

Zeitschrift:	Schweizerische Bauzeitung
Herausgeber:	Verlags-AG der akademischen technischen Vereine
Band:	1/2 (1883)
Heft:	26
Artikel:	Bindemittel: einheitliche Bestimmungen für die Nomenclatur, Lieferung, Prüfung und Classification hydraulischer Bindemittel
Autor:	[s.n.]
DOI:	https://doi.org/10.5169/seals-11087

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: 22.02.2026

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

Eigenthümer und Pächter des Bruchs.	Petrographische Bezeichnung der Steinorte.	Preis *) pro m ³ .	Specifisches Gewicht.	Wasser- aufnahme in Ge- wichts-%/o	Druck- festigkeit pr. cm ² trocken.	Eigenthümer und Pächter des Bruchs.	Petrographische Bezeichnung der Steinorte.	Preis *) pro m ³ .	Specifisches Gewicht.	Wasser- aufnahme in Ge- wichts-%/o	Druck- festigkeit pr. cm ² trocken.							
Joh. Ulrich Bänziger Lippenrüti	Mittelskörniger Sandstein	67. — ¹⁾	2,53	2,5	405	Wittwe Lehner in Wolfhaag	Feinkörnige Nagelfluh	115. — ³⁾	2,71	0,26	1443							
Joh. Fisch im Bühler	Feinkörniger Sandstein	22. — ³⁾	2,75	0,9	1634	Wolfgang Meier in Oberbollingen	Grobkörniger Sandstein	41. 30 ¹⁾	2,57	2,9	573							
Joseph Lougini i. Herisau	Feinkörniger Sandstein	42. — ³⁾	2,73	0,27	1398	Huldr. Meyer i. Ulisbach Gemeinde Staad (Valentin Raggenbass)	Sandstein	42. 55 ¹⁾	2,55	4,1	447							
<i>Ct. Bern.</i>																		
Nicl. Mühlenthaler, Sohn, in Kirchberg	Feinkörniger Sandstein	15—20 ⁴⁾	2,50	5,5	317	Rüesch und Eugster St. Margrethen	Grobkörniger Sandstein	52. — ³⁾										
Nicl. Mühlenthaler, Sohn, in Kirchberg	Feinkörniger Sandstein	31. — ¹⁾				Ortsge. Pfäffers (Schiefer-tafelbrk. Eny in Ragaz)	Kalkiger Thonschiefer	65. — ¹⁾										
Actiengesellschaft für die Steinbrüche in Ostermundingen	Feinkörniger Sandstein	25. — ⁵⁾	2,41	4,2	363	Mathias Stäheli und J. Zwingli	Grobkörniger Sandstein	59. — ¹⁰⁾	2,53	2,1	583							
Actiengesellschaft für die Steinbrüche in Ostermundingen	Feinkörniger Sandstein	41. — ¹⁾	2,54	5,2	325	Michael Vogt in Nuolen (Schwyz)	Grobkörniger Sandstein	45. — ¹⁾	2,60	2,3	519							
Joh. Tomi in Oberburg (Gebr. Lüthi i. Burgdorf)	Mittelkörniger Sandstein	19. 50 ⁴⁾	2,54	5,7	306	Wenk und Kuster in Schmerikon	Mittelkörniger Sandstein	41. 30 ¹⁾	2,55	2,6	664							
Joh. Tomi in Oberburg (Gebr. Lüthi i. Burgdorf)	Mittelkörniger Sandstein	31. — ⁶⁾				Leonhard Zimmermann Quarzit Conglomerat	Quarzit Conglomerat	71. — ¹⁾	2,57	2,1	785							
Joh. Reber in Bolligen	Mittelkörniger Sandstein	36. 50 ¹⁾	2,52	5,8	144	Leonhard Zimmermann Quarzit Conglomerat	Quarzit Conglomerat	61. — ¹⁰⁾	2,71	0,0	953							
Räber in Stockern	Mittelkörniger Sandstein	34. 50 ⁶⁾				Aug. Rüesch in St. Margrethen	Grobkörniger Sandstein	66. — ¹¹⁾	2,68	0,0	1048							
Jakob Zimmermann in Ostermundingen	Mittelkörniger Sandstein	39. — ¹⁾	2,59	5,5	279			—	2,52	3,0	544							
<i>Ct. Freiburg.</i>																		
Franç. Beaud, Macconnens	Mittelkörniger Sandstein	—	2,53	6,3	203	J. C. Fuog in Zug	Feinkörniger Sandstein	64. — ¹⁾	2,60	1,0	869							
Jul. Descheneaux (Joseph Belora, Escharlens)	Feinkörniger Sandstein	—	2,67	0,59	884	Cajetan Henggeler (Henggeler und Guggenbühl)	Grobkörniger Sandstein	— ¹⁾	2,56	1,97	610							
Michel Carminati, Attalens	Mittelkörniger compact. Sandst.	22—27 ²⁾	2,71	0,8	1629	Dagobert Keiser in Zug	Mittelkörn. Sandstein	40. — ¹²⁾	2,66	1,3	608							
Ed. Dubey, fils, Seiry	Grobkörniger Muschel-sandst.	—	2,60	0,96	418	Joseph Weber am Gubel	Mittelkörniger Sandstein	—	2,59	1,7	605							
Maurice Borcard (Alfred Masset, Vaulruz)	Sandstein mittlerer Korngrösse	—	2,62	1,7	1101	*) in Franken für rohe Quader franco Hauptabsatzort.												
Gemeinde Ursy (Alphonse Vaucher)	Feinkörniger Sandstein	—	2,51	5,6	215	1) Franco Zürich; 2) franco Aarau; 3) franco St. Gallen; 4) franco Burgdorf; 5) franco St. Imier; 6) franco Basel; 7) franco Genf; 8) franco Luzern; 9) franco Schaffhausen; 10) franco Chur; 11) franco Glarus; 12) franco Zug.												
Claude Winkler & J. Fischer in Freiburg	Feinkörniger Sandstein	—	2,52	5,4	306	Bindemittel.												
Claude Winkler & J. Fischer in Freiburg	Feinkörniger Sandstein	—	2,54	6,0	355	Einheitliche Bestimmungen für die Nomenclatur, Lieferung, Prüfung und Classification hydraulischer Bindemittel.†)												
<i>Canton Luzern.</i>																		
Ignaz Herzog & Sohn in Root	Feinkörniger Sandstein	37. — ⁸⁾	2,66	1,40	899	Angenommen vom Verein schweiz. Cementfabrikantern am 26. Mai 1883.												
Joseph Meier in Luzern	Mittelkörniger Sandstein	52. — ⁶⁾	2,63	1,95	709	Angenommen vom Schweiz. Ingenieur- & Architecen-Verein am 18. Juni 1883.												
Wittwe Doll in Altdorf	Muschel-sandst.	33. — ⁹⁾	2,27	4,1	96	A. Nomenclatur.												
<i>Canton Schaffhausen.</i>																		
Gemeinde Oberhallau (H. Graf in Oberhallau)	Ziemlich feinkörnig. Sandstn.	—	2,43	8,1	277	Form unter Material: welcher es in den Handel kommt: Eigenschaften:												
Gemeinde Oberhallau (H. Graf in Oberhallau)	Ziemlich feinkörnig. Sandstn.	—	2,48	4,6	427	1. Luftkalk.	Stück- oder Pulverform.	Allmäliche Erhärtung von Aussen nach Innen unter der Einwirkung der atmosphärischen Luft; Auflösung unter Wasser.										
Gbr. Stamm i. Schleitheim	Mittelkörniger Sandstein	—	2,49	5,5	273	2. Hydraulischer Kalk.	Pulverform.	Allmäliche Erhärtung an der Luft wie unter Wasser.										
"	Mittelkörniger Sandstein	98. — ¹⁾	2,48	4,6	413	3. Roman-Cement.	Rundlich körniges gelbes, oft röthlich-graues Pulver in Säcken oder Fässern.	Erhärtung, meist in kurzer Zeit, an der Luft wie unter Wasser.										
"	Mittelkörniger Sandstein	—	2,51	6,7	273	4. Portland-Cement.	Mehr oder weniger Luft- und Wasserbeständigkeit bei scharfkörniges, hervorragender mit der Zeit graues Pulver in wachsender Festigkeit.	Säcken oder Fässern.										
<i>Canton Schwyz.</i>																		
Gregor Nötzli, Freienbach	Mittelkörniger Sandstein	— ¹⁾	2,63	2,0	697	5. Hydraulische Zuschläge.	Hiezu gehören: Binden nicht für sich ab. Erhärteten, Puzzolan- & Sandgemahlen und mit Luftkalk gemengt torinerde, Trass, an der Luft, wie unter Wasser andere vulcanische langsam bei stetig wachsender Producte Hoch-Festigkeit, die nach Monaten ofenschlacke, nicht selten diejenige mancher Schläckenmehl, Portland-Cemente erreicht.											
Valentin Bärlocher in Buchen	Mittelkörniger Sandstein	—	2,61	2,2	536	*) Vide „Schweiz. Bauzeitung“ Bd. I No. 9 und 20.												
<i>Canton St. Gallen.</i>																		
Joseph Feurer i. Bollingen	Mittelkörniger Sandstein	35. — ¹⁾	2,58	2,4	611													
Joh. Conrad Gasser in Buchen bei Staad	Mittelkörniger Sandstein	—	2,60	2,7	568													
Kuster u. Murer in Oberbollingen	Mittelkörniger Sandstein	41. 30 ¹⁾	2,55	3,2	447													

*) Vide „Schweiz. Bauzeitung“ Bd. I No. 9 und 20.

B. Lieferung, Prüfung und Classification.

I. Bezeichnung. Gemäss der einheitlichen Nomenclatur gehört in die Kategorie der hydraulischen Bindemittel:

Der hydraulische Kalk und zwar

a) als leichter hydraulischer Kalk (chaux hydraulique légère ou mixte);

b) als schwerer hydraulischer Kalk (chaux hydraulique lourde).

Der Roman-Cement und zwar als schnell oder halblangsam bindender Roman-Cement (ciment romain prompt ou demi lent).

Der Portland-Cement:

a) als natürlicher Portland-Cement (ciment Portland naturel);

b) als künstlicher Portland-Cement (ciment portland artificiel).

Die hydraulischen Zuschläge.

2. Verpackung und Gewicht. Sämtliche hydraulischen Bindemittel sind in Pulverform, in Säcken oder Fässern verpackt, mit Preisstellung von 100 kg in den Handel zu bringen.

Das Bruttogewicht eines Sackes soll 50, dasjenige eines Fasses 200 kg betragen. Für hydraulischen Kalk und Roman-Cement wird von der Normirung eines bestimmten Fassgewichts zur Zeit Abstand genommen.

Streuverluste, sowie etwaige Schwankungen im Einzelgewicht können bis zu 2 % nicht beanstandet werden.

Fässer und Säcke erhalten die Firma der betreffenden Fabrik. Die Säcke mit Cement sind zu plombiren und es trägt die Plombe die Bezeichnung des Bindemittels.

3. Bindezeit. Die im Handel vorkommenden hydraulischen Bindemittel sind mit Ausnahme der hydraulischen Zuschläge, die ohne Beimengung von Luftkalk überhaupt nicht abbinden, rasch, halblangsam oder langsam bindend.

Der hydraulische Kalk und die mit Luftkalk gemengten hydraulischen Zuschläge sind langsam bindend; sie binden gewöhnlich erst nach mehreren Stunden ab.

Nach der Art der Verwendung können Cemente rasch oder langsam bindend verlangt werden. Unter rasch bindenden Cementen sind diejenigen verstanden, deren Erhärtungsbeginn innerhalb 10 Minuten fällt. Fällt der Erhärtungsbeginn eines Cementes über 80 Minuten hinaus, so ist derselbe als langsam bindend zu bezeichnen. Zwischen den schnell und langsam bindenden rangieren die halblangsam bindenden Cemente.

4. Volumenbeständigkeit. Die hydraulischen Bindemittel müssen bei Erhärtung an der Luft wie unter Wasser volumenbeständig sein.

5. Feinheit des Mahlens. Sämtliche hydraulischen Mörtelmaterialien sollen so fein als möglich gemahlen sein und dürfen auf einem Sieb von 900 Maschen pro cm² nicht mehr als 20 % grobe Theile als Rückstand hinterlassen; dabei soll die Drahtdicke 0,1 mm betragen.

6. Prüfung der hydraulischen Bindemittel. „Die Bindekraft hydraulischer Bindemittel soll durch Prüfung der Festigkeit an Mischungen mit Sand ermittelt werden.“ (Vide „Bauzeitung“ No. 20 Pg. 123 Spalte 2 oben von: „Die Bindekraft bis Pg. 124 Spalte 1: Wasserhärting vorzunehmen.“)

7. Von der Zugprobe. Als entscheidende Probe wird die 28-Tagprobe angesehen und es wird die Mischung 1:3 und normale Wasserhärting vorausgesetzt, für die:

Minimal-Zugfestigkeit für hydraulischen Kalk 8 kg pro cm²

„ „ „ Roman-Cement 10 „ „ „

„ „ „ Portland-Cement 15 „ „ „

festgesetzt. Hydraulische Zuschläge sind zur Zeit nicht genügend geprüft, um Ansätze für ihre Minimalfestigkeit zu machen.

8. Von der Druckprobe und der Classification hydraulischer Bindemittel. Als ausschlaggebende, werthbestimmende Probe wird die Druckprobe nach 28-tägiger, normaler Wasserhärting angesehen und darauf folgende Classification der hydraulischen Bindemittel basirt:

Portland-Cement:

Minimal-Druckfestigkeit 150 kg pro cm²

Roman-Cement:

Minimal-Druckfestigkeit 80 kg pro cm²

Hydraulischer Kalk:

Minimal-Druckfestigkeit 50 kg pro cm²

Hydraulische Zuschläge

sind zur Zeit nicht genügend untersucht.

Literatur.

Die elastische Linie und ihre Anwendung auf den continuirlichen Balken. — Ein Beitrag zur graphischen Statik, von W. Ritter,

Professor am eidgenössischen Polytechnikum in Zürich. Mit 12 Textfiguren und 1 lithographirten Tafel. — Zweite, gänzlich umgearbeitete Auflage. Zürich 1883. — Verlag von Meyer & Zeller.

Die neue Auflage dieser im Jahre 1871 veröffentlichten Abhandlung hat eine Reihe von bemerkenswerthen Ergänzungen und Erweiterungen erhalten, so dass eine kurze Besprechung derselben in dieser Zeitschrift wohl gerechtfertigt ist.

Vor Allem verdient die ausserordentlich klare, sorgfältige Darstellung hervorgehoben zu werden. Wer mit der Theorie des einfachen Balkens und mit den fundamentalen Constructionen der graphischen Statik vertraut ist, wird beim Studium des Aufsatzes keinen wesentlichen Schwierigkeiten begegnen.

Als Ausgangspunkt für seine Untersuchungen wählt Herr Ritter den im Jahre 1867 von Herrn Prof. Mohr in Dresden zuerst bewiesenen Satz, nach welchem die elastische Linie eines Balkens betrachtet werden kann als eine Kettenlinie, deren Belastungsfläche übereinstimmt mit der Momentfläche des Balkens und deren Horizontalspannung gleich ist dem Trägheitsmoment des Querschnittes bezüglich seiner neutralen Axe, multiplizirt mit dem Elasticitätscoefficienten des Materials. Aus dem Ausdrucke, welchen Herr Ritter für den Contingenzwinkel der elastischen Linie ableitet, ergibt sich ohne Weiteres die Richtigkeit dieses Satzes; zur Erläuterung desselben wird die Construction der beiden Seilpolygone, welche zur Bestimmung der elastischen Linie nötig ist, an zwei einfachen Balken durchgeführt.

Der zweite Abschnitt ist den Anwendungen des genannten Satzes auf den continuirlichen Balken gewidmet. Zunächst wird für den einfachsten Fall (Balken mit 2 Öffnungen) die elastische Linie gezeichnet und vermittelst derselben das Pfeilermoment auf rein graphischem Wege bestimmt. Die sämtlichen hiezu erforderlichen Constructionen lassen sich dann mit unwesentlichen Aenderungen auf den allgemeinsten Fall (Balken mit beliebig vielen Öffnungen) übertragen. Nachdem die festen Inflextionspunkte in jedem Felde bestimmt worden sind, wird die elastische Linie konstruit und es können alsdann bei passender Wahl der zur Construction der beiden Seilpolygone verwendeten Constanten, in der Zeichnung die Pfeilermomente direct abgemessen werden; aus diesen letzteren findet man dann in einfacher Weise die Schubkräfte und Momente für beliebige Schnitte.

Aus der Untersuchung des Specialfalles einer Einzellast, welche in einem beliebigen Felde angebracht ist, ergeben sich ferner die Regeln zur Bestimmung der ungünstigsten Belastungen hinsichtlich der Schubkräfte und der Momente, nachdem vorher durch eine interessante geometrische Betrachtung die Grenzlagen der beweglichen Inflextionspunkte in jedem Felde bestimmt worden sind. In einer lithographirten Tafel, welche dem Texte beigelegt ist, werden an einem continuirlichen Brückenträger mit 4 Öffnungen die Constructionen, die zur Bestimmung der Pfeilermomente der maximalen Schubkräfte und der maximalen Momente dienen, durchgeführt. Wer schon Gelegenheit hatte, einen continuirlichen Balken zu berechnen, wird zugestehen müssen, dass diese Constructionen viel rascher und leichter zum Ziele führen, als die Rechnungen, welche oft, namentlich wenn es sich um partielle Belastungen handelt, sehr umständlich werden. Durch eine Aenderung der Höhenlage der einzelnen Stützpunkte wird die graphische Behandlung des continuirlichen Trägers nicht wesentlich complicirter, wie am Schlusse der inhaltsreichen Abhandlung gezeigt wird.

Wir sind versichert, dass diese neueste Publication des Herrn Prof. Ritter bei den Freunden der graphischen Methoden die günstigste Aufnahme finden wird.

H

Necrologie.

† **Director Chéronnet in Lausanne.** Am 23. dies starb in Lausanne der Director der Westschweizerischen- und Simplon-Bahn-Gesellschaft, Ingenieur Victor Chéronnet, geboren 1827. Der Verstorbene trat am 1. December 1875 in die Direction der „Suisse occidentale“, welche sich damals in durchaus schwierigen Verhältnissen befand. Seiner Energie und seiner gewaltigen Arbeitskraft ist es zu verdanken, dass die Verhältnisse sich in kurzer Zeit günstiger gestalteten. Als hervorragender Ingenieur der französischen Schule hatte er sich schnell in die technische Seite seiner schwierigen Aufgabe eingelebt, aber auch commercielle und national-ökonomische Fragen wusste er mit eigenem Scharfsinn zu überblicken und vortheilhaft zu lösen. Von seinen Untergebenen war er geliebt und verehrt.