Wasserstoff

Ausgabe 02/2021

Rehm Software GmbH ' www.rehm.de ' Tel. +49 751 560200

Erweiterter Funktionsumfang von GraPS 4.0

Wie all unsere Programme wird auch GraPS kontinuierlich weiterentwickelt. Und wir warten nicht bis zum nächsten Major- oder Minor-Release von GraPS, sondern geben die Erweiterungen sofort an Sie weiter. So gab es im Mai 2021 zwei interessante Weiterentwicklungen:

Beschriftung der Wandstärke von Abwasser- und Wasserversorgungsrohren

Bei manchen Rohrmaterialen ist es üblich, dass neben der Nennweite auch noch die Wandstärke beschriftet werden soll. In GraPS ist das materialabhängig sowohl für Abwasser- als auch für Wasserversorgungsleitungen möglich. Dazu geben Sie bei dem Material an, ob die Wandstärke im Lageplan beschriftet werden und welches Trennzeichen für die Beschriftung verwendet werden soll. Sehen Sie dazu unter Abbildung 1 den Dialog "Material Abwasserrohre" aus der Funktion "Rohrmaterialien Abwasser".

In der Rohrbibliothek Abwasser geben Sie nun für jede benötigte Kombination Profilart und Material für jede Nennweite auch noch die Wandstärke an.



Inhaltsverzeichnis

Erweiterungen in GraPS 4.0	1-2
Release von AutoCAD 2022	2
Überblick über KOSTRA-DWD	3
Neues REBECK 10.0	4
Update von FLUSS-2D	5

Das funktioniert genau gleich für Wasserversorgungsleitungen. Sie müssen dazu lediglich die Rohrmaterialen Wasserversorgung und die Rohrbibliothek Wasserversorgung bearbeiten (*GraPS Wasserversorgung* | *Projekt* aus dem Pulldown-Menü auswählen).

Kollisionsprüfung für Wasserversorgungsrohre

Wie bei den Abwasserrohren (Haltungen) ist nun eine Kollisionsprüfung für Wasserversorgungsrohre (Segmente) möglich.

Sie geben an, mit welchen anderen Leitungsobjekten auf eine Kollision geprüft werden soll (siehe Abb. 2). Zusätzlich kann auch noch auf einen Mindestabstand der Rohre geprüft werden. Das Ergebnis der Prüfung wird Ihnen dann in einer Protokolldatei gelistet.

Falls bei den einzelnen Rohren die Außendurchmesser angegeben sind, erfolgt die Prüfung mit diesen, ansonsten mit den Nennweiten.

Sie haben die beiden beschriebenen Funktionen mit dem aktuellen

Fortsetzung auf Seite 2

Abb. 1: Rohrmaterial editieren

Fortsetzung von Seite 1: "Erweiterter Funktionsumfang von GraPS 4.0"

Setup von GraPS zur Verfügung. Schauen Sie nach der Installation eines GraPS-Updates am Besten immer in die aktuelle Dokumentation, die mit dem Setup zusammen installiert wird. Sie finden dort im Kapitel 6.1 die Entwicklungshistorie, in welcher alle neu hinzugekommenen Funktionen aufgeführt sind. Nicht alle erhalten einen eigenen Artikel in unserem Wasserstoff.

🛕 Auf kollidierende Leitungsobjekte prüfen		×
<u>N</u> etzteil:	Alle TN	\sim
Auf Kollision mit <u>A</u> bwasserhaltungen prüfen		
Auf Kollision mit Anschlussleitungen prüfen		
Auf Kollision mit Fremdleitungen prüfen		
Auf Kollision mit Wasserversorgungssegmenten	prüfen	
Schachtabstände prüfen		
Protokollieren, wenn Abstand der Hauptpunkte	deiner als (m):	
Mindestabstand der Rohre prüfen		
Protokollieren, wenn Abstand der kreuzenden Re	ohre kleiner als (m):	0.500
	OK	Abbrechen

Abb. 2: Kollisionsprüfung für Wasserversorgungssegmente

AutoCAD® 2022

Autodesk hat im April die 2022er-Versionen seiner gesamten Produktpalette freigegeben und an seine Abonnenten ausgeliefert. Alle unsere Produkte, die auf einer AutoCAD[®]– Grafikplattform basieren (GraPS, FLUSS-2D, LUNA-P, CADEX) arbeiten in ihrer aktuellen Version auch mit AutoCAD[®] 2022 (und natürlich den vertikalen Produkten wie Civil 3D[®], Map 3D[®] usw.). Zu den Neuerungen zählen die Freigabemöglichkeit von Zeichnungen mit allen zugehörigen abhängigen Dateien sowie ein verschiebbares Zeichnungsfenster, damit Sie nicht mehr zwischen den Registerkarten wechseln müssen, sodass mehrere Zeichnungsdateien auf einem Monitor oder auf einem anderen Monitor angezeigt werden.



Profitieren Sie von unserem Know-how

	Sie liefern die Daten, wir erstellen für Sie die hydrau	ılischen Berechnungen	
Kanalnetze:	Fließzeitverfahren, hydrodynami Nachweis der Überstauhäufigkei Langzeit-Kontinuum-Simulation,	sche Kanalnetzberechnung, it, Langzeit-Serien-Simulation, Schmutzfrachtberechnung	
Wasserversor- gungsnetze:	Netzberechnungen, Brandfallber Feuerlöschbedarfs, Dimensionie 24-Stunden-Serien-Simulation, T	rechnungen, Ermittlung des rung, Druckstoßberechnungen, Themenpläne	
Hochwasser- modellierung:	N-A-Modellierung, Wasserspiege 2D-HN-Modelle, Ermittlung von U Themenplänen und Starkregeng	elberechnung 1D, urbane Sturzfluten, Überflutungsflächen, Erstellen von efahrenkarten (LUBW)	
	Rehm Consulting GmbH Großtobeler Str. 41 88276 Berg/Ravensburg	Tel. +49 (0)751/560200 Fax +49 (0)751/5602099 www.rehm-consulting-gmbh.de	

KOSTRA-DWD: Welche Varianten gibt es?

In vielen unserer Abwasserprogramme müssen Sie KOSTRA-Niederschlagsdaten angeben. Dabei werden Sie in der Regel auch immer nach der gewünschten Interpolation gefragt. Dort gibt es momentan nämlich insgesamt vier Möglichkeiten. Dieser Artikel soll Ihnen einige Informationen zu den unterschiedlichen Varianten geben.

Grundlage

Zunächst einmal werden die Niederschläge in die Dauerstufenbereiche I (0 bis 60 Minuten), II (60 Minuten bis 12/24 Stunden) und III (12/24 Stunden bis 72 Stunden) aufgeteilt. Dabei wird ein festes Raster unterschiedlicher Andauern (Dauerstufen) verwendet (siehe Abb. 1).

Werte zwischen den festen Dauerstufen (also z.B. zwischen 30 Minuten und 45 Minuten) werden nun mit den unterschiedlichen, von der KOSTRA-Version abhängigen, Interpolationsverfahren ermittelt.

KOSTRA-DWD 1997

Datenbasis sind Niederschlagsaufzeichnungen von 1951 bis 1980.

 Bereich I: 15 - 60 min, Parameterausgleich u(D) hyperbolisch/ doppeltlogarithmisch, w(D) hyperbolisch/doppeltlogarithmisch

- Bereich II: 60 min 12 h, Parameterausgleich doppeltlogarithmisch
- Bereich III: 12 h 78 h, kein Parameterausgleich

KOSTRA-DWD 2000

Datenbasis sind Niederschlagsaufzeichnungen von 1951 bis 2000.

- Bereich I: 15 60 min, Parameterausgleich u(D) hyperbolisch, w(D) doppeltlogarithmisch
- Bereich II: 60 min 12 h, Parameterausgleich doppeltlogarithmisch
- Bereich III: 12 h 78 h, kein Parameterausgleich

KOSTRA-DWD 2010

Datenbasis sind Niederschlagsaufzeichnungen von 1951 bis 2010.

- Bereich I: 15 60 min, Parameterausgleich u(D) hyperbolisch, w(D) doppeltlogarithmisch
- Bereich II: 60 min 12 h, Parameterausgleich doppeltlogarithmisch
- Bereich III: 12 h 78 h, Parameterausgleich u(D) doppeltlogarithmisch, w(D) einfachlogarithmisch

KOSTRA-DWD 2010R

Datenbasis sind Niederschlagsaufzeichnungen von 1951 bis 2010.

 Bereich I: 15 - 60 min, Parameterausgleich u(D) hyperbolisch, w(D) doppeltlogarithmisch

					S	tarknie	ederschl z	lagshö nach ł	hen und (OSTR) Auswertun 1951 Januar - I Ort: Mu Spalte: 24	d Stark A-DWE gszeitrau - 2010 Dezembe usterort 4 INDE2	nieders)-2010F um: er (_RC: 67(chlags R	spende	'n	E	Deutscher letter und Ki	' Wetterdi ima aus eine	ienst r Hand	
									Wiederkehr	zeit (Jahr	e)								
Anda	auer	1	а	2	2 a	3	Ba		5 a	1	0 a	2	0 a	3	0 a	5	Da	10	0 a
min	h	N	R	N	R	N	R	N	R	N	R	N	R	N	R	N	R	N	R
5		5.3	176.7	7.0	233.3	8.1	270.0	9.4	313.3	11.2	373.3	12.9	430.0	14.0	466.7	15.3	510.0	17.1	570.0
10		8.2	136.7	10.7	178.3	12.2	203.3	14.0	233.3	16.5	275.0	19.0	316.7	20.4	340.0	22.2	370.0	24.7	411.7
15		10.1	112.2	13.1	145.6	14.9	165.6	17.1	190.0	20.2	224.4	23.2	257.8	24.9	276.7	27.2	302.2	30.2	335.6
20		11.4	95.0	14.9	124.2	16.9	140.8	19.5	162.5	23.0	191.7	26.4	220.0	28.5	237.5	31.0	258.3	34.5	287.5
30		13.1	72.8	17.3	96.1	19.8	110.0	22.9	127.2	27.2	151.1	31.4	174.4	33.9	188.3	37.0	205.6	41.2	228.9
45		14.6	54.1	19.7	73.0	22.7	84.1	26.5	98.1	31.7	117.4	36.8	136.3	39.9	147.8	43.7	161.9	48.8	180.7
60		15.4	42.8	21.3	59.2	24.8	68.9	29.2	81.1	35.1	97.5	41.0	113.9	44.5	123.6	48.9	135.8	54.8	152.2
90		16.8	31.1	22.9	42.4	26.5	49.1	31.1	57.6	37.2	68.9	43.4	80.4	47.0	87.0	51.5	95.4	57.6	106.7
120	2	17.8	24.7	24.2	33.6	27.9	38.8	32.5	45.1	38.8	53.9	45.1	62.6	48.8	67.8	53.5	74.3	59.8	83.1
180	3	19.5	18.1	26.0	24.1	29.8	27.6	34.7	32.1	41.2	38.1	47.7	44.2	51.6	47.8	56.4	52.2	62.9	58.2
240	4	20.7	14.4	27.4	19.0	31.3	21.7	36.3	25.2	43.0	29.9	49.7	34.5	53.6	37.2	58.6	40.7	65.3	45.3
360	6	22.6	10.5	29.5	13.7	33.6	15.6	38.7	17.9	45.7	21.2	52.7	24.4	56.7	26.3	61.9	28.7	68.8	31.9
540	9	24.6	7.6	31.8	9.8	36.0	11.1	41.4	12.8	48.6	15.0	55.8	17.2	60.0	18.5	65.4	20.2	72.6	22.4
720	12	26.1	6.0	33.6	7.8	37.9	8.8	43.4	10.0	50.8	11.8	58.2	13.5	62.5	14.5	68.0	15.7	75.4	17.5
1080	18	28.5	4.4	36.2	5.6	40.7	6.3	46.3	7.1	54.0	8.3	61.7	9.5	66.2	10.2	71.9	11.1	79.6	12.3
1440	24	30.3	3.5	38.2	4.4	42.8	5.0	48.6	5.6	56.5	6.5	64.4	7.5	69.0	8.0	74.8	8.7	82.7	9.6
2880	48	36.6	2.1	47.0	2.7	53.1	3.1	60.8	3.5	71.3	4.1	81.7	4.7	87.8	5.1	95.5	5.5	105.9	6.1
4320	72	40.9	1.6	52.8	2.0	59.8	2.3	68.6	2.6	80.5	3.1	92.4	3.6	99.4	3.8	108.2	4.2	120.1	4.6
Andauer - D N - Klassen R - Nieders Erstellt am	Dauerstufe i oberwert d chlagssper 08.12.2020	in Minuten (r er Niedersch ide in Liter p um 07:57 U	nin) bzw. Stu Ilagshöhe in I ro Sekunde u hr	nden (h) Milimeter (r und Hektar (nm) bzw. Lite I/s ha)	r pro Quadr	atmeter (l/m²))							Es	ist sind folge 1a ± 5a < 50a < T	ande Toleran i T ≤ 5a: Tol T ≤ 50a: Tol i ≤ 100a: Tol	izbereiche zi leranzbetrag leranzbetrag leranzbetrag	u beachten: von ± 10% von ± 15% von ± 20%

Abb. 1: KOSTRA Mustertabelle, veröffentlicht und zu erhalten vom DWD

Impressum Rehm Software GmbH Großtobeler Straße 41 88276 Berg/Ravensburg V.i.S.d.P. Tim Liebau Tel. : +49/(0)751/560200 Fax : +49/(0)751/5602099 E-Mail: info@rehm.de Internet: www.rehm.de

- Bereich II: 60 min 24 h, Parameterausgleich doppeltlogarithmisch
- Bereich III: 24 h 78 h, Parameterausgleich u(D) doppeltlogarithmisch, w(D) einfachlogarithmisch

Fazit

Festzuhalten ist, dass zwischen den Versionen 2000 und 2010 respektive 2010R ein erweiterter Auswertezeitraum liegt und sich damit die Stützstellen hN_{15,1}, hN_{60,1}, hN_{15,100} und hN_{60,100}, die für eine stationäre Berechnung oder zur Erzeugung eines Euler II Modellregens notwendig sind, unterscheiden, nicht jedoch das Interpolationsverfahren zur Ermittlung der Zwischenwerte. Deswegen ist es für die Kanalnetzberechnung mit HYKAS letztlich unerheblich, ob Sie das Verfahren 2000, 2010 oder 2010R wählen.

Anders sieht es jedoch bei Berechnungsverfahren aus, bei denen Niederschläge mit einer längeren Andauer relevant sind (Regenbecken, Versickerungsanlagen). Hier müssen Sie sehr wohl zwischen 2000 und 2010R unterscheiden. Nachdem das Verfahren 2010 nach relativ kurzer Zeit durch 2010R abgelöst wurde, wird keines unserer Programme ersteres zur Auswahl anbieten.

Neu: Programm REBECK 10.0

Wir haben die Oberfläche des Programms REBECK 10.0 komplett überarbeitet und auch einige neue Funktionalitäten implementiert. Wie die meisten Programme der SEWER-PAC®- und WATERPAC®-Programmgruppen arbeitet REBECK 10.0 nun sowohl mit Access- als auch SQLite-Projektdatenbanken.

Aktualisierte Interpolationsverfahren

REBECK 10.0 implementiert nun die meisten bisher veröffentlichten KOSTRA-DWD-Interpolationsverfahren, nämlich KOSTRA-DWD-2010R (aktuell), KOSTRA-DWD-2000, KOSTRA Hyperbolisch und KOSTRA Doppelt logarithmisch.

Das momentan aktuelle Interpolationsverfahren ist KOSTRA-DWD-2010R. Die anderen Verfahren werden letztlich nur noch deswegen angeboten, um alte Berechnungen nachvollziehen zu können.

Nachdem die KOSTRA-DWD-Daten nun öffentlich zugänglich sind und unser Programm REGEN 3.0 eine Möglichkeit bietet, auf Basis dieser Daten eine KOSTRA-Niederschlags-

kt: Mustert	veispiele aus de	m ATV-DVWK-A 117 R	egelwerk	
Ölabscheider I	Nummer:		OA1	
<u>B</u> ezeichnung:	Rückhaltebecken gemäß ATV A1	17 ab der B30		
Bemessungsw	vassermenge <u>Q</u> (≬/s):			100.0
Böschungsnei	gung <u>1</u> :m (-):			2,0
Freibordhöhe I	nf (m):			1,2
Abstand UK Ö	lauffangraum - UK Abflusstauchwand	i hs (m):		0.2
Seitenverhältn	is a = L:B (-):			3,0
Gewähle horiz	ontale Fließgeschwindigkeit vh (m/s):	:		0.0
Erforderliche ()berfläche Oerf (m²):			40.0
Vorgabewert:			Oberfläche	`
Gewählte Obe	nfläche Ogew (m²):			40.0
Vorhandene H	löhe des Abscheideraums d (m):	0.55	Breite des Ölauffangraums Bö (m):	5,7
Ermittelte Steig	ggeschwindigkeit vs (m/s):	0,00250	Gesamtbreite Bg (m):	12,2
Abstand TW-E	Einlauf /-Ablauf L (m):	10,95	Höhe des ÖR für 30 m³ LF hö (m):	0.4
Maßgebende	Breite B (m):	3,65	Wassertiefe bei Tauchwand h (m):	1,2
Untere Breite	Bu (m):	2,56	Gesamthöhe hg = h + hf (m):	2,4

Abb. 2: Ölabscheider dimensionieren

tabelle zu erzeugen, kann REBECK auch direkt auf diese Tabelle zurückgreifen.

Retrachtetes Becken:	RB84	Abfluss nach Becken: RB4	
 Bezeichnung:	Regenrückhaltebecken mivorge	→ BÛB	
Kaadisista Fisassasaki			25.00
Pefecticte Dische	letslache A_E,K (na).	Nield befestiste Diebe	25,00
A_E,b (ha):	11.9	50 A_E,nb (ha):	13,50
Mittlerer Abflussb <u>e</u> iwe	ert ψ_m.b (-) 0.8	70 Mittlerer Abflussb <u>e</u> iwert ψ_m,nb (-)	0,060
Daabaariaaba DiaQaadi i	n Kanalanta hai Malƙilluna tiƙƙain)		8.00
Mittlerer tägligher Trock	m kanametz bei volituliung t_1 (mm).		2 10
meeelahfluee 0. Dr 1/e	a).		50.00
Zuschlagsfaktorf z (-):	»,.		1 10
Überschreitungshäufigk	eit n (1/a):		0.20 ~
Vomelagerte Rege	anüberlaufbecken (sofern vorh	anden)	
<u>R</u> ÜB-Volumen V_RÜB	3 (m³):		150,00
RÜB-Dro <u>s</u> selabfluss G)_Dr,RÜB (≬∕s):		20,00

Weitere Neuerungen im Überblick

Alle Bezeichnungen entsprechen nun den Vorgaben des DWA-A 117, Ausgabe 12/2013 (siehe Abb. 1).

Eine weitere funktionelle Erweiterung erfuhr REBECK 10.0 bei der Dimensionierung von Ölabscheidern (siehe Abb. 2). Sie können nun wahlweise die Oberfläche des Abscheiders oder aber die Höhe des Abscheideraums vorgeben.

Die Dateiverwaltung von REBECK 10.0 ist ebenfalls erweitert worden und enthält nun, wie z.B. HYKAS auch, die Funktionen "Sicherungskopie erstellen" und "Projekt an Support schicken".

Kunden mit Wartungsvertrag können REBECK 10.0 ab sofort mit dem Rehm ControlCenter installieren. Falls Sie keinen Wartungsvertrag haben, erhalten Sie ein Update auf REBECK 10.0 zu den bekannten Konditionen.

Abb. 1: Beckendaten erfassen

Neue Funktionen in FLUSS-2D

In unserer neuen Version von FLUSS-2D haben wir neben allgemeinen Programmweiterentwicklungen auch Ihre Wünsche einfließen lassen. Welche das unter anderem sind, erfahren Sie in diesem Artikel.

Wehrsteuerung mit Schlüsselkurve

Seit einigen Jahren ist die Funktion "Wehrsteuerung" in FLUSS-2D bereits vorhanden. Allerdings konnten Sie die Überfallwassermenge der Wehre bisher nur mit einem maximalen Wert beschränken. In der Realität gibt es jedoch solche Fälle, bei denen die Überfallwassermenge der Wehre wasserspiegelabhängig geregelt wird (z.B. Auslass einer Talsperre). Um dies zu ermöglichen, haben wir nun bei den Wehren eine weitere Steuerungsart "Wehrsteuerung mit Schlüsselkurve" implementiert.

Im Bearbeitungsdialog von Wehr-Bauwerken können Sie nun bei der Wehrsteuerung eine von zwei Steuerungsarten ("Mit max. Q" und "Mit Schlüsselkurve") auswählen. Bei der Auswahl "Mit Schlüsselkurve" müssen Sie noch eine Wasserspiegel-Abfluss-Beziehung) für die ausgewählten Wehre (d.h. Wehrgruppe) definieren. Bei der Eingabe beachten Sie bitte, dass der

K FLUSS-2D - Wehr definieren

Deschreibung		
Verknüpfung mit Segmenten	Segm. oben Segm. unten	4
Wehrkronenhöhe	(Hw) :	803,120 m+NN
Differenz im Unterwasser	(в): (hu):	0,50 m 0,00 m
Überfallbeiwert	(My) :	0.60 -
✓ Wehr steuerbar	t max. Q t Schlüsselkurve	1 - Schlüsselkurve 1

FLUSS - C.\rehm\fluss\Beispiel\beispiel\fdb

 Datei
 Flussdaten
 Einzelprofile
 Bauwerke
 Elling

 FLUSS-2D
 Extras
 Hilfe

 FLUSS-2D (H) starten
 FLUSS-2D (H) starten

 FLUSS-2D-Ergebnisse ausdrucken

Abb. 2: Ausdruck der 2D-Berechnungsergebnisse

Anfangswasserspiegel in der Kurve mindestens 1 cm über der Wehrkrone liegen muss und der max. Wasserspiegel in der Kurve höher als der max. mögliche Wasserspiegel bei der Berechnung sein muss.

Bei der hydraulischen Berechnung wird der Durchschnittswert des Wasserspiegels an den Einzelwehren in der Wehrgruppe berechnet und die Überfallwassermenge der Wehrgruppe dann anhand der Schlüsselkurve bestimmt. Diese wird wiederum je nach Breite der Einzelwehre in der Wehrgruppe individuell auf die Wehre verteilt.

Überflutungsfläche während der hydraulischen Berechnung anzeigen

Bisher konnten Sie erst nach der hydraulischen Berechnung bei der Ergebnisdarstellung unser Analyse-Tool "FlussViewer" verwenden, um die Animation der Ergebnisse zu starten. Wir haben dieses Tool jetzt auch in der Maske der hydraulischen Berechnung integriert, sodass Sie die Animation künftig auch während der Berechnung starten können, um die Überflutungsfläche zu prüfen. Dabei werden immer alle bis zu diesem Zeitschritt in der Datenbank gespeicherten Ergebnisse vom Fluss-Viewer abgerufen und dargestellt. Wollen Sie zu einem späteren Berechnungsschritt die Ergebnisse wieder sehen, reicht es, den FlussViewer über den Button neu zu starten.

2D-Berechnungsergebnisse im Rahmenprogramm von FLUSS ausdrucken

Mit dieser neuen Funktion können Sie die Ergebnisse der 2D-Berechnung schnell ausdrucken, ohne das Grafik-Programm (AutoCAD/BricsCAD/ArcGIS) starten und sämtliche Grafiken aufbauen zu müssen (siehe Abb. 2).

Die obigen Funktionen sind in der aktuellen FLUSS-Version bereits freigegeben.

Abb. 1: Wehrsteuerung mit Schlüsselkurve