

Zeitschrift: Schweizerische Bauzeitung
Herausgeber: Verlags-AG der akademischen technischen Vereine
Band: 85/86 (1925)
Heft: 6

Inhaltsverzeichnis

Nutzungsbedingungen

Die ETH-Bibliothek ist die Anbieterin der digitalisierten Zeitschriften. 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. [Siehe Rechtliche Hinweise.](#)

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. [Voir Informations légales.](#)

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. [See Legal notice.](#)

Download PDF: 16.03.2025

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

INHALT; Zur Berechnung von Wasserschlässern. — Die Erweiterung der Seewasserversorgung in Kreuzlingen am Bodensee. — Technische Entwicklung der durchgehenden Bremsung langer Güterzüge. — Neue Wege zur wirtschaftlichen Verwertung der Kohle. — Wettbewerb zur Umgestaltung der Verbindung Rathausgasse-Vordere Vorstadt in Aarau. — Ueber die Entwicklung des Betonstrassenbaues. — Miscellanea: Die Wirtschaftlichkeit des elektrischen Betriebs auf der Chicago, Milwaukee

and St. Paul Railway. Hydraulik-Tagung in Göttingen. Neuartige Schalenkuppel aus Eisenbeton. Elektrische Rangierlokomotiven der österreichischen Bundesbahnen. Die Sternwarte zu Greenwich. Ausfuhr elektrischer Energie. Eidgen. Technische Hochschule. Ueberbrückung des Hudson-River in New York. Schweizerischer Geometerverein. — Literatur. — Vereinsnachrichten: Sektion Bern des S. I. A. S. T. S.

Band 86.

Nachdruck von Text oder Abbildungen ist nur mit Zustimmung der Redaktion und nur mit genauer Quellenangabe gestattet.

Nr. 6

Zur Berechnung von Wasserschlässern.

Von Prof. Dr. E. BRAUN, Stuttgart.

Die Berechnung der Spiegelbewegung in Wasserschlässern bei Aenderung des Betriebszustandes der Anlage ist für alle Fälle möglich; die Rechnung ist jedoch etwas umständlich und es liegt für den projektierenden Ingenieur, der verschiedene Bauformen wirtschaftlich vergleichen muss, das Bedürfnis vor, rasch die, verschiedenen Annahmen entsprechenden Wasserschloss-Querschnitte zu bestimmen. Dies kann durch das in Abbildung 3 gegebene einfache Kurvenbild leicht erreicht werden. Zu seiner Erläuterung sei das Folgende bemerkt. Sachlage und Bezeichnungen sind aus Abbildung 1 zu ersehen. Gegeben ist der Stollen, der Druckhöhenverlust h_w bei der Stollengeschwindigkeit c_0 der Vollast und das Nutzgefälle H_e . Für die Bemessung des Wasserschloss-Querschnitts ist massgebend der zeitliche Verlauf der in Abbildung 2 dargestellten Linien der Spiegel-lage. Einerseits interessiert die grösste Ueberschreitung Δ_1 des Ruhespiegels bei verschiedenen Entlastungsgraden auf Leerlauf, andererseits die Senkung Δ_2 unter den der Vollast entsprechenden Betriebspiegel bei plötzlichen Belastungen auf Vollast.

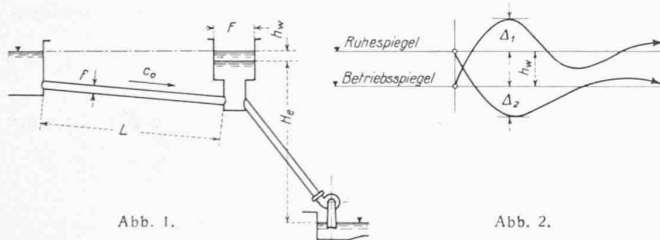


Abb. 1.

Abb. 2.

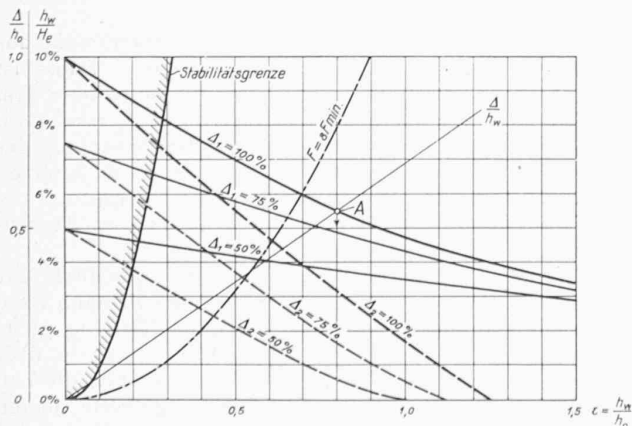


Abb. 3.

Ist die Grösse des Wasserschlosses gegeben, so ist bekanntlich der Spiegelanstieg bei Vollentlastung bei Vernachlässigung der Reibung

$$h_0 = \sqrt{\frac{L \cdot f}{g \cdot F}} \cdot c_0$$

Die Werte $\frac{\Delta}{h_0}$ sind bestimmt durch $\frac{h_w}{h_0} = \epsilon$ und den verhältnismässigen Betrag der Belastungsänderung. Praktisch ist gegeben das der Berechnung zu Grunde zu legende Δ und h_w , während gesucht wird h_0 , das durch den Querschnitt F bestimmt ist.

Im Kurvenbild Abbildung 3 sind aufgetragen als horizontale Abszisse $\epsilon = \frac{h_w}{h_0}$, als vertikale Ordinate die

Werte $\frac{\Delta}{h_w}$ und zwar $\frac{\Delta_1}{h_w}$ für plötzliche Entlastungen von 100%, 75% und 50% auf Leerlauf, und $\frac{\Delta_2}{h_w}$ für plötzliche Belastungen von 100%, 75% und 50% auf Vollast. Will man unter Zugrundelegung einer dieser Fälle, die praktisch ausreichend sein dürften, h_0 bestimmen, so hat man nur durch den Ursprung O eine Gerade zu ziehen, die gegen die Abszissenaxe die Neigung $\frac{\Delta}{h_w}$ hat. Ihr Schnitt mit der betreffenden $\frac{\Delta}{h_0}$ -Kurve liefert die Abszisse $\frac{h_w}{h_0} = \epsilon$ und damit h_0 . Der Querschnitt F bestimmt sich dann aus

$$F = f \cdot \frac{L \cdot c_0^2}{g \cdot h_w^2} \cdot \epsilon^2$$

Man liest ferner auf der zur Abszisse ϵ gehörigen Ordinate auch die, den andern eingezeichneten Belastungsänderungen entsprechenden Werte Δ_1, Δ_2 ab und übersieht damit sofort die Grösse der Spiegelschwankungen in diesen Fällen. In der Abb. 3 ist als Beispiel die Ursprungsgerade für den Wert $\frac{\Delta_1}{h_w}$ (für 100%) = 0,69 eingetragen, die $\epsilon = 0,8$ liefert.

Bekanntlich ist zur Vermeidung wachsender oder stehender Schwingungen, die durch die selbsttätige Regelung der Anlage angeregt werden können, ein gewisser Mindestquerschnitt F_{min} des Wasserschlosses erforderlich. Die Stabilitätsbedingung lässt sich in folgender Weise darstellen. Es muss sein

$$h_w \geq \frac{\psi}{2} \cdot \frac{h_0^2}{H_e}, \text{ wo nun } h_0^2 = \frac{L \cdot f}{g \cdot F_{min}} \cdot c_0^2$$

und ψ ein von den Turbinen-Eigenschaften abhängiger Koeffizient ist, der bei Francisturbinen gleich 2, bei Hochdruck-Freistrahlturbinen gleich 1 bis 1,5 gesetzt werden darf. Schreibt man für den erstgenannten Fall die Stabilitätsbedingung in der Form

$$\epsilon_g^2 = \frac{h_w^2}{h_0^2} \geq \frac{h_w}{H_e}$$

so lässt sich ϵ_g einfach in das Kurvenbild einzeichnen, wenn man auf der vertikalen Ordinate einen zweiten Massstab $\frac{h_w}{H_e}$ anlegt. Die links der Stabilitätsgrenze liegenden Werte $\epsilon < \epsilon_g$ scheiden damit aus.

Eine gute Regel für die Bemessung des Querschnittes F ist, ihn gleich dem 7- bis 8-fachen Querschnitt F_{min} zu machen. Die strichpunktierte Linie rechts der Stabilitätsgrenze entspricht dem Werte $F = 8 F_{min}$. Geht man von diesem Querschnitt aus, so ergibt das bekannte $\frac{h_w}{H_e}$ sofort das zur Berechnung von F erforderliche ϵ und gleichzeitig alle Werte Δ_1 und Δ_2 , sodass man sofort einen Ueberblick über die vorkommenden Ueberschreitungen des Ruhe- und Betriebspiegels erhält.

Die Kurven in Abbildung 3 sind nach dem von mir in der „S. B. Z.“ Band 77, Seite 117 (12. März 1921) entwickelten Verfahren berechnet (vergl. auch „Z. f. d. g. Turbinenwesen“ 1920, S. 145). Sind die Wasserschloss-Querschnitte festgelegt, so wird man meist die wichtigsten Betriebsfälle nach einem der bekannten graphischen oder rechnerischen Verfahren genau verfolgen können und gewinnt damit eine Prüfung der Grundlagen der Kurvenbilder der Abbildung 3.

Beispiel: Es sei $L = 4000 \text{ m}; f = 8 \text{ m}^2; c_0 = 2,5 \text{ m/sek}, h_w = 6,20 \text{ m}$. Bei 100% Entlastung soll der Ruhespiegel um höchstens 5 m überschritten werden, bei 75% plötzlicher Belastung soll der Betriebspiegel um höchstens 3 m unter den normalen sinken. Das Wasserschloss soll nach dem Kammersystem gebaut werden und der Steigschacht