,00	1,03	1,85E-04		
120		7,00	1,02	4,00E-04		
150		6,00	1,02	2,16E-04		
180		5,00	1,02	2,29E-04		
210		4,00	1,01	2,43E-04		
240		3,00	1,01	2,59E-04		
300		1,50	1,01	2,11E-04		
Resultierender k _f -Wert (extrapoliert) [m/s]:		2,0E-04				

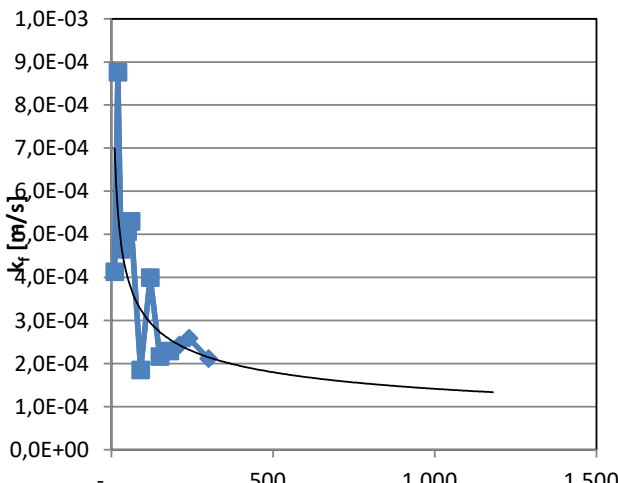


Quelle: Arbeitsblatt DWA-A 138 "Planung, Bau und Betrieb von Anlagen zur Versickerung von Niederschlagswasser" (Deutsche Vereinigung für Wasserwirtschaft, Abwasser und Abfall, April 2005)

$$i_{hy} = \frac{h_s + z}{h_s + z/2}$$

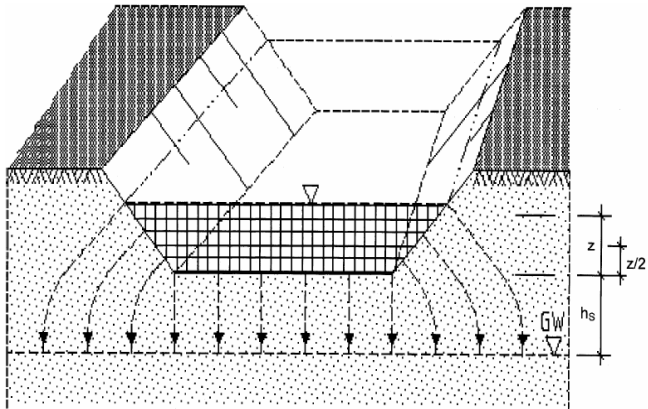
i_{hy} hydraulisches Gefälle in m/m
h_s Abstand zwischen Anlagensohle und Grundwasseroberfläche in m
z Eintauchhöhe in der Versickerungsanlage in m

$$k_f = \frac{\Delta h \times A}{\Delta t \times (A + h_{mittel} \times U) \times i_{hy}}$$



Bemerkungen:

Versuch-Nr.:		5	In der Schurfsohle anstehender Boden:		A: G, s*, u'	
Schurf:		SCH VS5	Schurf-Abmessungen:			
Versickerungsebene [m u. GOK]:		0,60	Länge [m]:	0,70	Grundfläche A [m²]:	0,28
GW-Spiegel [m u. GOK]:		2,00	Breite [m]:	0,40	Umfang U [m]:	2,20
Datum:		02.03.2026				
Zeit t seit Versuchsbeginn [s]	Wasserhöhe h [cm]	i _{hy} [m/s]	k _f mit i _{hy} [m/s]			
-	16,00	---	---			
5	15,00	1,05	8,58E-04			
10	13,00	1,04	1,82E-03			
15	10,00	1,03	3,05E-03			
20	9,00	1,03	1,11E-03			
30	8,00	1,03	5,83E-04			
40	7,00	1,02	6,14E-04			
50	6,00	1,02	6,48E-04			
60	5,90	1,02	6,68E-05			
90	5,00	1,02	2,06E-04			
120	4,00	1,01	2,43E-04			
150	3,00	1,01	2,59E-04			
180	2,00	1,01	2,77E-04			
210	1,00	1,00	2,97E-04			
Resultierender k _f -Wert (extrapoliert) [m/s]:		3,0E-04				

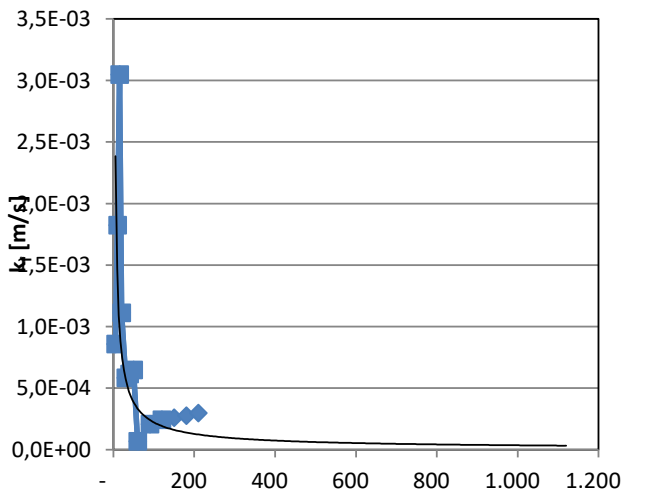


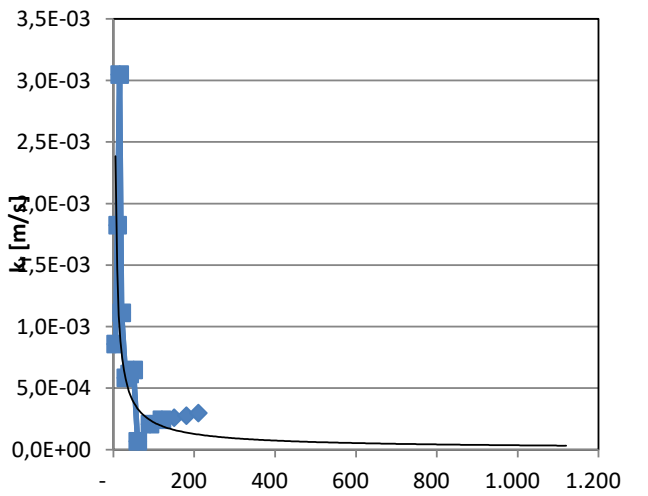
Quelle: Arbeitsblatt DWA-A 138 "Planung, Bau und Betrieb von Anlagen zur Versickerung von Niederschlagswasser" (Deutsche Vereinigung für Wasserwirtschaft, Abwasser und Abfall, April 2005)

$$i_{hy} = \frac{h_s + z}{h_s + z/2}$$

i_{hy} hydraulisches Gefälle in m/m
h_s Abstand zwischen Anlagensohle und Grundwasseroberfläche in m
z Einstauhöhe in der Versickerungsanlage in m

$$k_f = \frac{\Delta h \times A}{\Delta t \times (A + h_{mittel} \times U) \times i_{hy}}$$



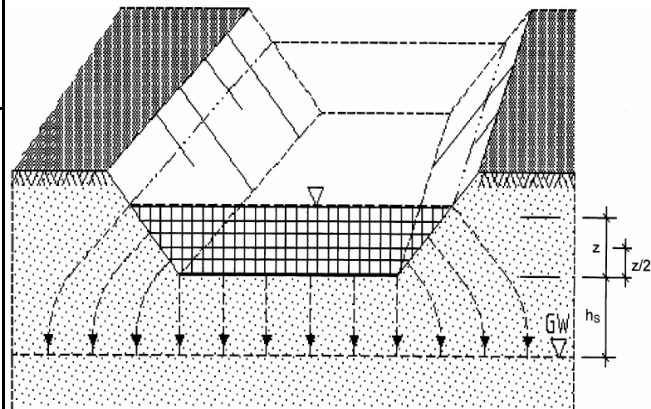


Bemerkungen:

Versuch-Nr.:	7	In der Schurfsohle anstehender Boden:	A: Schotter, s, o, Bergematerial		
Schurf:	SCH VS7	Schurf-Abmessungen:			
Versickerungsebene [m u. GOK]:	0,55	Länge [m]:	0,70	Grundfläche A [m²]:	0,28
GW-Spiegel [m u. GOK]:	2,00	Breite [m]:	0,40	Umfang U [m]:	2,20

Datum: 20.06.2024

Zeit t seit Versuchsbeginn [s]	Wasserhöhe h [cm]	i_{hy} [m/s]	k_f mit i_{hy} [m/s]
-	13,00	---	---
10	10,00	1,03	1,53E-03
20	0,70	1,00	6,53E-03
30	0,50	1,00	1,91E-04
40	0,30	1,00	1,94E-04



Quelle: Arbeitsblatt DWA-A 138 "Planung, Bau und Betrieb von Anlagen zur Versickerung von Niederschlagswasser" (Deutsche Vereinigung für Wasserwirtschaft, Abwasser und Abfall, April 2005)

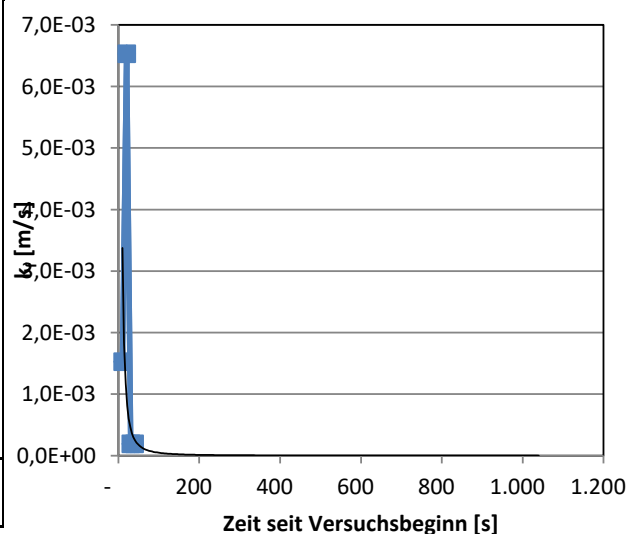
$$i_{hy} = \frac{h_s + z}{h_s + z/2}$$

i_{hy} hydraulisches Gefälle in m/m

h_s Abstand zwischen Anlagensohle und Grundwasseroberfläche in m

z Einstauhöhe in der Versickerungsanlage in m

$$k_f = \frac{\Delta h \times A}{\Delta t \times (A + h_{mittel} * U) \times i_{hy}}$$



Resultierender k_f -Wert (extrapoliert) [m/s]: 2,0E-04

Bemerkungen: