TECHNISCHE UNIVERSITÄT GRAZ

DEKANAT FÜR BAUINGENIEURWISSENSCHAFTEN INSTITUT FÜR WASSERBAU UND WASSERWIRTSCHAFT

Bed Load Analyzer

Implementierung von Sedimenttransportformeln für steile Gerinne in den Bed Load Analyzer

Bachelorarbeit von Stefan Aichinger Graz, im November 2014

Angestrebter akademischer Grad

Bachelor of Science (BSc)

Matrikelnummer: 1131526 Studienkennzahl lt. Studienblatt: F 033 264 Betreuer: Clemens Dorfmann, Dipl.-Ing.

i

Eidesstattliche Erklärung

Ich versichere, diese Bachelorarbeit eigenständig und ausschließlich unter Gebrauch der angegebenen Quellen und Hilfsmittel verfasst zu haben.

Des Weiteren erkläre ich, die Arbeit nicht im Zuge eines anderen Prüfungsrahmens vorgelegt zu haben.

Graz, am _____

Danksagung

An dieser Stelle möchte ich meinen Dank gegenüber meinem Betreuer Dipl.-Ing. Clemens Dorfmann aussprechen. Er ermöglichte eine unkomplizierte, flexible und spannende Zusammenarbeit, die mit der für mich überaus interessanten Aufgabenstellung begann. Diese verschaffte mir einen Einblick in die weiterführenden Bildungsmöglichkeiten in diesem Fachbereich und machte mir klar, dass auch Programmierung im baulichen Ingenieursbereich über einen gewissen Stellenwert verfügt.

Des Weiteren möchte ich hier meinen Freund Jakob Kasbauer erwähnen, welcher immer mit umfangreicher Kompetenz für fachliche Gespräche und Diskussionen zur Verfügung stand.

Kurzfassung

Das Programm "Bed Load Analyzer 2" berechnet den Sedimenttransport von Gerinnen mit unterschiedlichen Geschiebetransportformeln. Diese Arbeit beinhaltet die Erweiterung der Anwendung mit zwei zusätzlichen Gleichungen für steile Gerinne. Es wird beschrieben, wie die implementierten Methoden verwendet werden und enthält einen kurzen, aber wichtigen Überblick über hydraulische und sedimenttransportbezogene Werte, der notwendig ist, um die Berechnungsvorgänge zu verstehen. Ein ausgedehnter Teil des Dokumentes enthält die detaillierte Validierung der Gleichungen für steile Abflussgerinne. Des Weiteren werden die Programmarchitektur, die Funktionalität und neue Bedienungselemente dargestellt.

Abstract

The software "Bed Load Analyzer 2" computes the sediment transport of channels with different sediment transport formulas. This work contains the extension of the application with two additional equations for steep torrents. It is described how to use the implemented methods and it includes a short but important parameter review for hydraulic and sediment relevant values, which is necessary to understand the calculations. In an enlarged part of the document, the detailed validation of the equations for steep torrents can be found. Furthermore the program architecture, its functionality and new required operating elements will be illustrated.

Inhaltsverzeichnis

1	E	EINLEIT	UNG	. 2
	1.1	Aufg	ABENSTELLUNG	. 2
	1.2	Zielse	TZUNG	.3
2	Ċ	GESCHII	EBETRANSPORT	. 4
	2.1	CHAR	akteristische Korndurchmesser	.4
	2.2	Korn	RAUIGKEIT UND KORREKTUR DER KORNSCHUBSPANNUNG	.4
	2.3	Dime	nsionsloser Shields-Parameter	. 5
	2.4	Kritis	Scher Shields-Parameter nach Van Rijn	.6
3	9	SEDIME	NTTRANSPORT IN STEILEN GERINNEN	. 7
	3.1	Ermi	ttlung d30 bzw. d90 aus Kornverteilung	.7
	3.2	Sedin	ienttransport nach Smart und Jäggi	.7
	3	3.2.1	Korrektur des kritischen Shields-Parameter für steile Gerinne	. 8
	3.3	Sedin	ienttransport nach Rickenmann	. 8
4	١	VALIDIE	RUNG DER SOFTWARE	10
	4.1	Einle	ITUNG	10
	4.2	Bered	CHNUNGSANNAHMEN	10
	2	4.2.1	Geometrie	10
	2	4.2.2	Hydraulische Daten	11
	4	4.2.3	Sedimentbezogene Daten	12
	4.3	Smar	t und Jäggi – Gegenüberstellung von Handrechnung und Computerberechnung ohne Korrektur d	DER
	Kor	NSCHUB	SPANNUNG	13
	4	4.3.1	Berechnung für Korngrößenverteilung	13
	2	4.3.2	Berechnung für eine Korngröße	14
	4.4	Smar	rt und Jäggi – Gegenüberstellung von Handrechnung und Computerberechnung mit Korrektur d)ER
	Kor	NSCHUB	SPANNUNG	15
	2	4.4.1	Berechnung für Korngrößenverteilung	15
	2	4.4.2	Berechnung für eine Korngröße	16

	4.5	RICKE	NMANN – GEGENÜBERSTELLUNG VON HANDRECHNUNG UND COMPUTERBERECHNUNG
	4	4.5.1	Berechnung für Korngrößenverteilung17
	4	1.5.2	Berechnung für eine Korngröße
	4.6	Ergee	3NIS
5	F	PROGRA	AMMIERUNG 19
	5.1	Berec	CHNUNGSKLASSEN
	5.2	Prog	RAMMABLAUF
6	r	NEUE BI	EDIENUNGSELEMENTE
	6.1	Einga	ABEELEMENTE
	e	5.1.1	Sedimentologische Daten
	6.2	Ausg	ABEELEMENTE
	e	5.2.1	Ergebnistabelle
	e	5.2.2	Sedimentkapazität
7	Z	USAM	MENFASSUNG UND AUSBLICK 27
8	4	NHAN	G 29
	8.1	Liter	ATURVERZEICHNIS
	8.2	TABEL	LENVERZEICHNIS
	8.3	Abbil	DUNGSVERZEICHNIS

Abkürzungsverzeichnis

Symbol	Bedeutung
b	Breite des Gerinnes
d	Korndurchmesser
D*	Dimensionsloser Korndurchmesser
d ₃₀	Charakteristischer Korndurchmesser
d ₅₀	Charakteristischer Korndurchmesser
d ₉₀	Charakteristischer Korndurchmesser
Fr*	Froude-Zahl des Korns
g	Erdbeschleunigung
kst	Rauigkeit nach Strickler
k _{st} '	Kornrauigkeit nach Strickler
Р	Prozentsatz
q	Abfluss pro Breiteneinheit
Q	Abfluss
\mathbf{q}_{b}	Voluminöse Sedimenttransportrate pro Breiteneinheit
$\mathbf{q}_{\mathbf{c}}$	Abfluss bei Sedimenttransportbeginn pro Breiteneinheit
Q_S	Gesamtsedimentkapazität in Masse pro Zeit
S	Energielinienneigung
S	Verhältnis von Sedimentdichte zur Flüssigkeitsdichte
θ	Dimensionsloser Shields-Parameter
θ_{cr}	Kritischer Shields-Parameter
$\theta_{cr,J}$	Korrigierter kritischer Shields-Parameter
μ	Korrektur der Kornschubspannung
ν	Kinematische Viskosität des Wassers
ρ_{s}	Sedimentdichte
ρ_{W}	Wasserdichte
τ'	Kornschubspannung
$ au_{0}$	Sohlschubspannung
φ Tabelle 1: Ab	Schüttwinkel kürzungsverzeichnis

1 Einleitung

Die in dieser Arbeit weiterzuentwickelnde Software für Geschiebetransport ist Teil eines vom Bundesministerium für Wissenschaft und Forschung geförderten Projektes namens "Sustainicum", das aus einer Kooperation zwischen der Universität für Bodenkultur Wien, der Karl-Franzens-Universität Graz und der Technischen Universität Graz hervorging. Dieses verbindet Projekte mit nachhaltigkeitsrelevanten Thematiken und soll eine Sammlung von Lehrhilfestellungen aufbauen. Das hier behandelte Projekt ist per Definition der Verfasser ein Baustein in Form einer Computersimulation. (Kromp-Kolb et al, 2012)

Als Grundlage dieser Bachelorarbeit dient das im Rahmen einer Masterarbeit von Reinhard Fleißner entwickelte Programm "Bed Load Analyzer" in der Version 2.0 (Fleißner, 2013), das allerdings aufgrund der in der letzten Version implementierten Berechnungsformeln für steile Gerinne nicht anwendbar ist. Daher ergibt sich die Notwendigkeit weitere Formelapparate, die speziell für die Evaluierung von Sedimenttransport in steilen Gerinnen entwickelt wurden, einzubauen. Über den zu bearbeitenden Stand, beziehungsweise die zu erweiternde Funktionalität der Applikation kann im Benutzerhandbuch der hier zitierten Masterarbeit nachgelesen werden, wobei sich eine aktualisierte Version (Neuimplementierungen enthalten) im Anhang befindet.

1.1 Aufgabenstellung

Ziel dieser Arbeit ist es, die vorhandene Software zur Berechnung von Sedimenttransportkapazität von Gerinnen in Form von gegliederten Querprofilen zu erweitern. Das heißt, es werden zusätzliche Berechnungsmöglichkeiten für Sedimenttransport, insbesondere für Wildbäche mit – in Relation gestellt – steilem Gefälle, zur Verfügung gestellt. Die bisherige Funktionalität und die intuitive Bedienung soll in jeder Hinsicht beibehalten, bei Abänderung aber verbessert werden, um bei den durchdachten Bedienungselementen keine Einschränkungen zu generieren. Außerdem soll an einfachen Querprofilen eine Evaluierung sowie eine Berechnung erfolgen, um die neuen Programmteile zu validieren. Für eine eventuelle zukünftige Weiterentwicklung soll geprüft werden, ob die momentan verwendete Programmiersprache Python für eine Bereitstellung der Software auf mobilen Betriebssystemen geeignet ist und wie ein derartiges Vorhaben umsetzbar wäre. Des Weiteren ist ein Handbuch zur Bedienung zu erstellen, beziehungsweise Selbiges von der aktuellen Version zu aktualisieren.

1.2 Zielsetzung

Das "PRAXIS"-Modul des Programmes soll unter Beibehaltung der aktuellen visuellen Struktur (Graphical User Interface) um zwei weitere Formeln zur Sedimenttransportkapazitätsberechnung ergänzt werden, um zusätzliche Funktionalität, insbesondere im Wildbachbereich, zur Verfügung zu stellen. Diese werden zwar von der bestehenden Eingabemöglichkeit abgegrenzt, jedoch im gleichen Programmierstil eingegliedert. Selbiges gilt auch für den zu bearbeitenden Quellcode, der mit neuen Klassenbibliotheken unter Einhaltung der gegebenen Struktur als Basis verwendet wird. Nach Abschluss der Arbeit soll vom Autor eine befristete Betreuung für Softwarefehler der Neuimplementierungen und deren Behebung angeboten werden, um diese in vollem Umfang testen zu können.

2 Geschiebetransport

Die Thematik des Sediment- oder Geschiebetransportes behandelt das Potential von Flüssen oder Bächen mit natürlichem Flussbett ebendieses zu erodieren und Sedimentkörner mitzuführen. Das Ziel dieser Formeln ist es zu beschreiben, wie viel Volumen oder Masse an Sedimenten eines Gerinnes bezogen auf die Zeit befördert werden kann. Eine Vielzahl von Gleichungen, basierend auf Modellversuchen und theoretischen Überlegungen, wurde entwickelt, um diesen Sachverhalt zu beschreiben und um entsprechende Berechnungen anstellen zu können. Sie liefern demzufolge ähnliche Ergebnisse für bestimmte Rechnungsvorgänge mit gleichen Eingangsdaten und Randbedingungen bei flacheren Energielinienneigungen. Die Erweiterung Programmes ist notwendig, die des um an steilere Energielinienneigungen angepassten Transportformeln verwenden zu können. In den nächsten Unterkapiteln werden dazu notwendige Größen und Parameter genauer erläutert, um eine Basis für das Grundverständnis der Gleichungen zu schaffen.

2.1 Charakteristische Korndurchmesser

Die charakteristischen Korndurchmesser, die unter anderem in den neu implementierten Gleichungen verwendet werden, geben den Korndurchmesser an, bei dem der im Index angegebene masseprozentuelle Wert für den Anteil des Siebdurchganges steht. Aus einer vorliegenden Kornverteilung werden diese Werte linear interpoliert.

2.2 Kornrauigkeit und Korrektur der Kornschubspannung

Unter Berücksichtigung des Strickler-Rauigkeitsbeiwertes k_{st} und der Kornrauigkeit k_{st} , kann aus dem Verhältnis dieser Werte ein Korrekturfaktor μ bestimmt werden, um die korrigierte Kornschubspannung τ zu ermitteln (Wu et al 2000b):

$$\tau' = \mu \tau_0 = \left(\frac{k_{st}}{k_{st}'}\right)^{3/2} \tau_0$$

2.3 Dimensionsloser Shields-Parameter

Beim Geschiebetransport hat sich in Bezug auf Sohlstabilität der Shields-Parameter durchgesetzt, der für die zu verwendenden Sedimenttransportformeln berechnet werden muss. Dieser steht für die dimensionslose kritische Sohlschubspannung, wird aber auch als Froude-Zahl des Korns in Abhängigkeit zur Korn-Reynolds-Zahl Re* bezeichnet. Der Parameter wird für die benötigten Transportformeln anhand folgender Gleichung ermittelt (Strobl und Zunic, 2006):

$$\theta = Fr_* = \frac{\tau_0}{(\rho_S - \rho_W) g d_{50}}$$

An dieser Stelle besonders hervorzuheben ist die Tatsache, dass für die Berechnung der charakteristische Korndurchmesser d_{50} herangezogen wird. Dies begründet sich aus der Notwendigkeit der gegebenen Geschiebetransportgleichungen, der auf diesen Wert ausgelegt sind. Die Kornschubspannung τ_0 wird, wenn im Userinterface ausgewählt, mit der korrigierten Kornschubspannung τ' ersetzt.

Abbildung 1 veranschaulicht die oben erwähnte Beziehung zwischen Shields-Parameter und der Reynoldszahl des Korns.



Abbildung 1: Sohlstabilität nach Shields (Strobl und Zunic, 2006)

2.4 Kritischer Shields-Parameter nach Van Rijn

Um die, für die in diesem Kapitel behandelte Transportformel benötigten Eingabewerte zu erhalten, wird der kritische Shields-Parameter θ_{cr} nach Van Rijn herangezogen (Van Rijn, 1984a). Dieses Verfahren liefert erfahrungsgemäß brauchbare Werte, die nun hier anstelle der Ergebnisse von Iwagaki und Tsuchiya (Iwagaki und Tsuchiya, 1959) angewandt werden, auf die Smart und Jäggi in ihrer Mitteilung verweisen.

Der kritische Shields-Parameter – abhängig vom dimensionslosen Korndurchmesser D∗ – beschreibt den Eintritt der Bewegung des Sedimentes und wird laut Van Rijn folgendermaßen festgelegt (Van Rijn, 1984a):

$$\theta_{cr} = \begin{cases} 0.24 \, D_*^{-1} \, ; \, D_* \leq 4 \\ 0.14 \, D_*^{-0.64} \, ; \, 4 < D_* \leq 10 \\ 0.04 \, D_*^{-0.10} \, ; \, 10 < D_* \leq 20 \\ 0.013 \, D_*^{0.29} \, ; \, 20 < D_* \leq 150 \\ 0.055 \, ; \, D_* > 150 \end{cases}$$



Abbildung 2: Kritischer Shields-Parameter (Van Rijn, 1984a)

3 Sedimenttransport in steilen Gerinnen

Die bisher vorhandenen Sedimenttransportformeln können für steilere Gerinne nicht angewandt werden, entsprechende Versuche in Gerinnen lieferten abweichende Ergebnisse, die den theoretisch berechneten Werten nicht entsprachen. Daraus entstand die Notwendigkeit für diesen Bereich einen angepassten Formelapparat zu entwickeln.

3.1 Ermittlung d30 bzw. d90 aus Kornverteilung

Die für die Geschiebetransportformel für steile Gerinne notwendigen charakteristischen Korndurchmesser werden gegebenenfalls aus einer Korngrößenverteilung ermittelt. Dies wird durch lineare Interpolation der angrenzenden Korngrößen und deren prozentuellem Siebdurchgang erreicht. Sollte keine Korngrößenverteilung vorhanden sein und die Berechnung für eine einzelne Korngröße ausgelegt, kann das Verhältnis der charakteristischen Werte d₃₀ und d₉₀ mit dem typischen Wert von $\frac{d_{90}}{d_{30}} = 1.05$ angenommen werden (Rickenmann et al, 2006).

3.2 Sedimenttransport nach Smart und Jäggi

Nach Auswertung von Versuchsdaten steiler Rinnen und Daten von Meyer-Peter / Müller entwickelten Smart und Jäggi folgende Sedimenttransportformel (Smart und Jaeggi, 1983):

$$q_b = \frac{4}{s-1} \left(\frac{d_{90}}{d_{30}}\right)^{0.2} S^{1.6} q \left(1 - \frac{\theta_{cr,J}}{\theta}\right)$$

Smart und Jäggi führten ihre Experimente in steilen Gerinnen unter nachstehenden Bedingungen durch (Rickenmann et al, 2006):

- Energielinienneigung: $0.002 \le S \le 0.20$

- Verhältnis:
$$\frac{d_{90}}{d_{30}} < 10$$

Sofern keine Korngrößenverteilung als Berechnungseingang vorliegt und das Ergebnis nur über eine Korngröße bestimmt wird, ersetzt diese den charakteristischen Korndurchmesser d_{50} und das Verhältnis von d_{90} zu d_{30} kann auf den typischen Wert 1.05 gesetzt werden.

3.2.1 Korrektur des kritischen Shields-Parameter für steile Gerinne

Zur Anpassung des kritischen Shields-Parameters an steile Gerinne wurde ein neuer korrigierter kritischer Shields-Parameter eingeführt, der die, durch das größere Gefälle die Sedimentbewegung beeinflussende Schwerkraft, als treibende und den Schüttwinkel des Sedimentes als rückhaltende Kraft berücksichtigt (Smart und Jaeggi, 1983):

$$\theta_{cr,J} = \theta_{cr} \left(\cos(\arctan(S)) \right) \left(1 - \frac{S}{\tan \varphi} \right)$$

3.3 Sedimenttransport nach Rickenmann

Rickenmann entwickelte für den steilen Gefällebereich ($0.03 \le S \le 0.20$) eine modifizierte Beziehung in Form folgender Gleichung (Rickenmann et al, 2006):

$$q_b = 3.1 \left(\frac{d_{90}}{d_{30}}\right)^{0.2} (q - q_c) S^{1.5} (s - 1)^{-1.5}$$

 q_c stellt hierbei den kritischen Abfluss beim Einsetzen des Sedimenttransportes dar und wird wie folgt berechnet (Bathurst, 1987):

$$q_c = 0.065 (s-1)^{1.67} g^{0.5} d_{50}^{1.5} S^{-1.12}$$

Die nachstehende Gleichung basiert auf Blockrampenversuchen von Whittaker und Jäggi (Whittaker und Jäggi, 1986), wobei d_{90} als charakteristische Korngröße angenommen wird, um den kritischen Abfluss zum Aufbrechen der Schutzschicht zu erreichen (Rickenmann et al, 2006). Diese wird im Bed Load Analyzer allerdings nicht verwendet.

$$q_c = 0.143 (s-1)^{1.67} g^{0.5} d_{50}^{1.5} S^{-1.167}$$

Folgende Vorgabe muss somit für eine aussagekräftige Berechnung nach Rickenmann eingehalten werden:

- Energielinienneigung:
$$0.03 \le S \le 0.20$$

Wie auch bei Smart und Jäggi wird bei Berechnung für nur einen Korndurchmesser das Verhältnis der charakteristischen Korndurchmesser d_{90} zu d_{30} mit 1.05 definiert und für d_{50} die eingehende Korngröße d verwendet.

4 Validierung der Software

4.1 Einleitung

Zur Validierung der neuimplementierten Teile wird eine Vergleichsrechnung an einem einfachen Rechteckquerschnitt per Hand einer Softwareberechnung mittels Bed Load Analyzer gegenübergestellt. Dafür wurden die unter den Berechnungsannahmen beschriebenen geometrischen und hydraulischen Kennwerte definiert.

In nachfolgenden Tabellen werden die Ergebnisse der Handrechnung mit denen der Software verglichen, wobei in der händischen Berechnung bei Zwischenergebnissen auf sechs Nachkommastellen gerundet wurde. In der Implementierung werden alle möglichen Dezimalstellen des Datentyps "Float" ausgenutzt und erst bei der Ergebnisanzeige auf die Tausendstelstelle gerundet. Bei der Computerberechnung wird aufgrund der Rundung bei der Ausgabe auf drei Nachkommastellen diese Genauigkeit herangezogen.

Im Falle der Berechnung einer einzelnen Korngröße wird das Verhältnis der charakteristischen Korndurchmesser mit $\frac{d_{90}}{d_{30}} = 1.05$ angenommen und wie bereits im Kapitel 4.2.3 erwähnt, für d₅₀ die zu berechnende Korngröße d eingesetzt.

4.2 Berechnungsannahmen

Um eine Angabe für die Validierungsberechnungen zu erhalten, sind einige Annahmen, die in den folgenden Unterkapiteln vorgestellt werden, zu treffen.

4.2.1 Geometrie

Abbildung 3 visualisiert das für die zu vergleichenden Berechnungen verwendete Rechteckgerinne, das aus Einfachheitsgründen für die händische Rechnung notwendig ist, mit den Abmessungen b = 10 m in der Breite und der Höhe des Gerinnes mit z = 15 m.



Abbildung 3: Rechteckgerinne 10 m

4.2.2 Hydraulische Daten

Lastfälle (LF_i):

- $LF_1: Q = 100 \text{ m}^3/\text{s}; S = 0.002$
- LF_2 : Q = 100 m³/s; S = 0.030
- LF_3 : Q = 100 m³/s; S = 0.200

Rauigkeit nach Strickler: k_{st} = 30 m^{1/3}/s

Durch die gegebene Breite b von zehn Metern und des Abflusses Q = 100 m³/s ergibt sich für die Vergleichsrechnung ein Abfluss pro Breiteneinheit von q = 10 m³/sm.

<u>Anmerkung:</u> Lastfall 1 wäre für die Berechnung über Rickenmann nicht relevant, da die Energielinienneigung S nicht im einzuhaltenden Grenzbereich liegt, wurde aber der Vollständigkeit wegen in die Gegenüberstellung miteinbezogen.

4.2.3 Sedimentbezogene Daten

- Sedimentdichte: $\rho = 2650.0 \text{ kg/m}^3$
- Kinematische Viskosität des Wassers: $v = 1.3 * 10^{-6} \text{ m}^2/\text{s}$
- Schüttwinkel Sedimentgestein: $\phi = 32^{\circ}$

d [mm]	64.000	32.000	16.000	8.000	4.000	2.000	1.000	0.500	0.250	0.125	0.063
P [%]	99.00	97.00	90.00	70.00	42.00	27.00	18.00	11.00	6.00	2.00	0.00
Tabelle	2: Korng	größenve	erteilung								

Bei der Berechnung für eine Korngröße werden für den Korndurchmesser fünf Millimeter angenommen (d = 5 mm), wodurch der charakteristische Korndurchmesser bei 50% Siebdurchgang (d_{50}) ebenfalls diesem Wert entspricht.

4.3 Smart und Jäggi – Gegenüberstellung von Handrechnung und Computerberechnung ohne Korrektur der Kornschubspannung

Als Grundlage für die Sedimentkapazitätsberechnung wurden beim Verfahren nach Smart und Jäggi, die von der Software bereits berechneten Werte nach Shields und der kritische Shields-Parameter nach Van Rijn verwendet.

4.3.1 Berechnung für Korngrößenverteilung

Wert [Einheit]	ŀ	landrechnu	ng	Computerberechnung			
	LF1	LF2	LF3	LF1	LF2	LF3	
d ₃₀ [mm]		2.400			2.400		
d ₅₀ [mm]		5.143			5.143		
d ₉₀ [mm]		16.000		16.000			
θ[]	0.543	4.408	17.899	0.543	4.408	17.899	
$\theta_{cr}[]$	0.051	0.051	0.051	0.051	0.051	0.051	
θ _{cr,J} []	0.050837	0.04853	0.034003	0.051	0.048	0.034	
$q_b \left[\frac{m^3}{sm} \right]$	0.001543	0.128217	2.69265	0.002	0.128	2.693	
$Q_s[\frac{kg}{s}]$	40.885	3397.740	71355.200	40.909	3397.989	71357.266	

Tabelle 3: Smart und Jäggi - Berechnung Korngrößenverteilung ohne Kornschubspannungskorrektur

4.3.2 Berechnung für eine Korngröße

Wert [Einheit]	ŀ	landrechnu	ng	Computerberechnung			
	LF1	LF2	LF3	LF1	LF2	LF3	
d ₅₀ [mm]		5.000			5.000		
θ[]	0.559	4.534	18.411	0.559	4.534	18.411	
$ heta_{cr}[]$	0.050	0.050	0.050	0.050	0.050	0.050	
$\theta_{cr,J}[]$	0.049840	0.047578	0.033336	0.050	0.048	0.034	
$q_b \left[\frac{m^3}{sm} \right]$	0.001071	0.088639	1.860690	0.001	0.089	1.861	
$Q_{S}[\frac{kg}{s}]$	28.387	2348.940	49308.400	28.370	2348.820	49308.710	

Tabelle 4: Smart und Jäggi - Berechnung einer Korngröße ohne Kornschubspannungskorrektur

4.4 Smart und Jäggi – Gegenüberstellung von Handrechnung und Computerberechnung mit Korrektur der Kornschubspannung

4.4.1	Berechnung	für K	Korngröß	enverteilung
-------	------------	-------	----------	--------------

Wert [Einheit]	ŀ	landrechnu	ng	Computerberechnung		
	LF1	LF2	LF3	LF1	LF2	LF3
d ₃₀ [mm]		2.400			2.400	
d ₅₀ [mm]		5.143		5.143		
d ₉₀ [mm]	d ₉₀ [mm] 16.000			16.000		
θ[]	0.267	2.169	8.806	0.267	2.169	8.806
$\theta_{cr}[]$	0.051	0.051	0.051	0.051	0.051	0.051
θ _{cr,J} []	0.050837	0.048530	0.034003	0.051	0.048	0.034
$q_b \left[\frac{m^3}{sm} \right]$	0.001378	0.126743	2.687360	0.001	0.127	2.687
$Q_s[\frac{kg}{s}]$	36.519	3358.690	71215.000	36.574	3359.158	71217.827

Tabelle 5: Smart und Jäggi - Berechnung Korngrößenverteilung mit Kornschubspannungskorrektur

4.4.2 Berechnung für eine Korngröße

Wert [Einheit]	÷	landrechnu	ng	Сог	mputerbere	chnung
	LF1	LF2	LF3	LF1	LF2	LF3
d ₅₀ [mm]		5.000			5.000	
θ[]	0.273	2.215	8.994	0.273	2.215	8.994
$\theta_{cr}[]$	0.050	0.050	0.050	0.050	0.050	0.050
$\theta_{cr,J}[]$	0.049840	0.047578	0.033336	0.050	0.048	0.034
$q_b \left[\frac{m^3}{sm} \right]$	0.000961	0.087655	1.857160	0.001	0.088	1.857
$Q_{S}[\frac{kg}{s}]$	25.478	2322.860	49214.700	25.440	2322.590	49214.510

Tabelle 6: Smart und Jäggi - Berechnung einer Korngröße mit Kornschubspannungskorrektur

4.5 Rickenmann – Gegenüberstellung von Handrechnung und Computerberechnung

4.5.1 Berechnung für Korngrößenverteilung

Wert [Einheit]	ŀ	landrechnu	ng	Computerberechnung			
	LF1	LF2	LF3	LF1	LF2	LF3	
d ₃₀ [mm]		2.400			2.400		
d ₅₀ [mm]		5.143	5.143				
d ₉₀ [mm]		16.000			16.000		
$q_c[\frac{m^3}{sm}]$	0.182642	0.008798	0.001051	0.183	0.009	0.001	
$q_b[\frac{m^3}{sm}]$	0.001877	0.110973	1.91169	0.002	0.111	1.912	
$Q_{S}[\frac{kg}{s}]$	49.7405	2940.780	50659.600	49.740	2940.810	50660.601	

Tabelle 7: Rickenmann - Berechnug Korngrößenverteilung

4.5.2 Berechnung für eine Korngröße

Wert [Einheit]	ł	landrechnu	ng	Сог	mputerbere	chnung
	LF1	LF2	LF3	LF1	LF2	LF3
d ₅₀ [mm]		5.000			5.000	
$q_c [\frac{m^3}{sm}]$	0.175084	0.008434	0.001008	0.175	0.008	0.001
$q_b[\frac{m^3}{sm}]$	0.001298	0.076681	1.320910	0.001	0.077	1.321
$Q_{S}[\frac{kg}{s}]$	34.397	2032.050	35004.100	34.395	2032.071	35004.860

Tabelle 8: Rickenmann - Berechnung für ein Korn

4.6 Ergebnis

Wie in den Tabellen durch Vergleich ersichtlich ist, ist die Validierung zur Gänze erfolgreich durchgeführt worden. Abweichungen im dritten oder vierten Kommastellenbereich sind aufgrund von Rundungsfehlern bei der händischen Ermittlung zu akzeptieren und für die Berechnung der Sedimenttransportkapazität in der Realität ohnehin nicht aussagekräftig.

5 Programmierung

Python ist eine höhere Programmiersprache, welche ihre Vorteile, im relativ gezogenen Vergleich, in der Lesbarkeit und der Kürze des Syntax' gegenüber anderssprachigem Code hat. Ein weiterer positiver Aspekt ist die freie Verwendung aufgrund des Open Source-Konzeptes (Van Rossum, 2014). Da die bisherige Programmierung mit der Version 2.7 erfolgte, wurde die Erweiterung ebenso mit dieser fortgesetzt um Kompatibilitätsprobleme zu vermeiden.

5.1 Berechnungsklassen

Zum bestehenden Code wurden zwei weitere Berechnungsklassen für die neuen Sedimenttransportformeln hinzugefügt. Diese werden, wie die bereits vorhandenen Klassen, über ein Objekt der Klasse "CalcLoadCase" gesteuert. Abbildung 4Abbildung 1 verdeutlicht die Struktur der Software anhand eines vereinfachten UML-Diagrammes (keine Berücksichtigung GUI und Makrodaten). Dabei wurden die neuen Teile durch farbliche Kennzeichnung hervorgehoben.





5.2 Programmablauf

In der Regel funktioniert ein Berechnungsvorgang wie im Pseudocode (Abbildung 5) der bearbeiteten Programmversion dargestellt (Fleißner, 2013). In der Neuerung gibt es jedoch eine entscheidende Abweichung vom vorhandenen Ablauf. Anstatt für die neuen Geschiebetransportformeln eine Berechnung über alle Korngrößen der Korngrößenverteilung durchzuführen, werden lediglich die charakteristischen Korngrößen ermittelt und für den Durchmesser d_{50} ein Rechenvorgang ausgeführt. Dies hat performante Vorzüge und ist aus entwicklungstechnischen Gründen ohnehin anzustreben.

Wenn sedimentologische Berechnung:
Berechne Kornfraktionen
Berechne Hiding-Exposure-Faktoren
Wenn Korngrößenverteilung:
Berechne charakteristische Korndurchmesser
Schleife über alle Lastfälle:
Berechne kritische Abflusshöhe
Wenn Wasserspiegel W bekannt:
Hydraulische Berechnung über W
Wenn Reibungsgefälle S bekannt:
Hydraulische Berechnung über S
Aufbereitung der hydraulischen Ergebnisse
Wenn sedimentologische Berechnung:
Schleife über alle Korngruppen:
Berechne allgemeine sedimentologische Kennwerte
Berechne Transportkapazitäten über Transportformel

Abbildung 5: Pseudocode des Berechnungsvorganges (Fleißner, 2013)

Um die besagten Geschwindigkeitsvorteile auszunutzen, wurde in der Schleifenberechnung über alle Korngruppen eine Abfrage auf den zu errechnenden d_{50} -Korndurchmesser erstellt, um die Codeausführung nur für die notwendige Größe zu gewährleisten. Des Weiteren wurden if-Bedingungen eingebaut, um zu erkennen, ob eine Ermittlung der Werte für eine bestimmte Korngröße oder eine Korngrößenverteilung gefordert ist. Einer Berechnung einzelner Korngrößen müssen vorab die erforderlichen Standardwerte gesetzt werden.

6 Neue Bedienungselemente

Vorab ist zu erwähnen, dass in der neuen Version des Programmes auf die deutsche Übersetzung verzichtet wurde. Diese Entscheidung beruht auf der Vereinfachung von zukünftigen Neuimplementierungen beziehungsweise Weiterentwicklungen, welche somit nicht mehr zweisprachig vorgenommen werden müssen.

6.1 Eingabeelemente

Das Formularblatt Inputs enthält zusätzlich die zwei neuen Geschiebetransportformeln für Wildbäche, die in einer eigenen Gruppierung angeordnet wurden. Diese können wie bisher auch mit der select all Checkbox sollte, werden, wobei berücksichtigt werden ausgewählt dass die zwei neuimplementierten Gleichungen für steilere Gefälle entwickelt wurden. Im entsprechenden Tooltip der Berechnungsmethoden wird darauf explizit aufmerksam gemacht.



Abbildung 6: Formularblatt Inputs

In den beiden Formularblättern **Geometry Data** und **Hydraulic Data** hat es bei der Eingabe der Koordinaten und der hydraulischen Ausgangsparametern keine Änderungen gegeben.

6.1.1 Sedimentologische Daten

Bei den sedimentbezogenen Daten im Formularblatt **Sedimentological Data** gibt es mit dem Reibungswinkel (**Angle of Repose**) ein neues Eingabefeld, das bei Erstellung eines neuen Projektes mit dem für Sedimentkorn typischen Wert von 32 Grad initialisiert wird. Der Wert erhält jedoch nur für die Berechnung nach Smart und Jäggi Relevanz, da in steilen Gerinnen der Reibungswinkel der Schwerkraft entgegenwirkt und dieser positive Effekt bei geringeren Gefällen verschwindend gering wäre. Rickenmann verzichtet trotz steilem Gefälle auf die Verwendung der rückhaltenden Komponente.

2.3. Sedimentological Data

Density of sediment:	ρ =	2650.0	[kg/m ³]	
Kinematic viscosity of water:	v =	1.3	e-6 [m²/s]	
Angle of repose:	φ =	32.0	[°]	

Abbildung 7: Formularblatt Sedimentological Data

Die Möglichkeit der Korrektur der Kornschubspannung wirkt sich ebenfalls nur auf diese Gleichung aus, da Rickenmann ohne Kornschubspannung ermittelt werden kann.

Wählt man die Checkbox Hiding-Exposure-Korrektur (**Hiding exposure correction**) aus, werden die neuen Formeln nicht beeinflusst, da der Faktor nicht berücksichtigt wird.

6.2 Ausgabeelemente

Die Ausgabewerte werden in Tabelle 9 nochmals aufgelistet, da in den hinzugefügten Sedimenttransportformeln im Gegensatz zu den bestehenden Gleichungen andere Zwischenergebnisse ermittelt werden müssen.

Geschiebetransportformeln						
Smart und Jäggi	Rickenmann					
Kritischer Shields-Parameter, θ_{cr}	Abfluss pro Breiteneinheit, q					
Korrigierter kritischer Shields-Parameter, $\theta_{cr,J}$	Abfluss bei Sedimenttransportbeginn, q _c					
Shields-Parameter, θ	Sedimenttransportvolumen, q _b					
Abfluss pro Breiteneinheit, q	Sedimentkapazität, Q _s					
Sedimenttransportvolumen, q_b						
Sedimentkapazität, Q _s						

Tabelle 9: Ergebniswerte Geschiebetransport

6.2.1 Ergebnistabelle

Da die Berechnungen für steile Gerinne nicht über eine Korngrößenverteilung sondern über d_{50} durchgeführt werden, berücksichtigt die Ausgabetabelle auch nur diese Korngröße. Abbildung 8 verdeutlicht die sich zur Vorgängerversion unterscheidende Ergebnistabelle für die sedimentologischen Rechenvorgänge. Der rot markierte Bereich kennzeichnet die Ergebnisse. Die Gesamtsumme ergibt sich somit aus dem gleichen Wert der Sedimentkapazität über d_{50} .

seamentoiogical hestilis hestilis table									1		<u>× </u>
	dm	d50	d10	d30	d90	Sum	d99	d97	d90	d70	
Grain diameter [mm]	5.564	5.143	0.450	2.400	16.000		64.000	32.000	16.000	8.000	
Percent finer by weight [%]	0.0	50.0	10.0	30.0	90.0		99.0	97.0	90.0	70.0	
Fraction [%]	100.0	100.0	100.0	100.0	100.0	100.0	1.0	2.0	7.0	20.0	
Hiding factor [-]	0.500	0.500	0.500	0.500	0.500		0.500	0.500	0.500	0.500	
Exposure factor [-]	0.500	0.500	0.500	0.500	0.500		0.500	0.500	0.500	0.500	
Particle Reynolds Number [-]	2862.397	2645.928	231.512	1234.732	8231.546		32926.184	16463.092	8231.546	4115.773	2
Settling velocity [m/s]	0.337	0.322	0.052	0.208	0.587		1.184	0.835	0.587	0.409	
Rouse Number [-]	1.258	1.205	0.196	0.777	2.193		4.427	3.121	2.193	1.529	
MPM - Critical Shields stress [-]	0.047	0.047	0.047	0.047	0.047		0.047	0.047	0.047	0.047	
MPM - Shields stress [-]	2.492	2.644	16.432	4.682	1.129		0.399	0.671	1.129	1.898	
MPM - Critical shear stress [N/m*]	4.233	3.913	0.342	1.826	12.172		48.689	24.344	12.172	6.086	
MPM - Grain shear stress [N/m²]	224.434	220.065	119.688	181.886	292.265		413.325	347.563	292.265	245.764	2
MPM - Capacity [kg/s]	1897.71	1863.77	1035.58	1558.08	2386.92	1654.59	29.83	54.29	167.08	411.94	
SJ - Critical Shields stress [-]		0.051									
SJ - Corrected critical Shields stress [-]		0.048									
SJ - Shields stress [-]		2.644									
SJ - Volumetric water of fluid discharge per unit width [m ^s /s/m]		15.000									
SJ - Volumetric bedload transport rate per unit width [m ^s /s/m]		0.191									
SJ - Capacity [kq/s]		5059.317				5059.32					
RM - Volumetric water of fluid discharge per unit width [m ^s /s/m]		15.000									
RM - Critical flow discharge at the beginning of bedload transport [m ⁴ /s/m]		0.009									
RM - Volumetric bedload transport rate per unit width [m ^s /s/m]		0.167									
RM - Capacity [kg/s]		4412.499				4412.50					

Abbildung 8: Ergebnistabelle sedimentologischer Berechnungen

6.2.2 Sedimentkapazität

Die neu eingebauten Geschiebetransportformeln liefern nur Ergebnisse für die Korngröße d_{50} . Aus diesem Grund wird bei der Anwahl der Korngrößen mittels Combobox – wie in Abbildung 9 ersichtlich – beim Ausgabediagramm nur für die Summe und d_{50} eine Visualisierung erstellt.



Abbildung 9: Sedimentkakpazität d50

Für die restlichen Korndurchmesser liegen keine Werte vor. Auch bei Anwahl der Checkboxen für die entsprechenden Berechnungsmöglichkeiten (Smart und Jäggi / Rickenmann) können und werden ebenfalls keine Diagramme erstellt.

7 Zusammenfassung und Ausblick

kann dieser Stelle erwähnt werden, Erfreulicherweise an dass sowohl Implementierung als auch die Validierung der neuen Sedimenttransportformeln gut funktioniert haben. Beim Einbau der zwei notwendigen Berechnungsklassen für die Methoden nach Smart und Jäggi beziehungsweise Rickenmann, konnte auf die vorhandene Programmstruktur zurückgegriffen werden. Auch die Adaption der vorhandenen Wrapperklassen stellte aufgrund des bestehenden Programmaufbaus keine allzu schwierige Aufgabe dar. Der größte Erfolg sind die guten Ergebnisse der Vergleichsrechnung, die bis auf zu vernachlässigende Rundungsdeviationen der Handrechnung identische Werte lieferte. Bevor in dieser Arbeit auf die notwendigen Daten der Berechnungsprüfung verwiesen wird, kann sich in einem vorangestelltem Kapitel ein Überblick über die wichtigsten zu verstehenden Eingabewerte und Formelparameter verschafft werden. Im letzten Teil der Arbeit wird erläutert wie neue Userinterfaceelemente zu verwenden sind und wie sich die Bedienung des Programmes von der Ausgangsversion unterscheidet. Außerdem vermittelt die Arbeit einen groben Überblick über die Interpretation der Geschiebetransportgleichungen und die Funktionalität der Software. Daher lässt sich in einem Satz darlegen, dass die Projektvorgabe vollständig erreicht wurde und die neue Softwareversion für weitere Ergänzungen verwendet werden kann.

Die größte Schwierigkeit des Projektes war die Erlernung der Programmiersprache Python, die in Lehrinstitutionen verglichen mit etablierten lange Programmiersprachen wie beispielsweise Java, Fortran oder C++ noch eine relativ geringe Rolle spielt und somit für die Erstellung von neuen Quellcodeabschnitten zu Beginn eine überaus anspruchsvolle Herausforderung bietet. Diese Probleme konnten aufgrund der umfangreichen Onlinedokumentation schnell gelöst werden. Eine weitere Problematik ist, die wenig zufriedenstellende Kommentierung des Bestandcodes, die die Einarbeitung in fremdgeschriebenen Source Code deutlich erschwert. Jedoch handelte es sich hier um eine rein zeitliche Verzögerung.

In Hinblick auf die momentanen technischen Möglichkeiten sollte zusätzlich berücksichtigt werden, den Bed Load Analyzer für mobile Betriebssysteme auf Tablet-PCs, Smartphones und dergleichen zur Verfügung zu stellen. Dies könnte in Form einer weiteren wissenschaftlichen Arbeit geschehen, welche eine plattformübergreifende Entwicklung einer Applikation vorsieht. Dafür existieren verschiedene Möglichkeiten – als Beispiel sei hier die Open Source Plattform "Kivy" (Kivy, 2014) angeführt.

8 Anhang

8.1 Literaturverzeichnis

- Bathurst, J. C. (1987). *Bed load discharge equations for steep mountain rivers.* New York: John Wiley.
- Fleißner, R. (2013). Entwicklung einer Software zur Berechnung von hydraulischen und sedimentologischen Kennwerten in gegliederten Flussquerprofilen. Graz.
- Iwagaki, Y. und Tsuchiya, Y. (1959). An Analysis of the Stable Cross Section of a Stream Channel. Kyoto: Bulletins - Disaster Prevention Research Institute, Kyoto.
- Kivy. (14. Oktober 2014). Kivy Open source library for rapid development of applications that make use of innovative user interfaces, such as multibletouch apps. Abgerufen am 11. November 2014 von Kivy: http://kivy.org
- Kromp-Kolb, H., Zimmermann, F., & Narodoslawsky, M. (2012). Sustainicum Collection. Abgerufen am 17. Oktober 2014 von Lehrmaterialien f
 ür Bildung und Nachhaltigkeit: http://www.sustainicum.at
- Rickenmann, D., Chiari, M., und Friedl, K. (2006). *SETRAC A sediment routing model for steep torrent channels.* London: Taylor & Francis Group.
- Smart, G. M. und Jaeggi, M. N. (1983). *Sedimenttransport in steilen Gerinnen.* Zürich: Prof. Dr. D. Vischer.
- Strobl, T. und Zunic, F. (2006). *Wasserbau Aktuelle Grundlagen Neue Entwicklungen.* Berlin Heidelberg: Springer.
- Van Rijn, L. C. (1984a). *Sediment Transport, Part I: Bed Load Transport.* ASCE Journal of Hydraulic Engineering.

- Van Rossum, G. (2014). *Python Language Website*. Abgerufen am 11. 11 2014 von https://www.python.org
- Whittaker, J. und Jäggi, M. (1986). *Blockschwellen.* Zürich: Versuchsanstalt für Wasserbau, Hydrologie und Glaziologie, ETH Zürich.
- Wu, W., Wang, S. S. und Jia, Y. (2000b). *Nonuniform sediment transport in alluvial rivers.* University of Mississippi: Taylor and Francis.

8.2 Tabellenverzeichnis

Tabelle 1: Abkürzungsverzeichnis
Tabelle 2: Korngrößenverteilung 12
Tabelle 3: Smart und Jäggi - Berechnung Korngrößenverteilung ohne Kornschubspannungskorrektur13
Tabelle 4: Smart und Jäggi - Berechnung einer Korngröße ohne Kornschubspannungskorrektur14
Tabelle 5: Smart und Jäggi - Berechnung Korngrößenverteilung mit Kornschubspannungskorrektur15
Tabelle 6: Smart und Jäggi - Berechnung einer Korngröße mit Kornschubspannungskorrektur16
Tabelle 7: Rickenmann - Berechnug Korngrößenverteilung 17
Tabelle 8: Rickenmann - Berechnung für ein Korn18
Tabelle 9: Ergebniswerte Geschiebetransport24

8.3 Abbildungsverzeichnis

.6
11
20
21
22
<u>23</u>
25
26