

Zeitschrift: Wasser Energie Luft = Eau énergie air = Acqua energia aria
Herausgeber: Schweizerischer Wasserwirtschaftsverband
Band: 94 (2002)
Heft: 9-10

Artikel: Einfluss von Makrorauigkeiten auf die Stabilität alpiner Gewässer
Autor: Weichert, Roman / Bezzola, Gian Reto
DOI: <https://doi.org/10.5169/seals-939649>

Nutzungsbedingungen

Die ETH-Bibliothek ist die Anbieterin der digitalisierten Zeitschriften auf E-Periodica. Sie besitzt keine Urheberrechte an den Zeitschriften und ist nicht verantwortlich für deren Inhalte. Die Rechte liegen in der Regel bei den Herausgebern beziehungsweise den externen Rechteinhabern. Das Veröffentlichen von Bildern in Print- und Online-Publikationen sowie auf Social Media-Kanälen oder Webseiten ist nur mit vorheriger Genehmigung der Rechteinhaber erlaubt. [Mehr erfahren](#)

Conditions d'utilisation

L'ETH Library est le fournisseur des revues numérisées. Elle ne détient aucun droit d'auteur sur les revues et n'est pas responsable de leur contenu. En règle générale, les droits sont détenus par les éditeurs ou les détenteurs de droits externes. La reproduction d'images dans des publications imprimées ou en ligne ainsi que sur des canaux de médias sociaux ou des sites web n'est autorisée qu'avec l'accord préalable des détenteurs des droits. [En savoir plus](#)

Terms of use

The ETH Library is the provider of the digitised journals. It does not own any copyrights to the journals and is not responsible for their content. The rights usually lie with the publishers or the external rights holders. Publishing images in print and online publications, as well as on social media channels or websites, is only permitted with the prior consent of the rights holders. [Find out more](#)

Download PDF: 10.02.2026

ETH-Bibliothek Zürich, E-Periodica, <https://www.e-periodica.ch>

Einfluss von Makrorauigkeiten auf die Stabilität alpiner Gewässer

Roman Weichert und Gian Reto Bezzola



Bild 1. Morphologie mit isolierten Blöcken an der Reuss.

Zusammenfassung

Der vorliegende Artikel stellt drei Ansätze vor, die sich mit der Berechnung des Fließwiderstandes bzw. der Sohlenstabilität von Gebirgsflüssen und Wildbächen auseinandersetzen. Diese Fließgewässer zeichnen sich neben einem grossen Gefälle durch das Vorhandensein von Makrorauigkeiten aus, die bedeutenden Einfluss auf die Energiedissipation der Strömung besitzen.

Die Validität der vorgestellten Ansätze wird anhand eines ausgesuchten Abschnitts der Reuss geprüft.

1. Einleitung

Um Aussagen über das Gefahrenpotenzial von Naturgefahren treffen zu können, sind Gebietsbeurteilungen notwendig, die auf der Kenntnis der im Schadensfall massgebenden Prozesse basieren.

Bei der wasserbaulichen Beurteilung von Flussabschnitten hinsichtlich der Gefährdung durch Hochwasser spielt die Stabilität der Sohle eine entscheidende Rolle. Während sich die Sohlen von Gebirgsflüssen und Wildbächen bei mittleren Abflüssen durch eine hohe Stabilität auszeichnen, kann bei

grossen Hochwasserereignissen die Belastungsgrenze der Sohle überschritten werden, infolgedessen grosse Geschiebemenngen in kurzer Zeit mobilisiert werden können (Bezzola et al. 1991). Diese Feststoffumlagerungen bergen ein hohes Schadenspotenzial. So sind beispielsweise die während der Hochwasser im Herbst 2000 im Tessin und im Wallis entstandenen finanziellen Schäden zu etwa zwei Drittel auf Geschiebeumlagerungen zurückzuführen (BWG 2002). In Bereichen, in denen die Transportkapazität des Flusses nicht mehr ausreicht, das mobilisierte Feststoffvolumen weiterzuleiten, kommt es zu Auflandungen, die zu Ausuferungen und Überschwemmungen führen können (Bezzola et al. 1996). Insbesondere im Bereich von Ortschaften ist die Abflusskapazität von Wildbächen aufgrund kompakter, eingezwängter Querschnitte häufig begrenzt, sodass dort ein höheres Gefährdungsmass vorliegt (Jäggi und Abegg 1993; Bezzola et al. 1994).

Genauere Kenntnisse, bei welchen Abflüssen mit der Mobilisierung signifikanter Geschiebemenngen zu rechnen ist, sind daher für die Gefahrenbeurteilung von Gebirgsflüssen und Wildbächen unerlässlich.

Reicht die Stabilität der natürlichen Sohle nicht aus, so werden technische Bauwerke eingesetzt, um die Tiefenerosion der Sohle zu verhindern. In steilen Bachabschnit-

ten kommen dabei häufig Abstürze, Sperren, Blocksteinrampen und Schwellen zum Einsatz. Entgegen ihrer flussbaulichen Wirksamkeit werden diese Bauwerke häufig in gewässerökologischer Hinsicht nachteilig beurteilt. Hieraus entstand das Interesse, neue Verbauungskonstruktionen zu entwickeln, die den natürlichen Sohlenmorphologien nachempfunden sind.

Kenntnisse über Stabilität und hydraulische Wirksamkeit von morphologienahen Sohlenbauwerken sind dabei Voraussetzung, um eine sichere Dimensionierung durchführen zu können.

2. Morphologien steiler Fließgewässer

Die Sohlen steiler Fließgewässer zeigen meist eine ausgeprägte Tendenz zur Selbststabilisierung, indem sich unter hydraulischer Belastung grobe, strukturierte Deckschichten bilden, die bestimmten Mustern folgend eingeteilt werden können. Eine wegweisende Charakterisierung typischer Sohlenmorphologien in Gebirgsflüssen und Wildbächen findet sich in Schälchli (1991).

Im Blickfeld dieses Artikels stehen Gebirgsflüsse und Wildbäche, die sich im unverbauten Zustand durch grobe Kiessohlen auszeichnen, die mit Blöcken unterschiedlicher Grösse durchsetzt sind. Die beiden ersten im Folgenden dargestellten Modelle sind anwendbar auf Morphologien, bei denen die Blöcke zufällig in der Sohle verteilt sind (Bild 1). Diese Modelle werden mit dem Begriff Blockmodelle bezeichnet und basieren vornehmlich auf den Untersuchungen von Whittaker et al. (1988) sowie von Mirajgaoaker und Charlu (1963) bzw. von Fenzl und Davis (1964). Die Untersuchungen von Whittaker et al. sind dabei für relative Abflusstiefen (entspricht dem Verhältnis der Abflusstiefe h zum äquivalenten Blockdurchmesser D) von $0,5 < h/D < 4$ und für Blockkonzentrationen von $nD^2 < 0,15$ anwendbar. Hierin ist D der Durchmesser einer Kugel mit gleicher Masse und n die oberflächliche Konzentration an Blöcken [Anzahl/m²]. Dem Blockmodell von Fenzl und Davis liegen die Versuche von Mirajgaoaker und Charlu mit relativen Abflusstiefen von $1,25 < h/D < 3,5$ und oberflächliche Konzentrationen an Blöcken von $0,05 < nD^2 < 0,50$ zugrunde. Der betrachtete Gefällsbereich liegt

berechnet werden. Des Weiteren ist v'' , die auf die Blöcke bezogene Schubspannungsgeschwindigkeit.

Der Gesamtwiderstand der Sohle c setzt sich dann wie folgt zusammen:

$$\frac{1}{c^2} = \frac{1}{c_s^2} + \frac{1}{c_b^2}$$

Mit der Kenntnis von c berechnet sich die mittlere Fließgeschwindigkeit der Strömung zu

$$v_m = c \cdot v_* = c \cdot \sqrt{g \cdot R_s \cdot J}$$

Die Berücksichtigung des Wandeinflusses bei kompakten Gerinnen, d.h. die Berechnung des hydraulischen Radius des Sohlquerschnitts, erfolgt nach dem iterativen Verfahren nach Einstein (siehe z.B. Smart und Jäggi 1983). Für sehr breite Gerinne kann der hydraulische Radius R_s (bei gleichen Rauigkeiten von Wand und Sohle entspricht der hydraulische Radius dem Verhältnis aus Abflussquerschnitt zu benetztem Umfang) direkt durch die Abflusstiefe h ersetzt werden. Mit der Kontinuitätsgleichung folgt schliesslich $Q = v_m \cdot F$.

• Stabilitätsberechnung

Das reduzierte reine Reibungsgefälle J' ergibt sich zu

$$J' = J \cdot \left(\frac{c}{c_s}\right)^2$$

Die durch die Strömung auf das Grundmaterial ausgeübte Schleppkraft wird in der Form der dimensionslosen Schubspannung

$$\Theta = \frac{R_s \cdot J'}{(s-1) \cdot d_m}$$

bestimmt. Hierin bedeuten d_m der mittlere Durchmesser des Grundmaterials nach Meyer-Peter und Müller (1948) und $s = \rho_s / \rho_w$ die relative Feststoffdichte (bezogen auf die Dichte von Wasser).

Die Grenzschubspannung für eine Mischkornsohle unter Berücksichtigung der Deckschichtbildung ist nach Günter (1971)

$$\Theta_{cD} = \Theta_c \cdot \left(\frac{d_{mD}}{d_m}\right)^{2/3}$$

wobei d_{mD} den massgebenden Korndurchmesser der Deckschicht und Θ_c die kritische dimensionslose Schubspannung für den Bewegungsbeginn eines Einkornmaterials mit dem Durchmesser d_m bezeichnen.

Die Kornverteilung der Deckschicht unmittelbar vor deren Aufbrechen kann nach Gessler (1965) oder Günter (1971) bestimmt und daraus d_{mD} ermittelt werden. Vereinfachend kann auch $d_{mD} \approx d_{90}$ gesetzt werden. Für Gefälle etwa bis zu 6% kann von einem

konstanten Wert von $\Theta_c \approx 0,05$ ausgegangen werden.

Der Grenzzustand für die Stabilität der Deckschicht ist erreicht, wenn die auf das Grundmaterial wirkende Schubspannung die Grenzschubspannung für das Aufbrechen der Deckschicht erreicht, also $\Theta \geq \Theta_{cD}$ ist.

Die Stabilität der Blöcke kann aufgrund eines einfachen Gleichgewichtsmodells für den Grenzzustand des Abkippens abgeschätzt werden. Hierbei wird das Momentengleichgewicht um den Auflagerpunkt des Blocks in seiner Umgebung betrachtet. Dabei verbleibt jedoch eine gewisse Unsicherheit bezüglich der Grösse der auf einen solchen Block wirkenden hydrodynamischen Kräfte. Diese werden in Funktion der massgebenden Anströmgeschwindigkeit unter Berücksichtigung der Expositionsbedingungen (angeströmte Fläche) und entsprechenden Formbeiwerte ermittelt. In Gebirgsflüssen liegt die Abflusstiefe in der gleichen Grössenordnung wie die Durchmesser der Blöcke. Unter diesen Bedingungen kann die massgebende Geschwindigkeit durch die mittlere Geschwindigkeit angenähert werden.

Aus dem Momentengleichgewicht ergibt sich eine Aussage über die Stabilität der Blöcke für gegebene Abflusstiefen h (bzw. Abflussmengen Q) bzw. über die kritische, mittlere Geschwindigkeit für den Bewegungsbeginn der Blöcke.

Blockmodell nach Fenzl und Davis

Dieses Modell unterscheidet sich vom Blockmodell nach Whittaker dadurch, dass der durch die Blöcke verursachte Teil des Fließwiderstands nicht mit einem logarithmischen Ansatz, sondern mittels eines Potenzansatzes nach Fenzl und Davis (1964) berechnet wird. Analog zum Blockmodell nach Whittaker

ker wird dieser Ansatz durch eine Stabilitätsbetrachtung erweitert. Hierbei wird der Widerstand des Grundmaterials wiederum mit Hilfe eines Shields-Ansatzes ermittelt. Der Einfluss der Deckschichtbildung wird nach Günter (1971) berücksichtigt. Der durch die Blöcke verursachte Anteil des Fließwiderstands ist durch die Beziehung

$$c_b = \frac{v_m}{v_*} = 1,736 \cdot (p \cdot \sqrt{n})^{-1,029} \cdot (n \cdot h^2)^{0,227}$$

gegeben. Darin bedeuten p die Höhe des exponierten Teils der Rauigkeitselemente (Blöcke) in [m] und n die oberflächliche Konzentration an Blöcken [Anzahl/m²].

Für alle übrigen Punkte der Berechnung sei auf das Blockmodell nach Whittaker verwiesen.

5. Stufenmodell

Dieses Modell basiert auf dem Ansatz von Egashira und Ashida (1991) zur Bestimmung des Fließwiderstands von Stufen-Becken-Sequenzen (Bild 3), wobei das Fließgesetz nach Darcy-Weisbach die Grundlage der Abflussberechnung bildet.

Der Fließwiderstand des Grundmaterials in den Abschnitten zwischen den Blockstufen ergibt sich zu:

$$f_s = \frac{8}{[6,0 + 2,5 \cdot \ln(R_s / k_s)]^2}$$

Für den Formwiderstand der Blockstufen gilt

$$f_\Delta = 4 \cdot K \cdot E_n \cdot \frac{\Delta}{R_s}$$

In obiger Gleichung stellen dabei K und E_n empirische Konstanten dar, für die Werte von $K = 6,0$ und $E_n = 0,08$ angegeben werden. Mit Δ wird die Stufenhöhe bezeichnet.

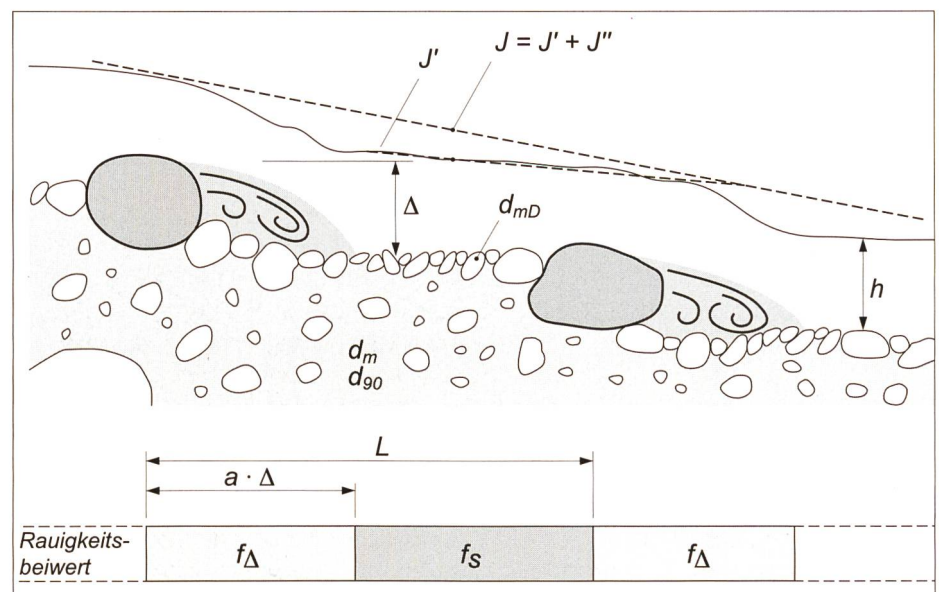


Bild 3. Morphologie mit zu Stufen gruppierten Blöcken.

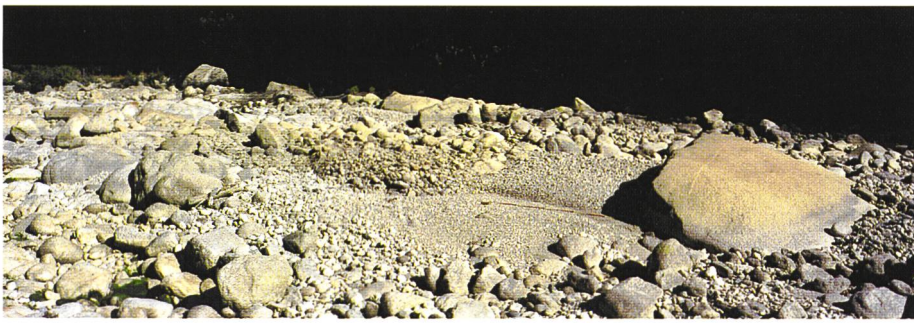


Bild 4. Abschattungseffekt von Makrorauigkeiten.

Der Gesamtwiderstand der Sohle bestimmt sich zu

$$f = \left(\frac{a \cdot \Delta}{L}\right) \cdot f_{\Delta} + \left(1 - \frac{a \cdot \Delta}{L}\right) \cdot f_s$$

Hierin ist a das Verhältnis zwischen der Länge der Ablösungszone im Unterwasser der Stufe und der Stufenhöhe. L ist der Stufenabstand.

Die Bestimmung des Werts für den Parameter a ist häufig relativ heikel. Von Egashira und Ashida (1991) wird ein Wert von 2,5 angegeben. Eine Sensitivitätsanalyse zeigt, dass die Ergebnisse relativ empfindlich auf die Wahl dieses Parameters reagieren. Es lohnt sich daher je nach den morphologischen Verhältnissen des Fließgewässers, eine geeignete Variation des Parameters a durchzuführen.

Einen Hinweis auf die Größenordnung der Ablösungszone im Unterwasser der Stufe kann der in der Abschattung von Makrorauigkeiten auftretende Sortiereffekt des Geschiebes geben (Bild 4). Beim Abklingen eines Hochwasserereignisses bzw. bei mittleren Abflüssen werden auf der stabilen Deckschicht Feinmaterialien transportiert, die sich im Strömungsschatten der Stufen ablagern. Die Ausdehnung der Zone mit Feinmaterialien kann einen Hinweis auf die Länge der Ablösungszone im Zusammenhang mit dem Abflussereignis geben.

Die Gleichung zur Bestimmung des Gesamtwiderstands f gilt für einen einheitlichen Strömungszustand über der Stufen-Becken-Abfolge (strömend oder schiesend). Bei kleineren Abflüssen stellen sich dagegen Strömungszustände ein, die zu zusätzlichen Verlusten durch Wechselsprünge in den Becken führen. Für diesen Fall muss die Gleichung um einen Term erweitert werden und lautet dann

$$f = \left(\frac{a \cdot \Delta}{L}\right) \cdot f_{\Delta} + \left(1 - \frac{a \cdot \Delta}{L}\right) \cdot f_s + \frac{8 \cdot \delta H}{Fr^2 \cdot L}$$

Hierin sind Fr die Froude-Zahl und δH der Energieverlust durch den Wechselsprung. Die mittlere Fließgeschwindigkeit wird wiederum mit $v_m/v_* = \sqrt{8/f} = c$ berechnet. Die Berechnung von δH ist aufgrund der variablen Strömungsverhältnisse in Gebirgsbächen schwierig. Da sich die Froude-Zahlen in Gebirgsbächen und -flüssen im Bereich von 0,5 bis 1,5 bewegen, ist die Energiedissipation in den Wechselsprüngen gering (Ven te Chow 1988) und in erster Annahme kann der letzte Term zur Berücksichtigung wechselnder Strömungszustände vernachlässigt werden.

Für kompakte Gerinne (Berücksichtigung des Einflusses der seitlichen Berandungen) erfolgt die Abflussberechnung auch beim Stufenmodell iterativ nach Einstein. Die

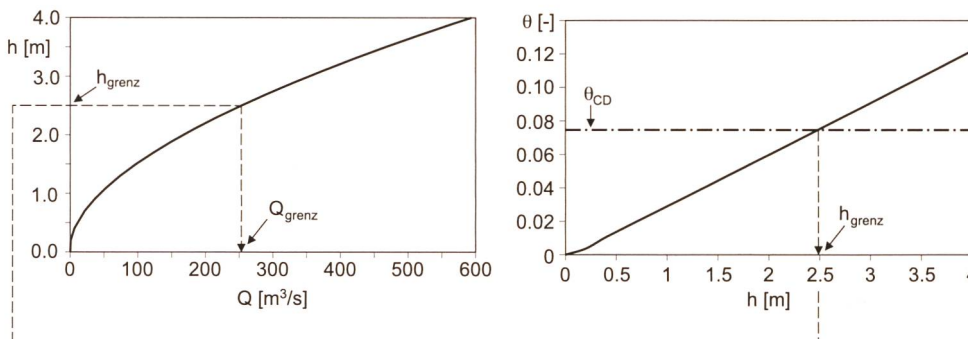


Bild 5. Bestimmung des Grenzabflusses ohne Iteration.

B_{Sohle}	d_m	d_{90}	d_{mD}	D	p	n	J
20 m	0,35 m	0,90 m	0,70 m	2,50 m	0,6 D	0,006 Bl./m ²	3,7 %

Tabelle 1. Parameter für die Berechnung mit den Blockmodellen am Beispiel der Reuss bei Göschenen.

Verbindung des Stufenmodells mit dem in den Blockmodellen verwendeten Stabilitätsansatz liefert keine plausiblen Resultate. Die Ursache liegt in den anders gearteten Mechanismen für den Erosionsbeginn in Stufen-Becken-Morphologien. Die Erkundung der massgebenden Zerstörungsmechanismen ist zurzeit Gegenstand einer Forschungsarbeit an der Versuchsanstalt für Wasserbau, Hydrologie und Glaziologie der ETH Zürich.

6. Ansatz nach Palt

Anhand von Naturmessungen in pakistani-schen Gebirgsflüssen leitet Palt (2001) einen Ansatz zur überschlägigen Bestimmung des Rauigkeitsbeiwerts nach Strickler für den Abfluss über Stufen-Becken-Morphologien ab.

$$k_{St} = \frac{26}{\sqrt[5]{d_{90}}} \cdot 0,1 \cdot J^{-0,36}$$

Diese Gleichung gilt für die von Palt erhobenen Daten für eine mittlere Wasserführung. Bei Niedrigwasser und für bordvollen Abfluss wird empfohlen, den Rauigkeitsbeiwert nach Strickler um 30% zu verringern bzw. zu erhöhen. Die Gültigkeit dieses Ansatzes wird für Gefälle $J > 0,2\%$ angegeben.

Fließgewässer mit ausgeprägten Stufen-Becken-Morphologien zeichnen sich durch eine sehr breite Kornverteilung aus, d.h. es sind von sehr kleinen Körnern bis hin zu Blöcken, deren Durchmesser wenige Meter betragen können, alle Korngrößen vorhanden. Die Bestimmung des massgebenden Korndurchmessers d_{90} ist stark abhängig von der Einbeziehung der Blöcke in eine Gesamtkornverteilung. Die Charakterisierung der Rauigkeit über d_{90} ist daher mit Unsicherheiten behaftet.

7. Fallbeispiel

Die vorgestellten Ansätze basieren auf der Annahme von Normalabflusszuständen, wie sie eingangs für Gebirgsbäche definiert wurden. Im Berechnungsbeispiel wurde daher ein Gerinneabschnitt ausgewählt, für den entsprechender Normalabfluss angenommen werden kann.

Die direkte Berechnung eines kritischen Abflusses mit den dargestellten Blockmodellen unter Berücksichtigung der Wandrauigkeiten erfordert eine doppelt iterative Berechnung. In dem folgenden Beispiel soll daher zum besseren Verständnis der Wand-einfluss unberücksichtigt bleiben, sodass für die direkte Bestimmung des Grenzabflusses noch eine einfache Iteration erforderlich ist. Eine Variante, diese Iteration zu umgehen, besteht darin, für verschiedene Abflusstiefen h die Abflussberechnung durchzuführen und die Beanspruchung der Sohle in Form der dimensionslosen Schubspannung θ zu be-

stimmen. Parallel werden in Abhängigkeit der Wassertiefe h die Gleichungen zur Betrachtung der Stabilität angewendet. Anhand der funktionalen Zusammenhänge zwischen h und Q bzw. zwischen h und θ lässt sich daraus der Grenzabfluss ermitteln (Bild 5).

Reuss

In Tabelle 1 sind die charakteristischen Grössen der Reuss im Bereich von Göschenen angegeben. Für die hier gezeigte Berechnung wurde vereinfachend von einem Rechteckquerschnitt ausgegangen. Der Wandeinfluss bleibt unberücksichtigt. Die Berechnungen mit den Blockmodellen 1 und 2 ergeben Grenzabflüsse für das Einsetzen der Erosion des Grundmaterials von 240 m³/s bis 250 m³/s. Der Grenzabfluss für den Bewegungsbeginn der Blöcke liegt bei etwa 470 m³/s.

Vor dem Hochwasser von 1987 wies die Reuss bei Göschenen eine Breite von rund 20 m auf. Diese Breite ergab sich durch die Umgestaltung im Zusammenhang mit der Deponie des Ausbruchsmaterials des Gotthard-Strassentunnels in den Jahren 1970 bis 1976. Vor 1970 wies die Reuss bei Göschenen eine Breite von rund 25 m bis 30 m auf. Für diese ursprüngliche Breite errechnet sich der Grenzabfluss für die Erosion des Grundmaterials zu rund 350 m³/s. Während des Hochwassers von 1987 verbreiterte sich das Gerinne auf 30 m bis 40 m. Für diese Breite resultiert ein Wert für den Grenzabfluss von 450 m³/s bis 550 m³/s.

Zwischen 1910 (Beginn der Abflussmessung an der Reuss) und 1970 wurden nur in den Jahren 1916 und 1939 Abflüsse zwischen 350 m³/s und 400 m³/s erreicht. Diese Abflusswerte entsprechen ziemlich genau dem Grenzabfluss für die Gerinnebreite vor dem Bau der Nationalstrasse und zeigen, dass das Gerinne der Reuss vor dessen Umgestaltung im Zusammenhang mit dem Bau des Gotthardtunnels durch die Spitzenabflüsse während der ersten 70 Jahre des 20. Jahrhunderts geprägt war.

Zwischen 1970 und 1987 betrugen die maximalen Abflussspitzen knapp 200 m³/s (1977 und 1981) und waren damit deutlich kleiner als der berechnete Grenzabfluss von 240 m³/s bis 250 m³/s für die in dieser Zeit vorhandene Gerinnebreite von 20 m.

Das Hochwasser von 1987 wies einen Spitzenabfluss von etwa 470 m³/s auf. Dieser Abfluss stimmt wiederum relativ gut mit dem rechnerisch abgeschätzten Grenzabfluss für die nach dem Hochwasser vorhandene Gerinnebreite überein.

Der Vergleich der Berechnungen mit der Hochwassergeschichte der Reuss zeigt somit, dass die Betrachtungen mit den Blockmodellen sehr zutreffende Ergebnisse liefern.

8. Schlussfolgerungen

Die Notwendigkeit, quantitative Aussagen über die Stabilität von Fliessgewässern im Steilbereich von 3% bis 30% zu treffen, leitet sich direkt aus den zahlreichen Schadensfällen der Vergangenheit ab. Im Gefällsbereich unter 0,5% existieren Berechnungsverfahren, die auf der Erhöhung der Sohlenstabilität eintiefungsgefährdeter Flussabschnitte durch eine künstliche Anreicherung der Sohle mit grösseren Blöcken basieren. In den Berechnungsansätzen für diese Modelle wird die Erhöhung der Sohlenstabilität dabei einzig vom Belegungsgewicht [t/m²] der Sohle mit grösseren Blöcken abhängig gemacht (Hartlieb 1999, Lichtenhahn 1977).

Die Untersuchungen des Reuss-Mittellaufs zeigen, dass die dargestellten Blockmodelle für Sohlen mit verteilten Blöcken sowohl für die Berechnung des Fliesswiderstands als auch für die Stabilität der Sohle brauchbare Ergebnisse liefern. Daraus kann geschlossen werden, dass ein Modell, welches eine Trennung des Sohlenmaterials in zwei Komponenten vornimmt, nämlich in vergleichsweise feineres Grundmaterial, in welches die groben Blöcke eingebettet sind, plausible Resultate liefert. Die Unterteilung des Sohlenmaterials in diese beiden Komponenten hat den Vorteil, dass die für eine rechnerische Betrachtung des Problemkreises Fliesswiderstand und Erosionsbeginn benötigten Parameter einfach und auf eine relativ objektive Art und Weise erhoben werden können.

Die Stabilität der Blöcke kann aufgrund eines einfachen Gleichgewichtsmodells für den Grenzzustand des Abkippens abgeschätzt werden. Dabei verbleibt jedoch eine gewisse Unsicherheit bezüglich der Grösse der auf einen solchen Block wirkenden hydrodynamischen Kräfte.

Das Stufenmodell und der Ansatz nach Palt können je nach den angetroffenen Verhältnissen stark unterschiedliche Resultate ergeben. Dabei besitzt das Stufenmodell insofern Vorteile, als dass innerhalb der Berechnung die Stufen-Becken-Morphologie Berücksichtigung findet und somit das Fliesswiderstandsverhalten dieser Morphologien besser beschrieben wird. Demgegenüber steht, dass der Ansatz Parameter enthält, deren Bestimmung Schwierigkeiten bereitet. Der Ansatz nach Palt zeichnet sich durch eine grosse Anwenderfreundlichkeit aus, die jedoch auf Kosten einer unzureichenden Beschreibung der physikalischen Begebenheiten gewonnen wird. Zudem bestehen bei den in Stufen-Becken-Morphologien vorhandenen breiten Kornverteilungen Unsicherheiten bei der Bestimmung des charakteristischen Korndurchmessers d_{90} .

Mit den dargestellten Modellen lassen sich lediglich Aussagen über den Fliesswiderstand treffen. Die Stabilität von Stufen-Becken-Morphologien ist von Mechanismen zum Erosionsbeginn geprägt, über die noch Unklarheiten bestehen. Aus diesen Unsicherheiten resultiert die Notwendigkeit, Bemessungsgrundlagen für die den natürlichen Morphologien nachempfundenen Bauwerke zu erarbeiten.

Literatur

- Bezzola, G.R.; Abegg, J.; Jäggi, M. (1994): «Saltinabrücke Brig-Glis», Schweizer Ingenieur und Architekt, 112 (11), 165–169.
- Bezzola, G.R.; Hunziker, R.; Jäggi, M. (1991): «Flussmorphologie und Geschiebehalt im Reusstal während des Ereignisses vom 24./25. August 1987», Ursachenanalyse der Hochwasser 1987, Mitteilung des Bundesamtes für Wasserwirtschaft, Nr. 4, Mitteilung der Landeshydrologie und -geologie Nr. 14, Bern, 101–105.
- Bezzola, G.R.; Schilling, M.; Oplatka, M. (1996): «Reduzierte Hochwassersicherheit durch Geschiebe», Schweizer Ingenieur und Architekt, 114 (41), 886–895.
- BWG (2002): «Hochwasser 2000 – Les crues 2000. Ereignisanalyse und Fallbeispiele», Berichte des BWG, Serie Wasser, Nr. 2, Bundesamt für Wasser und Geologie (BWG), Bern.
- Chow, Ven te (1988): «Open Channel Hydraulics», McGraw-Hill, Boston.
- Egashira, S.; Ashida, K. (1991): «Flow Resistance and Sediment Transportation in Streams with Step-Pool Bed Morphology», Armanini, A. D. S., G., Lecture Notes in Earth Sciences, Springer-Verlag, Berlin, 45–58.
- Fenzl, R.N.; Davis, J.R. (1964): «Discussion of «Natural Roughness Effects in Rigid Open Channels», Proc. ASCE Journal of Hydraulic Division, 90, HY3, 351–359.
- Gessler, J. (1965): «Der Geschiebetriebbeginn bei Mischungen untersucht an natürlichen Abpflästerungserscheinungen in Kanälen», Mitteilungen der Versuchsanstalt für Wasserbau und Erdbau, Heft 69, ETH Zürich.
- Günter, A. (1971): «Die kritische mittlere Sohlen Schubspannung bei Geschiebemischungen unter Berücksichtigung der Deckschichtbildung und der turbulenzbedingten Sohlenschubspannungen», Mitteilungen der Versuchsanstalt für Wasserbau, Hydrologie und Glaziologie (VAW), Heft 3, ETH Zürich.
- Hartlieb, A. (1999): «Offene Deckwerke – eine naturnahe Methode zur Sohlstabilisierung eintiefungsgefährdeter Flussabschnitte», Berichte des Lehrstuhls und der Versuchsanstalt für Wasserbau und Wasserwirtschaft, Heft 85, TU München.
- Jäggi, M.; Abegg, J. (1993): «Cimavilla-Brücke, Poschiavo», Schweizer Ingenieur und Architekt, 111 (16–17), 295–298.

Keulegan, G.H. (1938): «Laws of turbulent flow in open channels», U.S. Department of Commerce, National Bureau of Standards, Journal of Research of the National Bureau of Standards, 21, 707–741.

Lichtenhahn, C. (1977): «Flussbau», Autographie, Versuchsanstalt für Wasserbau, Hydrologie und Glaziologie (VAW), ETH Zürich.

Meyer-Peter, E.; Müller, R. (1948): «Formulas for bedload transport».

Mirajgaoaker, A.G.; Charlu, K.L.N. (1963): «Natural Roughness Effects In Rigid Open Channels», Journal of Hydraulic Division, HY 5, 9, 29–44.

Palt, S.M. (2001): «Sedimenttransportprozesse im

Himalaya-Karakorum und ihre Bedeutung für Wasserkraftanlagen», Dissertation, Institut für Wasserwirtschaft und Kulturtechnik, Universität Karlsruhe.

Schälchli, Ueli (1991): «Morphologie und Strömungsverhältnisse in Gebirgsbächen: ein Verfahren zur Bestimmung der Restwasserabflüsse», Mitteilungen der Versuchsanstalt für Wasserbau, Hydrologie und Glaziologie (VAW), Heft Nr. 113, ETH Zürich.

Smart, G.M.; Jäggi, M. (1983): «Sedimenttransport in steilen Gerinnen», Mitteilungen der Versuchsanstalt für Wasserbau, Hydrologie und Glaziologie, Nr. 64, ETH Zürich.

Whittaker, J.G.; Hickman W.E.; Croad R.N. (1988): «Riverbed Stabilisation With Placed Blocks», Central Laboratories Report, 3–88/3, Hydraulics Section, Central Laboratories Works Corporation, Lower Hutt, New Zealand.

Anschriften der Verfasser

Roman Weichert, Versuchsanstalt für Wasserbau, Hydrologie und Glaziologie (VAW), ETH Zentrum, CH-8092 Zürich, Tel. 01 632 57 17.

Dr. Gian Reto Bezzola, Versuchsanstalt für Wasserbau, Hydrologie und Glaziologie (VAW), ETH Zentrum, CH-8092 Zürich, Tel. 01 632 40 99.

Expo.02: Trockene Füsse dank Juragewässer-Korrektion

■ Jörg Amsler

Mit der Expo.02 rückte eine schöne, unverwechselbare und interessante Region der Schweiz in den Blickpunkt des Interesses. Die Idee einer Landesausstellung im Grenzgebiet der deutschen und der französischen Sprache in Verbindung mit Wasser, Wasserläufen und Seen ist bestechend. Nebst den kulturellen Aspekten ist die Kulturtechnik in dieser Umgebung nicht minder interessant. Sie ist ein eindrückliches Beispiel für die Thematik der Arbeiten der Fachleute der SIA-Berufsgruppe Boden/Wasser/Luft und soll an dieser Stelle näher betrachtet werden. Wer die Weite der Landesausstellung, des Seelandes und damit der Juragewässer-Korrektion in sein Bewusstsein eindringen lassen möchte, dem sei ein Aufstieg auf den Mont-Vully empfohlen, der höchsten Erhebung im Zentrum von Bieler-, Murten- und Neuenburgersee (Bild 1).



Bild 1. Panorama vom Mont Vully aus: links der Neuenburgersee, rechts der Jolimont, im Hintergrund links der Chaumont und rechts der Chasseral.

«Solothurnersee»

Hätte die Expo.02 vor 15 000 Jahren geplant werden müssen, wären die Arteplages vielleicht bei Solothurn, bei La Sarraz, bei Payerne und auf dem Mont Vully entstanden! In jener Zeit erstreckte sich nämlich der «Solothurnersee» von Wangen a.A. über die Orbe-

Ebene bis zur Wasserscheide von Rhein und Rhone bei La Sarraz sowie hinein in die Broye-Ebene bis nach Payerne. Den Stau bei Wangen a.A. verursachte die Endmörane, welche der Rhonegletscher während der vierten und letzten Eiszeit deponiert hatte. Der Wasserspiegel dieses riesigen Sees lag mit 480 m ü.M. rund 50 m über jenem der heutigen drei Seen. Somit hätte einzig der schwimmende Kubus bei Murten am heutigen Standort verankert werden können, allerdings hätte sich durch die Öffnungen in seiner Mitte ein etwas anderer Ausblick auf die Landschaft geboten.

Armut, Seuchen und Epidemien

Nach Dutzenden von Überschwemmungskatastrophen wurden ab 1704 verschiedene wasserbauliche Projekte ausgearbeitet. Da den Überschwemmungen immer Epidemien folgten und die Sterblichkeit im Seeland besonders gross war, gründete der Arzt Dr. Johann Rudolf Schneider 1831 in Nidau ein Komitee zur Verwirklichung der notwendigen Gewässerkorrektur. Die Aare floss damals von Aarberg nach Büren und überflutete die umliegenden Gebiete häufig. Heute noch ist der frühere Lauf als «alte Aare» mit dem Kanu befahrbar.

Die Erste Juragewässer-Korrektion

Der Bündner Oberingenieur La Nicca legte im März 1842 sein erstes Projekt vor. Als radikalsten Punkt beinhaltete es die direkte Einleitung der Aare von Aarberg in den Bielersee (Bild 2), um dessen Speichervolumen ausnutzen zu können. Trotz Anfeindungen sowie politischen und finanziellen Schwierigkeiten

wurden die Arbeiten der Ersten Juragewässer-Korrektion von 1868 bis 1891 durchgeführt. Einen Tag vor der offiziellen Eröffnung des Hagneck-Kanals (vorgesehen am 17. August 1878) floss, bedingt durch ein Unwetter, das erste Mal Wasser durch den neuen Kanal in den Bielersee. Mit dem Bau des Nidau-Büren-Kanals wurden der Bielersee und damit auch der Neuenburger- und der Murtensee um ca. 2,5 m abgesenkt. Dadurch wurde die Petersinsel vollends zur Halbinsel, nachdem sie vorher nur bei tiefem Wasserstand einigermaßen trockenen Fusses erreicht werden konnte. Bei Port wurde 1878 ein einfaches Regulierwehr erstellt, um zu verhindern, dass der Wasserspiegel des Bielersees in Trockenperioden zu tief abfiel. Wegen beschränkter Funktionsfähigkeit musste es allerdings 1940 ersetzt werden.

Die «Königsidee» der Ersten Juragewässer-Korrektion beinhaltete eigentlich die gleichzeitige Nutzung der Speicherkapazität des Bieler-, Murten- und Neuenburgersees als «Einheitssee». Die knappen Durchflusskapazitäten des Zihl- und Broyekanals verhinderten vorerst deren vollständige Realisierung.

Wehr Port als Kernstück

Das Wehr Port ist das Kernstück der Regulierung der drei Jurarandseen. Das Ungenügen des alten Bauwerkes führte zur Projektierung eines leistungsfähigen neuen Wehres, welches als erste Massnahme zur Zweiten Juragewässer-Korrektion gilt und mit Kosten von 4,3 Mio. Franken von 1936 bis 1940 erstellt wurde. Die Schleusen werden auch heute noch von Bern aus «handferngesteuert». Der