

<b>Zeitschrift:</b>	Schweizerische Bauzeitung
<b>Herausgeber:</b>	Verlags-AG der akademischen technischen Vereine
<b>Band:</b>	76 (1958)
<b>Heft:</b>	28
<b>Artikel:</b>	Die technischen Eigenschaften von Backstein-Mauerwerk für Hochhäuser
<b>Autor:</b>	Haller, P.
<b>DOI:</b>	<a href="https://doi.org/10.5169/seals-64007">https://doi.org/10.5169/seals-64007</a>

### **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:** 23.02.2026

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

## Die technischen Eigenschaften von Backstein-Mauerwerk für Hochhäuser

DK 693.2:72.012.322

Nach einem Vortrag, gehalten anlässlich der Hochhaustagung des Verbandes Schweiz. Ziegel- und Steinfabrikanten vom 1. März 1958 an der ETH in Zürich von dipl. Ing. P. Haller, Sektionschef der Eidg. Materialprüfungs- und Versuchsanstalt, Zürich

Die Tatsache, dass am Rande der Stadt Zürich inmitten einer Reihe von neunstöckigen Wohnbauten auch ein 18 Stockwerke zählendes Wohnturmhaus aus Backstein erstellt wird, ist ein Beweis für den gewaltigen Fortschritt in der Backsteinherstellung während der letzten Jahre. Am Anfang der ganzen Entwicklung steht der Ankauf einer 6 m hohen 500-Tonnen-Presse, die erst in der neu erstellten Aussenstation der EMPA in Schlieren 1946 aufgestellt werden konnte. Denn erst diese Presse ermöglichte die Durchführung von Mauerwerkversuchen, die allein die zuverlässigen Grundlagen für die Festlegung der zulässigen Belastbarkeit des Mauerwerkes liefern konnten. Die ersten Versuche mit stockwerkshohen Mauerwerkspfeilern oder -wänden, die von der Baupolizei der Städte Zürich, Bern und Basel, vom Schweizerischen Verband der Ziegel- und Steinfabrikanten und von der Firma AG. Hunziker & Co. finanziert und durch Materiallieferungen unterstützt wurden, haben Ergebnisse geliefert, die eine intensivere Ausnutzung des Backsteinmauerwerkes und damit auch den Bau von Hochhäusern in Basel ermöglichten.

Inzwischen sind grosse Anstrengungen der über geeignete Rohmaterialien verfügenden Ziegeleien gemacht worden. Die Güte der Mauersteine wurde gesteigert, so dass die zulässigen Spannungen noch weiter erhöht werden konnten. Die Versuche haben eine Reihe bisher unbekannter Eigenheiten des Backsteins erkennen lassen, die von grundlegender Bedeutung sind. Erst die Kenntnis möglichst vieler, die Tragfähigkeit des Mauerwerks beeinflussender Faktoren und das tiefere Eindringen in die verwickelten Zusammenhänge erlaubte, unerwünschte Wirkungen auszuschalten und die Tragfähigkeit sowie andere, bautechnisch wichtige Eigenschaften in Funktion dieser Faktoren darzustellen.

Vorerst sollen einige Bilder die Versuchsdurchführung und die für das Zweistoff-System charakteristischen Zerstörungsformen veranschaulichen. Ein in der genannten 500-t-Presse stehender Natursteinpfeiler (Bild 1) zeigt die charakteristischen Risse über den Stossfugen. Aber auch daneben sind Risse entstanden, und zwar infolge örtlicher Spannungskonzentrationen, die durch die Unebenheiten der Lagerflächen ausgelöst wurden.

Eine ähnliche Rissbildung der Backsteinpfeiler sowie des Isolierbacksteinmauerwerkes, bei dem nur durch eine kleine Ueberlappung die Verbindung und das Zusammenwirken der beiden Steinschalen gewährleistet wird, geht aus Bild 2 hervor. Auch beim Mauerwerk aus künstlichen Steinen treten die Risse immer in Fortsetzung der Stossfugen auf, daneben weitere Risse infolge örtlicher Spannungskonzentrationen. Beim Backsteinmauerwerk von 38 cm nach Bild 3 ist das Aufspalten über den Stossfugen in drei Schalen zu erkennen, vor allem beim Pfeiler auf der linken Seite. Nur durch einen einwandfreien Verband kann ein gutes Zusammenwirken der einzelnen Schalen erzwungen werden. Dass bei exzentrischer Belastung vertikale Schubkräfte auftreten, die durch diese Bindersteine ebenfalls aufgenommen werden müssen, zeigt Bild 4 mit einer Wand aus Zementsteinen.

Belasten wir ein Mauerwerk ohne Fugenmörtel, so wird, je nach der Ebenheit der Lagerflächen, die Gesamtkraft an mehr oder weniger Punkten verteilt übertragen. Diese *Punktkräfte* lösen im Stein Zugspannungen aus, die, wenn sie bis zur Zugfestigkeit ansteigen, die Steine parallel zur Kraftwirkung aufreissen. Die Mörtelfuge hat nun die Aufgabe, die Kontaktkräfte auf eine grössere Fläche zu verteilen und dadurch die Zugspannungen im Stein herabzusetzen.

Stein und Mörtel werden unter der Last zusammengezogen, und beide Bauelemente dehnen sich quer zur Normalspannung, d. h. senkrecht zur Kraftwirkung. Da sich beide Baustoffe infolge der Haft- oder Reibungskräfte in gleichem Masse querdehnen müssen, treten im Stein wegen der in der

Regel grösseren Querdehnung des Mörtels Zugspannungen senkrecht zur Kraftwirkung auf, die ebenfalls, wie die Zugspannungen aus den örtlichen Kraftkonzentrationen, den Stein parallel zur Kraftwirkung und senkrecht zu den Lagerfugen schliesslich aufreissen, wodurch der Binderstein beidseitig der Stossfuge in einzelne kleine Säulen aufgespalten wird. Die Mauersteine werden also nicht durch die Druckkräfte zerstört, sondern unter der Wirkung der Zugspannungen aufgerissen. Aus diesen Erkenntnissen ergeben sich bereits wichtige

### Schlussfolgerungen:

1. Die Steine sollen möglichst ebenflächig sein (also auch keine verdrehten Steine!), um die Fugendicke möglichst klein halten zu können. Zu dicke Fugen steigern die Querzugspannungen, deshalb sollen die Fugen bei hochwertigem Mauerwerk zwischen 10 und 12 mm gehalten werden.
2. Die Stossfugen sollen nicht zu breit gewählt werden. Nicht nur in den Sichtflächen, sondern auch im Mauerquerschnitt müssen die Stossfugen von Bindersteinen überdeckt bzw. die Steine eingebunden werden. Es ist also unbedingt ein einwandfreier Verband notwendig, um die maximale Druckfestigkeit erreichen zu können.
3. Der Zugquerschnitt der Steine darf nicht zu stark durch Löcher oder Risse vermindert werden. Die Beschränkung der Lochflächen ist notwendig, und die Rissfreiheit muss bei hochwertigen Steinen unbedingt verlangt werden.
4. Höhere Steine neben niedrigeren werden stärker belastet, weshalb diese früher auseinanderbrechen. Deshalb ist eine hohe Masshaltigkeit der Höhe der Steine zu fordern.



Das Backstein-Hochhaus in Zürich-Schwamendingen, 18 Geschosse

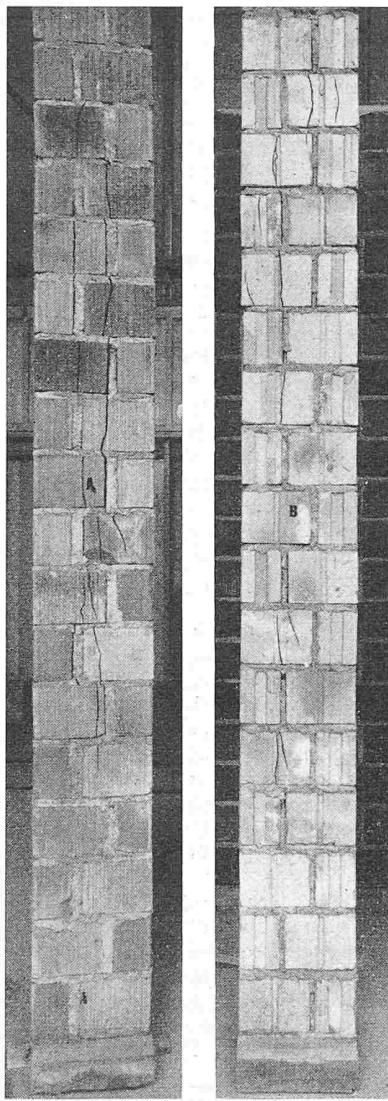


Bild 2

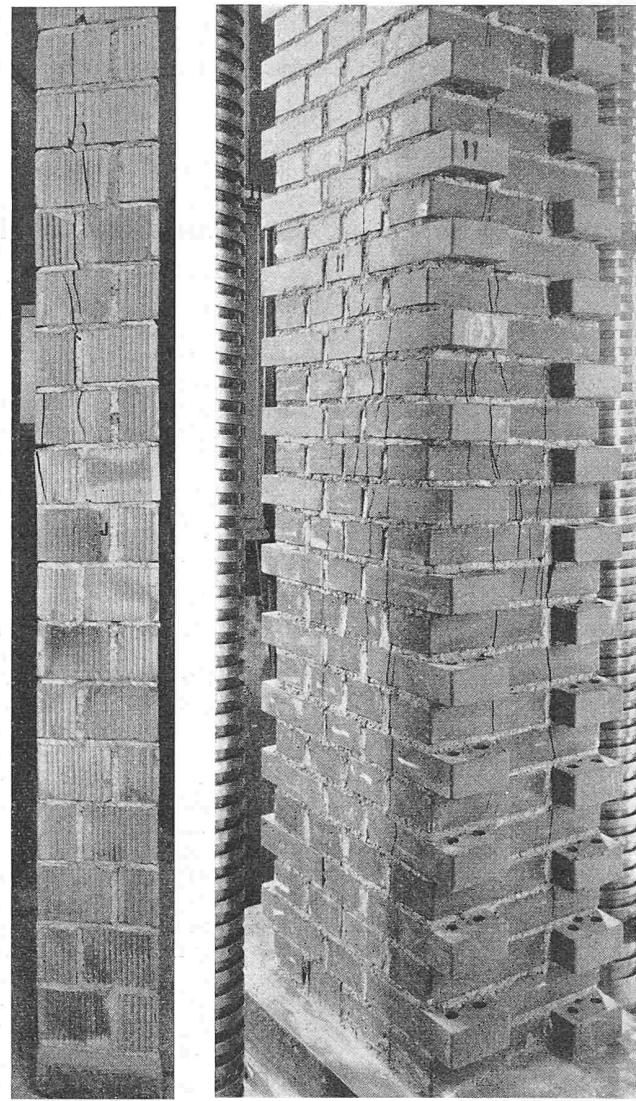


Bild 3

Bild 2. Backstein-Isoliersteinmauerwerk aus drei Ziegeleien im Bruchzustand. Risse über den Stoßfugen. Mauerstärke:  $18+2+10 = 30$  cm

Bild 3. 38 cm starkes Backsteinmauerwerk mit Normalsteinen im Bruchzustand. Zuerst Aufreissen in drei Schalen und dann erst stärkere Zerstörung der Mauersteine

5. *Harter, druckfester Mörtel* wird weniger zusammengestaucht; auch ist seine Querdehnung kleiner. Daraus ergeben sich kleinere Zugspannungen. Folgerung: Für hochwertige Mauerwerke ist ein sich wenig querdehnender Zementmörtel mit einer Dosierung von P 350 bis 400 notwendig, dessen Druckfestigkeit nach 28 Tagen über  $200 \text{ kg/cm}^2$  liegen muss. Das setzt voraus, dass der verwendete Sand eine gute Kornabstufung besitzt, dass die Korngröße nicht mehr als die halbe Fugendicke betragen darf, dass der Sand sauber und lehmfrei sein muss und dass im Sand auch keine weichen oder verwitterten Sandkörner enthalten sein dürfen.

6. Harte Steine sind spröder und weisen mehr Eigenspannungen auf, weshalb diese beim Anspitzen leicht und unberechenbar durchreissen. Deshalb ist das Schlitzen und das Lochen unstatthaft. Aus diesem Grunde sind Verlegepläne für alle Leitungen zum voraus zu erstellen.

7. Je höher die Steindruckfestigkeit, desto höher ist die Querzugfestigkeit wie auch die Mauerwerkfestigkeit. Mauersteine, die zu höher beanspruchten Bauteilen und Bauten Verwendung finden, müssen sich normalerweise über eine Steindruckfestigkeit von  $400 \text{ kg/cm}^2$  ausweisen.

Die Tragfähigkeit der schlanken Pfeiler und Wände erschöpft sich schon bei einer kleineren Last als die der gedrungenen Baukörper. Nicht die Festigkeitseigenschaften sind dann für die Tragfähigkeit massgebend, sondern die Stabilität des Mauerwerkes. Seine grösste Widerstandsfähigkeit ist dann erreicht, wenn sich zwischen den äussern Kräften und den

widerstehenden, im Material mobilisierten Kräften ein labiler Gleichgewichtszustand einstellt. Das Bauelement knickt also in dem Augenblick aus, wo das Material bei weiterer Ausbiegung keine weiteren entsprechenden Widerstandskräfte aufzubieten vermag. Eine solche Wand im Knickbereich zeigt Bild 5; es ist eine 4 m hohe Mauer aus 12 cm breiten und  $9\frac{1}{2}$  cm hohen Backsteinen. Die Schlankheit dieses Wandpfeilers lässt Bild 6 noch besser erkennen. Die Messeinrichtungen bestehen aus Messuhren, welche die Verformungen des ganzen Prüflings an den vier Kanten des zentrisch belasteten Pfeilers anzeigen, und aus zwei Messuhren, die in halber Höhe die Ausbiegung des Pfeilers ablesen lassen. Wenig streuende Ergebnisse werden nur mit Schnidenlagerung erhalten.

Im Bild 7 ist das Spannungsstauchungs-Diagramm der Backsteinwände der ersten Untersuchungen wiedergegeben, die dann die Grundlagen für die Berechnung und Konstruktion der Hochhäuser in Basel (Ing. E. Geering) gebildet haben. Ein solches Diagramm ist keine mathematisch fassbare Kurve. Sie endet im Festigkeitswert des Mauerwerkes, das mit verlängertem Zementmörtel erstellt worden ist. Man kann mit Hilfe dieses Diagramms für sämtliche Schlankheitsgrade und Exzentrizitätsmasse die Traglasten berechnen. Die anfängliche Abweichung der Körperaxe von der Geraden, alle Unhomogenitäten in den Baustoffen und der unvermeidlich exzentrische Lastangriff in der Presse wie im Bauwerk vermindern die Knicklast. Alle Faktoren also, die das Ausbiegen des Baukörpers unter Last erleichtern, beschleunigen das Ausknicken und setzen die Knicktragfähigkeit herab.

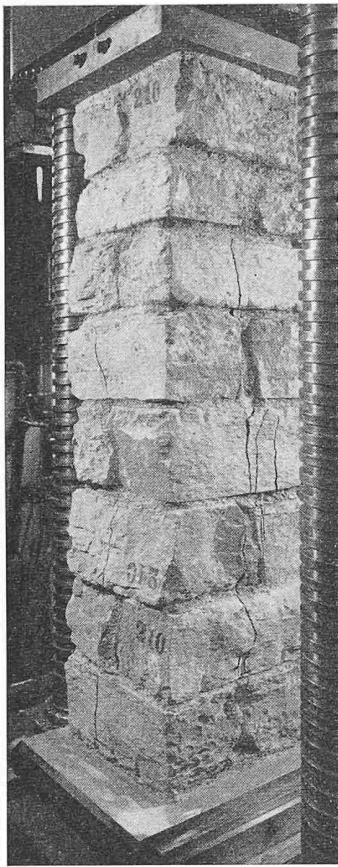


Bild 1

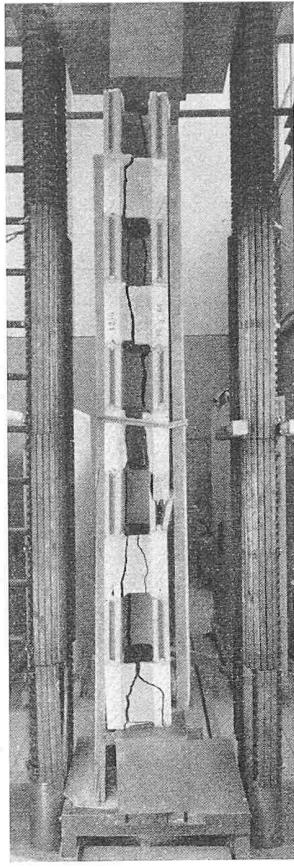


Bild 4

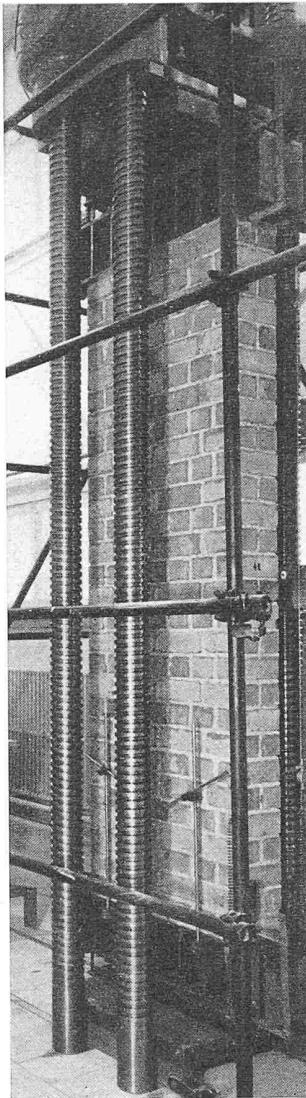


Bild 5

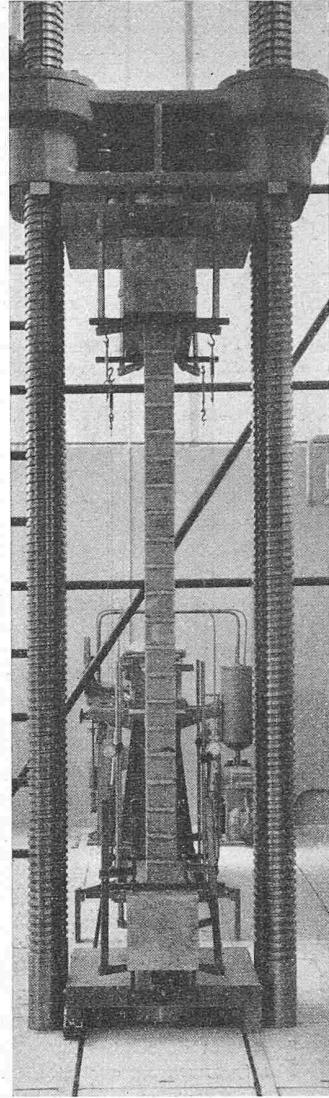


Bild 6

Bild 1. Natursteinmauerwerk im Bruchzustand. Rissebildung vorwiegend über den Stoßfugen infolge der Querzug- und Biegezugspannungen in den Bindersteinen

Bild 4 (rechts). Zementsteine mit Querstegen bei exzentrischer Belastung im Bruchzustand. Deutliche Verschiebung der beiden Schalen infolge Schubspannungen in den Stegen

Das Bild 8 enthält die Versuchspunkte und die Knickkurven, die für die Basler Hochhäuser grundlegend waren. In der Abszisse ist der Schlankheitsgrad und in der Ordinate die Tragfähigkeit bei verschiedenen Exzentrizitäten aufgetragen. Die Kurven sind aber aus dem Spannungsstauchungs-Diagramm Bild 7 berechnet; sie sind also nicht etwa nur zwischen die Versuchspunkte eingezeichnet worden. Bei zentrischer Belastung stimmt die Kurve, wenn keine Anfangsausbiegung angenommen wird, mit den Versuchspunkten nicht überein. Erst wenn eine Exzentrizität von der Grösse  $l/1000$  in die Berechnung eingeführt wird, ist eine bessere Uebereinstimmung

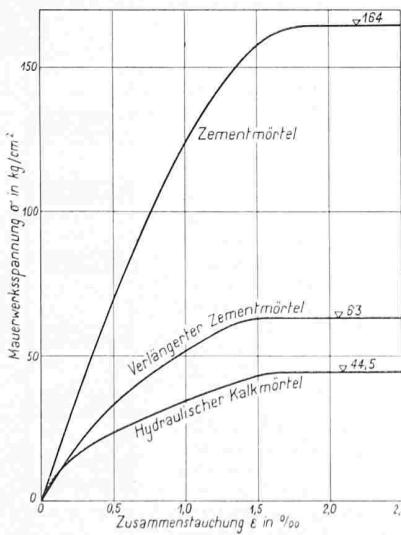


Bild 7 (links). Spannungs-Stauchungsdiagramme für die Mauerwerke mit den drei Mörtelarten: hydraul. Kalkmörtel HK 350, verlängerter Zementmörtel HK 250 + P 100 und Zementmörtel P 300.  $1\frac{1}{2}$  Normalsteine mit  $289 \text{ kg/cm}^2$  Steindruckfestigkeit. Zentrische Belastung, Schlankheitsverhältnis  $l/d = 20$ , Mauerstärke: 12 cm, Mauerbreite: 80 cm, Alter 29 Tage

Bild 8 (rechts). Knickspannungen von 12 cm starkem Backstein - Mauerwerk.  $1\frac{1}{2}$  Normalsteine  $12 \times 25 \times 9,5$  cm mit runden Löchern, mittlere Steindruckfestigkeit  $289 \text{ kg/cm}^2$  verlängerter Zementmörtel, mittlere Mörtelfestigkeit  $29 \text{ kg/cm}^2$ , Breite 80 cm, Alter 29 Tage. Schneidenlagerung. Versuchspunkte und die theoretisch aus dem Spannungs-Stauchungsdiagramm errechneten Kurven mit einer Anfangsexzentrizität  $p' = 1/1000$ . Knickspannungen nach Euler

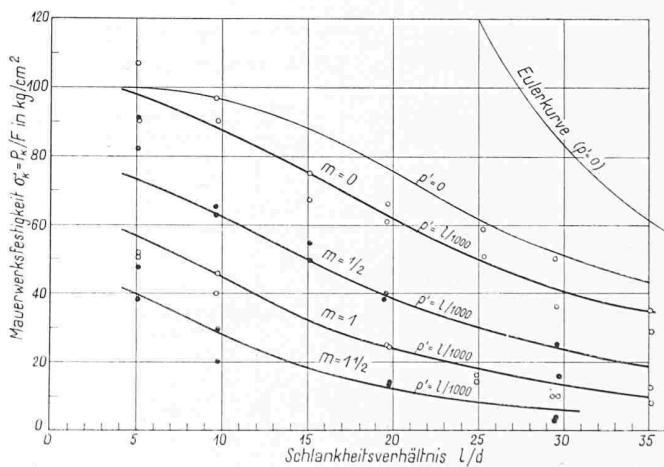


Bild 9 (links). Schematische Darstellung eines Mauerwerkes mit Steinen von krummlaufendem Strang abgeschnitten. Spannungserhöhungen auf der Seite, wo die Fugen dünner sind. Daraus folgen grössere Ausbiegungen des Mauerwerkes und eine geringere Tragkraft

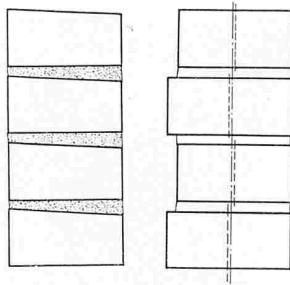


Bild 10 (rechts). Schematische Darstellung eines Mauerwerkes hergestellt mit ungleich breiten Mauersteinen. Die einseitige Bündigkeit des Mauerwerkes bringt eine örtliche Exzentrizität und Spannungskonzentrationen mit sich

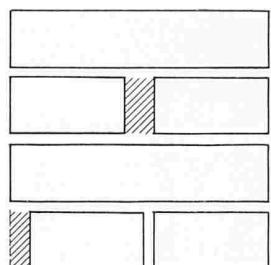


Bild 11

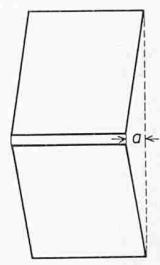


Bild 12

von Kurve und Versuchspunkten festzustellen. Die Versuchskörper waren also, was ja zu erwarten ist, im Anfangszustand nicht vollkommen gerade, weshalb sie sich von Anfang an ausbogen. Die Versuchspunkte und die Kurven liegen weitab von der Eulerkurve, die bekanntlich mit dem Elastizitätsmodul, also unter der Annahme des gradlinigen Spannungsstauchungsgesetzes (Hooke) berechnet wird. Die Kurven veranschaulichen den starken Abfall der Tragkraft mit zunehmender Schlankeit. Mit wachsender Exzentrizität fällt die Tragfähigkeit, woraus folgt, dass die Schlankeit und die Exzentrizität des Lastangriffspunktes auch im Bauwerk immer berücksichtigt werden müssen.

Welches sind nun die Faktoren, die die Knicklast beeinflussen? Diese können in zwei Gruppen eingeteilt werden: in Einflüsse der verwendeten Baustoffe, d. h. des Baustein und des Mörtels einerseits, und in Massnahmen, die der Konstrukteur und der Maurer zu treffen haben, andererseits.

#### A. Der Mauerstein

Ein auch bei gleichmässiger Belastung ungleichmässig, d. h. einseitig sich verformendes Mauerwerk biegt sich stärker aus als ein solches, das sich gleichmässig verformt, und daraus ergibt sich eine kleinere Traglast.

1. Wenn dem Stein die Ebenflächigkeit mangelt, treten örtliche Spannungskonzentrationen auf, besonders dann, wenn der Stein während der Herstellung etwas verdreht wurde.

2. Die Folgen beim Mauern lässt Bild 9 erkennen, wenn entweder vom Strang nicht rechtwinklig abgeschnitten wird, oder aber sich der Strang beim Verlassen des Mundstückes etwas verbiegt. Die fehlende Rechtwinkligkeit zwischen Lager- und Stoßfugen ist dann die Ursache von grösseren Ausbiegungen und damit einer kleineren Knicklast: ungleiche

Verformungen durch die Belastung und zusätzliche Verformungen infolge einseitig stärkerem Schwinden.

3. Ein weiterer Faktor ist die ungenügende Masshaltigkeit. Sie verstärkt die Abweichung der Maueraxe von der Geraden, oder es treten breitere Stoßfugen auf (Bild 10 und 11). Weiter ist zu sagen, dass, je grösser die Steinhöhe, desto weniger Lagerfugen je Längeneinheit des Mauerwerkes vorhanden sind; damit sind geringere Verformungen und auch geringere Ausbiegungen zu erwarten. Demgegenüber steht aber der stärkere Einfluss der Formabweichungen, wie aus Bild 12 hervorgeht.

4. Beim Auflegen des Mauersteines auf das Mörtelbett saugt der Backstein infolge seines kapillaren Saugvermögens Anmachwasser des Mörtels ab, wobei sich der Mörtel etwas verfestigt und gleichzeitig die Haftung zwischen Stein und Mörtel erheblich gesteigert wird. Das ist auch der Grund, warum sich der Stein nur schwer vom abgebundenen und erhärteten Mörtel löst. Wenn nun aber der Stein dem Mörtel intensiver Wasser entzieht, wird der Mörtel nicht nur übermäßig entwässert, sondern verliert auch an Erhärtingsvermögen und an Haftfähigkeit. Gleichzeitig büsst er durch den Wasserentzug an Verformbarkeit im frischen Zustand ein, und beim Hin- und Herbewegen des oberen Mauerteiles wird die Mörtelschicht abgewälzt, Bild 13. Nach dem Erhärten des Mörtels bzw. des Mauerwerkes sinkt die Tragfähigkeit bei zentrischem, besonders aber bei exzentrischem Lastangriff aus dem einfachen Grunde ab, weil die geöffneten Fugen das Ausbiegen des Mauerwerkes unter Last erheblich verstärken. Diese Wirkung ist in empfindlicher Masse bei den schlanken Pfeilern und Wänden von geringer Dicke — 12 und 15 cm — festzustellen. Bei hochwertigem Mauerwerk können demzufolge nur wenig saugende Steine zur Verwendung kommen.

Tabelle I zeigt die Ergebnisse von Festigkeitsuntersuchungen an Backsteinen von fünf verschiedenen Ziegeleien. Bei einer zentrischen Belastung von nur  $5 \text{ kg/cm}^2$  nimmt die Stauchung mit zunehmendem Saugvermögen des Steines von 0,022 bis 0,102 %, d. h. um etwa das Fünffache zu. Bei exzentrischer Belastung steigt sich die Ausbiegung sehr stark von 0,33 auf 7,84 mm, d. h. also ungefähr um das 24fache,

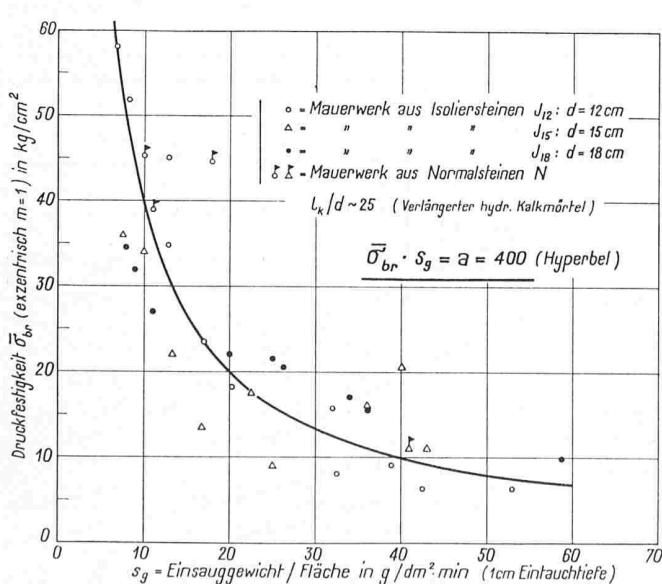


Bild 14. Mit grösserer Saugfähigkeit des Mauersteines nimmt infolge der grösseren Ausbiegung des exzentrisch im Kernrand belasteten Mauerwerkes die Tragfähigkeit rasch ab. Die Versuchspunkte scharen sich um eine Hyperbel

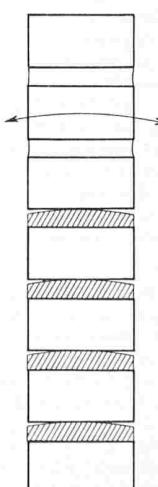


Bild 13 (links). Beim Erstellen von dünnem Mauerwerk bewegt sich der obere Teil hin und her. Ein stark saugender Mauerstein entwässert die Mörtellagen, wobei der Mörtel an Plastizität verliert und deshalb bis zu den Rändern abgewälzt wird (Wackeleffekt). Bei zentrischer Belastung treten Spannungskonzentrationen in der Mitte auf; bei exzentrischer Belastung sind erheblich grössere Ausbiegungen des Mauerwerkes und ein Abfall der Tragfähigkeit die Folge

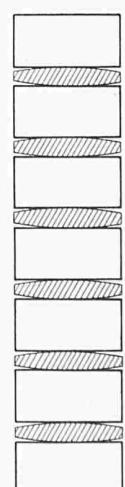
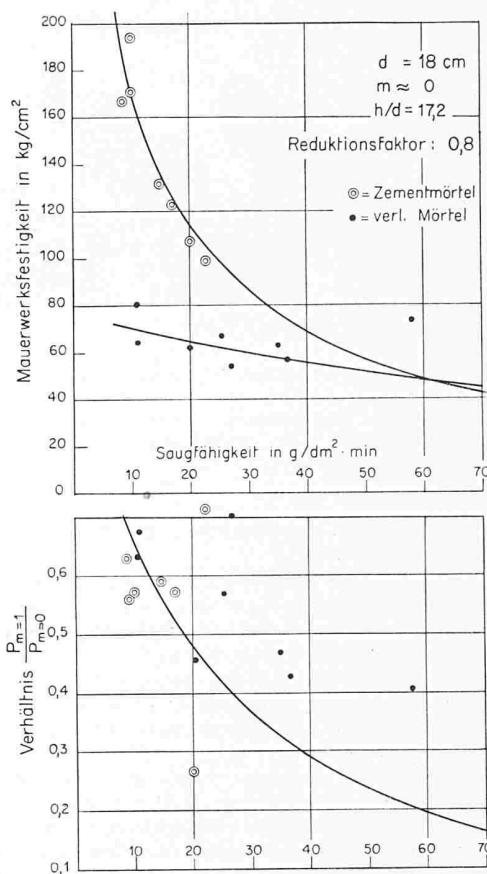
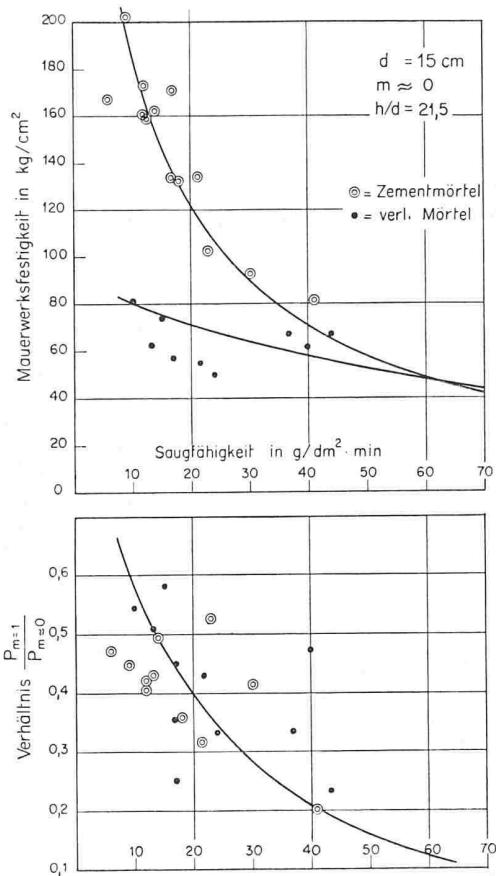


Bild 16 (rechts). Beim Aus trocknen des Fugenmörtels von aussen nach innen bilden sich Spalte, die eine ähnliche, aber wesentlich schwächere Wirkung wie der Wackeleffekt auslösen

Bild 15. Ergebnisse der Tragfähigkeitsprüfungen von 15 und 18 cm starken Mauerwerken mit Backsteinen aus verschiedenen Ziegeleien. Reduzierte Steindruckfestigkeit  $\beta_s = 300 \text{ kg/cm}^2$ ; Zementmörtel und verlängerter Zementmörtel. Mauerwerksfestigkeit bei zentrischer Belastung in Abhängigkeit von der Saugfähigkeit des Mauersteines und das Verhältnis der Tragfähigkeit bei exzentrischer (im Kernausschnitt) und bei quasizentrischer Belastung



so bald die Steinsaugfähigkeit von  $7\frac{1}{2} \text{ g/dm}^2 \text{ min}$  auf über  $40 \text{ g/dm}^2 \text{ min}$  wächst. Die Mauerwerksfestigkeiten nehmen bei zentrischer Belastung erheblich ab; besonders krass ist aber die Abnahme der Tragfähigkeit mit steigendem Saugvermögen bei exzentrischem Lastangriff.

Durch den Vergleich von trocken vermauerten Backsteinen mit solchen, die erst nach zweitägiger Wasserlagerung vermauert wurden und die dann nur noch wenig saugend waren, ist der Einfluss der Saugfähigkeit des Mauersteines klar zu erkennen, Tabelle II. Bei der zentrischen Belastung beträgt der Abfall nur 15 % (Eindrücken der zylindrisch abgewälzten Mörtelschicht). Bei exzentrisch angreifender Belastung biegt sich die Wand infolge der Spalte zwischen Stein und Mörtelschicht stärker aus, wobei die Exzentrizität des Lastangriffs im mittleren Teil der Versuchswand sich rasch vergrößert und deshalb die Knicklast 83 % kleiner ist. Die Knickspannung von Versuchskörpern, hergestellt mit Steinen aus verschiedenen Fabriken und exzentrisch belastet, zeigt Bild 14. Die Knickspannung nimmt hyperbolisch, also sehr rasch mit der Saugfähigkeit ab.

Die Ergebnisse der in der EMPA geprüften 15-cm- und 18-cm-Mauerwerke sind in Bild 15 zusammengestellt. Daraus sind folgende Erkenntnisse abzuleiten:

Tabelle I. Einfluss der Saugfähigkeit des Mauersteines auf das Verformungsvermögen und die Tragfähigkeit des Mauerwerks

Einsteinmauerwerk 12 cm aus Isoliersteinen  $13\frac{1}{2}/12/25$  mit verlängertem Zementmörtel HK 250 + P 100, Mörteldruckfestigkeit  $30 \text{ kg/cm}^2$ ; Schlankheitsverhältnis  $h/d = 25$ , Schneidenlagerung. Mittelwerte aus je zwei Pfeilern. Alter 29 Tage.

Ziegelei	Saugfähigkeit in $\text{g/dm}^2 \text{ min}$	Verformung für $\sigma = 5 \text{ kg/cm}^2$		Mauerwerksfestigkeit		Verhältnis $P_{m1}/P_{m0}$	
		gesamte Stauchung in %	Ausbiegung in mm	«zentrisch»			
				$m = 0$	$m = 1$		
A	> 40	0,102	7,84	39,5	6,0	0,152	
B	40	0,085	4,69	59,8	6,2	0,104	
C	33	0,059	1,60	65,0	15,8	0,243	
D	12	0,028	0,60	82,8	34,8	0,420	
E	$7\frac{1}{2}$	0,022	0,33	107,2	58,0	0,521	

Auffallend ist zunächst der erhebliche Unterschied zwischen dem Backsteinmauerwerk mit verlängertem Zementmörtel einerseits und demjenigen mit Zementmörtel anderseits. Bei quasi zentrischer Belastung fällt die Tragfähigkeit des Zementmörtel-Mauerwerks mit zunehmender Saugfähigkeit stark ab, während diejenige des weicheren verlängerten Zementmörtels wesentlich weniger steil absinkt. Die stärkere Empfindlichkeit des Zementmörtels auf Wasserentzug (Festigkeitsabfall und Wackeleffekt) muss bei der Festlegung der zulässigen Spannungen berücksichtigt werden. Deshalb ist bei der Steinkontrolle der Saugfähigkeit die grösste Aufmerksamkeit zu schenken. Bezogen auf die Werte der zentrischen Belastung erfährt die exzentrische Belastung bei beiden Mörtelarten die gleiche Tragfähigkeitsabnahme mit steigender Saugfähigkeit der Mauersteine. In den bestehenden Richtlinien wird für hochwertige Mauersteine ein Saugvermögen von maximal  $15 \text{ g/dm}^2 \text{ min}$  verlangt. Die verlangte Steindruckfestigkeit von  $400 \text{ kg/cm}^2$  liefert 15 bis 20 % höhere Mauerwerksfestigkeiten als diejenige von  $300 \text{ kg/cm}^2$  (Bild 15).

In ausländischen Vorschriften findet man oft die Empfehlung, dass die Steine vor dem Vermauern genässt werden sollen. Das Nässe hat aber verschiedene Nachteile: längere Austrocknungsfristen, verminderte Wärmeisolierfähigkeit, Neigung zu Ausblühungen, Erschwerung der Kontrolle auf dem Bauplatz.

5. Der Fugenmörtel trocknet und schwindet bekanntlich von aussen nach innen (Bild 16). Die Spalte, die sich dabei bilden, vermindern bei zentrischer und besonders bei exzentrischer Belastung die Tragfähigkeit, wobei allerdings das

Tabelle II. Einfluss der Saugfähigkeit des Mauersteines auf die Mauerwerksfestigkeit

Einsteinmauerwerk 12 cm aus Isoliersteinen  $13\frac{1}{2}/12/25$  mit verlängertem Zementmörtel HK 250 + P 100; Schlankheitsverhältnis  $h/d = 26$ , Mörteldruckfestigkeit  $\beta_m = 30 \text{ kg/cm}^2$ , Schneidenlagerung, Alter 28 Tage.

Zustand des Mauersteines	Mittlere Mauerwerksfestigkeit		Verhältnis $m = 1/m \approx 0$
	«zentrisch»	exzentrisch $m = 1$	
trocken	51	3,9	0,076
2 Tage wassergelagert	60,4	23,2	0,385
trocken/nass	85 %	17 %	

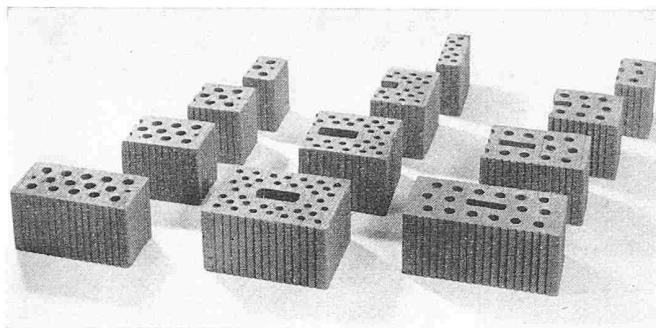


Bild 17. Die am Hochhaus in Schwamendingen verwendeten Backsteine aus der Ziegelei Paradies, Breite 12, 15 und 18 cm, Länge: 25 cm, Höhe: 13,5 cm. Masshaltigkeit: Abmessungstoleranzen Breite, Länge, Höhe: 1,0; 1,0 und 1,5 %. Mittelwerte dürfen höchstens 3,3 und 2 mm vom Sollmass abweichen

Kriechvermögen des Mörtels wieder für einen Spannungsausgleich sorgt.

6. Gelartige Bindemittel, zu denen der Portlandzement und der hydraulische Kalk zu zählen sind, verformen sich unter der Belastung, besonders in jungem Alter, d. h. sie kriechen. Bei zentrischer Belastung ist dies eher ein Vorteil, bei exzentrischer Belastung dagegen kann sich daraus im Laufe der Zeit eine grössere Ausbiegung ergeben; diese bleibt jedoch geringer als zum Beispiel in einer Betonwand, und zwar aus dem einfachen Grund, weil die Steine aus gebranntem Ton kaum messbare Kriechverformungen aufweisen und der Fugenmörtel nur einen kleinen Teil des Mauerwerkes ausmacht. Grössere Exzentrizitäten sind deshalb zu vermeiden, vor allem bei stark belasteten Pfeilern. Die Tragfähigkeit und die Zusammendrückbarkeit des Mauerwerkes wie die Ausbiegung hängen mit der Steindruckfestigkeit zusammen, weshalb diese auch im Knickbereich als wertvolle Kenngrösse dienen kann.

Die Druckfestigkeit des Mauersteines wird von vielen Faktoren beeinflusst: von der Art des Rohmaterials, seiner Aufbereitung und seiner Lagerung, vom Verformen, vom Trocknen des Formlings und vom Brennen und Auskühlen im Ofen, dann von der Form und Grösse des Steines, vom Lochanteil, von der Lochform, von der Rissigkeit, von der Ebenflächigkeit, schliesslich von der Art der Bearbeitung des Prüflings (Mörtelschichten, Schleifen), bevor er in die Presse eingesetzt wird. In Ermangelung eines bessern Massstabes wird die Druckfestigkeit des Mauersteines als Güteziffer für die Festigkeitseigenschaften, d. h. also auch für die Zugfestigkeit des Steins, die für die Mauerwerktragfähigkeit und auch für die Verformungen massgebend ist, verwendet. Es wäre aber unzulässig, in den Gütevorschriften die Druckfestigkeit des Steines allein als Grundlage für die zulässigen Spannungen zu verwenden. — Bei Hochhausbauten kamen hochwertige Steine mit einer Druckfestigkeit von über 400  $\text{kg}/\text{cm}^2$ , nicht selten bis 600  $\text{kg}/\text{cm}^2$  zur Verwendung (Turmhochhaus in Schwamendingen: Steindruckfestigkeit 415 bis 605, Mittelwert 499  $\text{kg}/\text{cm}^2$ ).

### *B. Verarbeitung zum Mauerwerk*

Der Konstrukteur und der Maurer sind für die konstruktiv richtige Durchbildung und für die fach- und sachgemäße Erstellung des Mauerwerkes mit seinen Eckausbildungen und seinen Einbindungen verantwortlich. Dabei sind u. a. folgende Punkte zu beachten:

Tabelle III. Verhältnis der Mauerwerksfestigkeit des 12 cm Einsteinmauerwerks zu derjenigen des 25 cm Verbandmauerwerkes.

Einfluss des Verbandes durch Vergleich eines 12 cm Einsteinmauerwerkes mit einem aus Binder und Läuferreihen bestehenden 25 cm Verbandmauerwerk. Steinformat: 9 1/2/12/25 cm, Steindruckfestigkeit  $\beta_s = 289 \text{ kg/cm}^2$ , verlängerter Zementmörtel HK 250 + P 100. Mörteldruckfestigkeit  $\beta_m = 30 \text{ kg/cm}^2$ , Alter 29 Tage, Schneidenlagerung.

Schlankheitsverhältnis h/d	Verhältniswert m			
	0	1/2	1	11/2
10	1,48	1,17	1,0	0,86
15	1,25	1,15	1,06	—
20	1,17	1,06	0,80	0,61

1. Die oben liegenden, weniger dicken Mauern müssen zentrisch auf die untern gestellt werden.
  2. Für alle Pfeiler, Eckausbildungen und Mauereinbindungen sind vom Konstrukteur Schichtenpläne zu erstellen. Dies zwingt nicht nur bei der Wahl der Zimmerhöhe und des Grundrisses sowie der Maueröffnungen (für Fenster und Türen) auf die Steinformate Rücksicht zu nehmen, sondern es wird gleichzeitig ein Maximum an Tragfähigkeit erreicht, und der Maurer verliert durch Ueberlegen keine wertvolle Zeit.

3. Wandteile können durch senkrecht dazu verbundene Mauerteile empfindlich ausgesteift werden. Es empfiehlt sich, bei der Grundrisseinteilung und bei der Festlegung der Maueröffnungen auf diesen Umstand Rücksicht zu nehmen, weil dadurch in vielen Fällen die Abmessungen der Wände verringert werden können. Seit einiger Zeit sind Arbeiten in der EMPA im Gange mit dem Ziele, die Wirksamkeit solcher Aussteifungen abzuklären. Die praktische Anwendung soll durch Vereinfachungen erleichtert werden.

4. Der Maurer ist schliesslich in der Reihe der Beteiligten der wichtige Schlussmann. Die besten und die masshaltigsten Mauersteine, ein vorzüglich zu verarbeitender und zweckmässig aufgebauter Mörtel, die schönsten Schichtenpläne nützen nichts, wenn der Maurer aus Mangel an Berufskenntnissen und ungenügendem Können eine schiefe oder eine krumme Wand erstellt, wenn er die Fugen ungleich stark ausführt und die Lagerfugen Schlangenlinien folgen lässt ( $\frac{1}{2}$  cm/m). Alle diese Unregelmässigkeiten setzen die Mauerwerktragfähigkeit empfindlich herab. Maurer, die die gestellten Bedingungen nicht erfüllen können, sind unbrauchbar und zu ersetzen.

5. Backsteinmauerwerk kann jederzeit ohne grösseren Aufwand auf seine Güte kontrolliert und wenn notwendig auch ersetzt werden. Es zeigt sich immer wieder, dass dies als ein nicht zu unterschätzender Vorteil zu bewerten ist, da sich immer wieder unzuverlässige Elemente in die Arbeits-equipen einschleichen, deren Fehlleistungen nur durch eine ständige, scharfe Kontrolle ausgemerzt werden können.

6. Dass mit masshaltigen Steinen eine grössere Maurerleistung vollbracht werden kann, wird jedermann beim Beobachten des Maurers bei seiner Arbeit sofort klar werden, so z. B. wenn der Schlusstein ohne «Rücken und Drücken» eingesetzt werden kann. Die vorzügliche Masshaltigkeit der Steine ist aus Bild 17 zu erkennen.

Die Frage, ob die Fugen vollständig gefüllt werden sollen oder nicht, wird oft diskutiert. Die Stoßfugen müssen in allen jenen Fällen vollständig gefüllt werden, wo Druck- und Schubspannungen im Mauerwerk übertragen werden müssen (konzentrierte Lasten: Pfeiler, Balken, Windscheiben) oder wo auf grösstmögliche Dichtheit (Schlagregen auf Rohbau- mauerwerk) oder grösstes Gewicht (Schallschutz) Wert gelegt wird.

### *Der Sicherheitsgrad*

Die Ungenauigkeiten der statischen Berechnungen, die schematischen Belastungsannahmen, die Verwendung des Hooke'schen Gesetzes, das nur als grobe Annäherung Gültigkeit hat, das Zusammenwirken mit andern Bauelementen, die unvermeidbaren Materialstreuungen und die Vermaue-

Tabelle IV. Hochhaus aus Backsteinmauerwerk

Spannweiten: $2 \times 5,0$ m	Wand: 15 cm						
Decke: massiv 14 cm	Nutzlast: $200 \text{ kg/m}^2$						
Stockwerkshöhe: 2,8 m							
$h/d = 2,8/0,15 = 18,6$ (ohne Aussteifung!)							
Stockwerk von oben	$P_v$	$P_{sch}$	$e = \frac{M}{P}$	$m = \frac{e}{k}$	$\sigma_{sch}$	$\sigma_v$	$\beta$
	t/m'	t/m'	cm		kg/cm <sup>2</sup>	kg/cm <sup>2</sup>	kg/cm <sup>2</sup>
2.	6,11	5,61	1,48	0,59	3,74	4,08	16
5.	16,19	15,69	0,53	0,21	10,5	10,8	43
5.	16,19	15,69	0,53	0,21	10,5	10,8	43
10.	32,99	32,49	0,26	0,10	21,7	22,0	88
15.	49,79	49,29	0,169	0,068	33,0	33,2	132
20.	66,59	66,09	0,126	0,050	44,0	44,4	177
25.	83,39	82,89	0,100	0,040	55,1	55,7	223

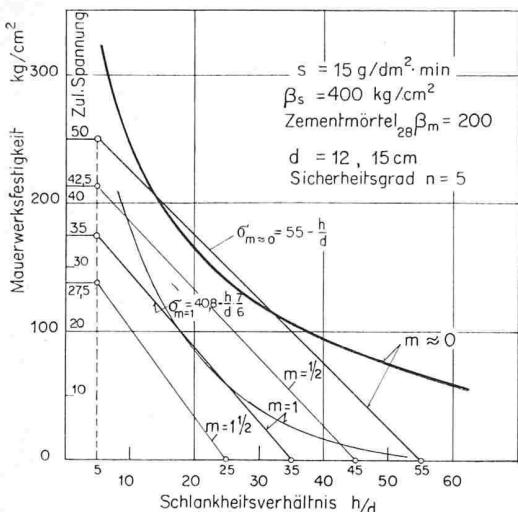


Bild 18. Mittelkurven durch die Versuchspunkte der Mauerwerke von 12 und 15 cm Dicke, hergestellt mit hochwertigen Backsteinen aus verschiedenen Ziegeleien. Steindruckfestigkeit: 400 kg/cm<sup>2</sup>, spezifische Saugfähigkeit: 15 g/dm<sup>2</sup> min, Mörteldruckfestigkeit nach 28 Tagen: 200 kg/cm<sup>2</sup>, zulässige Spannungen für verschiedene Exzentrizitäten in Abhängigkeit vom Schlankheitsverhältnis  $\approx 0, 1/2, 1$  und  $1 1/2$  in Abhängigkeit vom Schlankheitsverhältnis

Bild 19 (Mitte). Festigkeit des Einstein- und des Verbandmauerwerkes bei gleichem Schlankheitsverhältnis von 10 bis 20. Verlängerter Zementmörtel, 1 1/2-N-Format, Steindruckfestigkeit: 289 kg/cm<sup>2</sup>. Bei zentrischer Belastung ist das Einsteinmauerwerk überlegen. Mit zunehmender Schlankheit der Versuchswand und ansteigender Exzentrizität des Lastangriffs verschiebt sich die Tragfähigkeit zugunsten des dickeren, relativ exakter hergestellten Verbandmauerwerkes

Bild 21 (rechts). Einfluss der Decken- und Wandsteifigkeit auf das Kopfmoment M bei gleichen Spannweiten

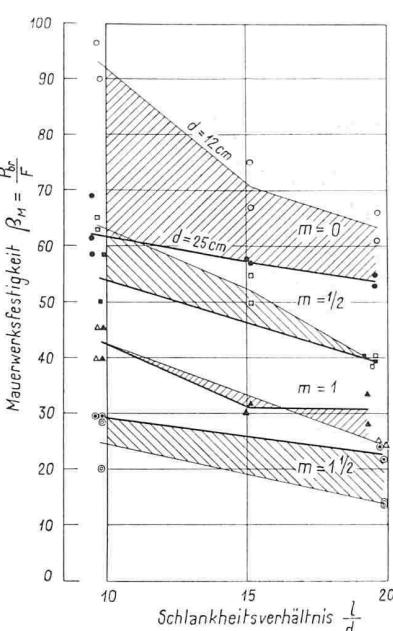


Bild 19

Legende:  $d = 12 \text{ cm}$ ,  $d = 25 \text{ cm}$   
 $m = 0$   $\circ$   $\bullet$   
 $m = 1/2$   $\square$   $\blacksquare$   
 $m = 1$   $\triangle$   $\blacktriangle$   
 $m = 1 1/2$   $\circ$   $\bullet$

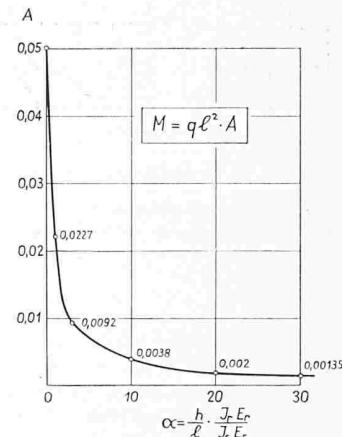


Bild 21

rungsunregelmässigkeit, die Verformungen unter der Dauerlast und unter Erschütterungen infolge Schwinden und Kriechen sowie infolge einseitig oder allseitig einwirkenden Temperaturänderungen, alle diese schwer oder nur mit grossem Zeitaufwand erfassbaren Einflüsse machen das Einführen eines Sicherheitsgrades notwendig, der auf Grund von Erfahrungen und durch Abschätzen aller nicht in die Rechnung eingehenden Faktoren festgelegt werden muss. Für Backsteinmauerwerk, das durch Mauerwerkversuche geprüft wird, wobei also die wichtigsten Zusammenhänge im belasteten Mauerwerk mit dem Versuch bereits erfasst werden, wird ein vierfacher Sicherheitsgrad als angemessen angesehen, sofern bei den späteren Lieferungen die verlangten Materialgüten für Steindruckfestigkeit, Saugfähigkeit usw. eingehalten werden. Der Sicherheitsgrad wird aber auf fünf erhöht, sobald generelle Normenwerte festgelegt werden, die auf den Untersuchungsergebnissen von mehreren Ziegeleien beruhen, die naturgemäß weit stärker streuen als die Ergebnisse einer einzelnen Ziegelei (Bild 15). Es kann also vorkommen, dass eine Ziegelei einen Ausweis für die hochwertige Mauerwerkfestigkeit vorweisen kann, aber die Gütwerte der Mauersteine die Höhe der Vorschriften nicht ganz erreichen.

Die zulässigen Spannungen, berechnet aus der versuchsmässig ermittelten Mauerwerkfestigkeit dividiert durch den

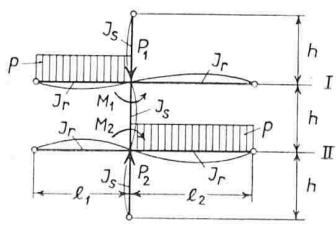
Sicherheitskoeffizienten, sind gültig für die geprüfte Knicklänge und Mauerstärke einerseits und für das geprüfte Stein- und Mörtelmaterial anderseits, deren wichtigste Eigenschaften bekanntlich durch die Bestimmung der Druckfestigkeit und des Saugvermögens, der Abmessungsabweichungen, des Raumgewichtes des Steines und durch die Druckfestigkeit des Mörtels nach 7 und 28 Tagen erfasst werden. Die zulässigen Spannungen sind dann auch für die übrigen Schlankheitsverhältnisse abzuleiten, so dass diese schliesslich in Abhängigkeit der wichtigsten, die Mauerwerktragfähigkeit beeinflussenden Parameter angegeben werden können. Diese wichtigsten Parameter sind: die Steindruckfestigkeit  $\beta_s$ , die Mörteldruckfestigkeit  $\beta_m$ , dann das Steinsaugvermögen  $s$ , das Schlankheitsverhältnis  $h/d$  und das Exzentrizitätsmass  $m = e/k$ . Bild 18 zeigt die zulässigen Spannungen für ein Mauerwerk aus einem hochwertigen Stein. Bei zentrischer Belastung ist die zulässige Spannung bis zu einem Schlankheitsverhältnis von 5 konstant, fällt dann in einer Geraden ab (anstelle der aus den Versuchen ermittelten Kurven) und schneidet bei einem Schlankheitsverhältnis von 55 die Abszissenaxe. Diese Gerade liegt bei den höheren Schlankheitsverhältnissen weit unter den durch die Versuche dokumentierten Zahlenwerten. Der Vergleich mit den Eisenbetonnormen ist vielleicht hier angebracht. Bei etwa  $h/d = 43$

$$\alpha_1 = \frac{h}{l_1} k \quad \alpha_2 = \frac{h}{l_2} k$$

$$k = \frac{J_r E_r}{J_s E_s}$$

$$e_1 = \frac{M_1}{P_1} \quad \frac{e_1}{k} = m_1$$

$$e_2 = \frac{M_2}{P_2} \quad \frac{e_2}{k} = m_2$$



$$M_1 = \frac{p}{4} \frac{2l_1^2(1+r) - l_2^2r}{4(1+r)^2 - r^2} \quad M_2 = \frac{p}{4} \frac{2l_2^2(1+r) - l_1^2r}{4(1+r)^2 - r^2}$$

$$\frac{M_1}{M_2} = \frac{2l_1^2(1+r) - l_2^2r}{2l_2^2(1+r) - l_1^2r}$$

Bild 20. Vereinfachte Berechnung der Exzentrizitäten von Wänden unter Berücksichtigung der Deckensteifigkeit. Kopf- und Fußmomente für wechselseitige Nutzlast

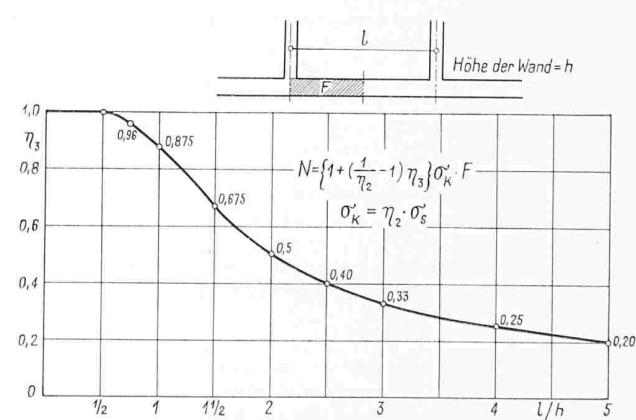


Bild 22. Die Aussteifung durch Zwischenwände steigert die Tragfähigkeit (Tragwand ohne Öffnungen!).

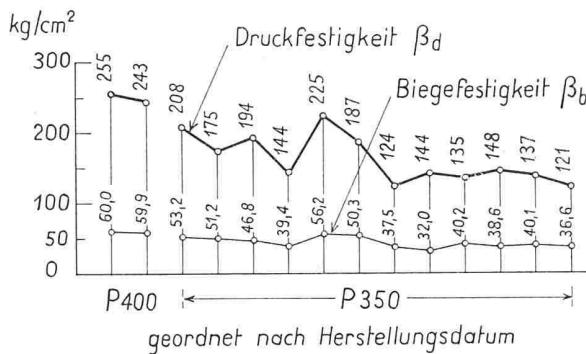


Bild 23. Mörteleigenschaften an  $4 \times 4 \times 16$  cm Prismen eingesandt von Baustelle Wohnhochhäuser «Altwyler» in Bern. Sinkende Mörteleigenschaften mit abnehmender Beanspruchung des Mauerwerkes

bricht die Eisenbetonnorm ab; wenn also der Eisenbeton nicht mehr ausreichend ist, so kann mit hochwertigem Backsteinmauerwerk noch ein schlankerer Tragkörper erstellt werden. Das selbe gilt auch für die exzentrische Belastung. Diese Gerade schneidet die Abzissen schon bei kleineren Schlankheitsverhältnissen; auch fallen die zulässigen Schwerpunktsspannungen mit zunehmender Exzentrizität. Die Tragfähigkeit des 18 cm starken Mauerwerkes ist etwa 20 % kleiner als diejenige des 12 cm und 15 cm starken Mauerwerkes, und zwar deshalb, weil der 18-cm-Stein grössere Eigenspannungen aufweist.

Den Einfluss des Verbandes zeigen Bild 19 und Tabelle III. Die Zahlenwerte der 12-cm-Einsteinmauer werden mit einer 25-cm-Verbandmauer — die Hälfte der Steine sind Bindersteine — verglichen. Bei zentrischer Belastung und bei kleinem Schlankheitsverhältnis, bei denen die Festigkeit massgebend ist, muss das 25-cm-Mauerwerk mit seinem 50-prozentigen Binderquerschnitt eine geringere Tragfähigkeit besitzen. Bei zentrischer Belastung des gedrungenen Einstein-Mauerwerkes ( $h/d = 10$ ) ist die Bruchlast 48 % höher als beim 25-cm-Verbandmauerwerk. Bei einem  $h/d$ -Verhältnis 20 ist diese aber nur noch 17 % grösser (Tabelle III). Wird exzentrisch belastet, so kann die Schwächung im Binderquerschnitt keine grosse Rolle mehr spielen. Bei höherer Schlankheit, also im Knickbereich, hat der verminderte Querzugwiderstand keinen Einfluss mehr, ja infolge der relativ grösseren Massgenauigkeit ist die Knickfestigkeit des 25-cm-Mauerwerkes sogar höher als diejenige des 12-cm-Mauerwerkes.

Tabelle IV gibt Aufschluss über die Spannungsverhältnisse eines 20 Stockwerke hohen Wohnhauses mit 15 cm starken unausgesteiften Zwischenwänden. Bei einem vierfachen Sicherheitsgrad muss eine Mauerwerkfestigkeit von  $177 \text{ kg/cm}^2$  ausgewiesen werden. Versuchswerte einiger Ziegeleien haben sogar die  $200 \text{ kg/cm}^2$ -Grenze überschritten, weshalb einer weiteren Steigerung der Stockwerkzahl nichts im Wege steht.

#### Die Berechnungsgrundlagen

Zur Berechnung der Exzentrizität kann am einfachsten ein Ersatzsystem in Form eines *Doppelkreuzes* angewendet werden, aus dem die Kopfmomente bei ungünstigster Nutzlastverteilung — Schachbrettverteilung — berechnet werden (Bild 20).

In Bild 21 ist der Einfluss des Steifigkeitswertes  $\alpha$

$$\alpha = \frac{h}{l} \frac{J_r}{J_s} \frac{E_r}{E_s}$$

bei gleich grossen Spannweiten zur Darstellung gelangt. Der Faktor  $\alpha$  klingt mit zunehmender Steifigkeit sehr rasch ab.

Die Aussteifung von öffnungslosen Wänden kann durch folgenden Ausdruck berücksichtigt werden:

$$\sigma_{zul} = \sigma_k + (\sigma_s - \sigma_k) \eta_3$$

wobei  $\eta_3$  Bild 22 entnommen werden kann.

Die aussteifende Wirkung von Wandteilen, die senkrecht zu der zu berechnenden Wand stehen, kann durch die Verminde rung des Schlankheitsverhältnisses berücksichtigt werden. Die Exzentrizität des Lastangriffspunktes wird am einfach-

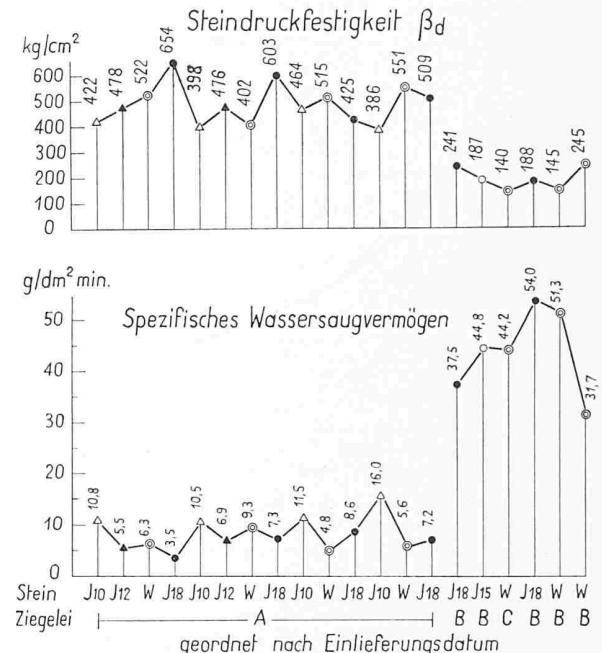


Bild 24. Steindruckfestigkeit und spezifisches Saugvermögen der Backsteine hochwertiger und normaler Qualität. Wohnhochhäuser «Altwyler» in Bern

sten graphisch bestimmt. Durch die Eckaussteifung wird aber nicht nur der Schlankheitsgrad vermindert, sondern auch das Exzentrizitätsmass in der Regel erheblich verkleinert. Daraus ergibt sich die wichtige Folgerung, dass bei der Grundrissgestaltung, besonders bei stark belasteten Pfeilern, mit Vorteil von dieser materialsparenden Tatsache Gebrauch gemacht wird. Denn je weniger exzentrisch die Last durch die Wände abgeführt wird, desto kleiner können die Wanddicken gewählt werden. Um Zwängsspannungen und daraus resultierende Risse möglichst zu vermeiden, ist bei hohen Häusern die möglichst gleichmässige Verformung aller Wandteile innerhalb eines Stockwerkes anzustreben. Nur so lassen sich auch örtliche Ueberlastungen und übermässige Biege- und Schubspannungen in den Betondecken und ihre Folgen unterbinden.

#### Die Bautenkontrolle

Diese hat sich nicht nur über die Kontrolle der Baustoffe, sondern auch über die Vermauerungsarbeit zu erstrecken. Die Fugendicke, der Fugenverlauf, der Steinschnitt, das Im-Lot-Stehen, die Krümmung der Wand, die Fugenfüllung, das Schrotten und Schlitzen, das Lochen usw. sind alles Faktoren, die die Tragfähigkeit des Mauerwerkes empfindlich beeinflussen. Bilder 23 und 24 geben Aufschluss über die von drei Baustellen ausgewiesenen Stein- und Mörtelfestigkeiten.

#### Weitere bautechnische Eigenschaften

**Wärmeschutz der Aussenwände.** Dichtere Steine und dichterer Zementmörtel leiten die Wärme besser, weshalb die Mauerstärke besonders wegen der stärker dem Wind ausgesetzten oberen Stockwerke dicker gewählt werden muss. Das 32-cm-Mauerwerk mit Zementmörtelfugen mag in den Mittelzimmern noch genügen. In den Räumen mit Aussenwänden ist aber bei nicht ausreichender Lüftung mit der Bildung von Kondenswasser zu rechnen, besonders auch dann, wenn Heizmaterial gespart wird.

Die *Dampfdurchlässigkeit* ist bei ausreichend durchlässiger Oberflächenschicht beim Backsteinmauerwerk gewährleistet. Dichte Aussenbeschichtungen sind zu vermeiden.

**Schlagregen** ist entweder durch einen zweckmässig aufgebauten Aussenputz, der dreischichtig aufgebracht werden muss, oder — wie beim Rohbaumauerwerk — durch Nachfugen am Eindringen in das Innere zu verhindern.

Beidseitig verputzte und belastete 15 cm starke Backsteinwände bieten auch für Wohnungstrennwände einen genügenden *Schallschutz*. Die gute Aussteifung durch die vermauerten, eingebundenen Zwischenwände in jedem Stockwerk,

mit einer massiven Eisenbetonplatte zusammengehalten, dürfte auch dem Luftdruck von Bomben einen beachtlichen Widerstand leisten, jedenfalls einen höheren als die nur mit Leichtwänden ausgesteiften Fassaden.

#### Schlusswort

Der seit einigen Jahrtausenden bekannte Backstein ist in einigen schweizerischen Ziegeleien während den letzten Jahren zu einem relativ hoch belastbaren Baustoff entwickelt worden, der ermöglicht, Bauwerke bis zu 20 und mehr Stockwerken zu erstellen, unter der Voraussetzung allerdings, dass auch die Zwischenwände zur Lastableitung herangezogen werden können. Das mit diesem Mauerstein erstellte Mauerwerk benötigt keine Schalung und keine Bewehrungsseisen, ist kur-

fristig belastbar und ermöglicht deshalb einen verhältnismässig raschen Baufortschritt. Es bietet einen guten Wärmeschutz, nimmt das zeitweise auftretende Kondenswasser auf, ist wärmespeichernd und brandsicher, was bei einem Hochhaus sicher auch wesentliche Faktoren sind. Es schützt auch vorzüglich gegen Luft- und Körperschall. Bei konstruktiv einwandfreier Durchbildung des Bauwerkes sind Zwängsrisse nicht zu befürchten.

Der Ziegelindustrie ist es also gelungen, mit der Zeit Schritt zu halten und für den Bau von Hochhäusern einen hochwertigen Baustoff bereitzustellen, der erlaubt, lastableitende Wände mit Abmessungen auszuführen, die neben dem technischen Nutzen zweifellos auch einen wirtschaftlichen Vorteil verbürgen.

## Neuzeitliche Methoden auf dem Gebiet der Eisenbahnsicherungsanlagen

DK 656.257

Von Dr. Karl Oehler, P. D. der ETH, Zürich

Seit dem Bau der ersten Eisenbahnen war man genötigt, für Einrichtungen zu sorgen, die eine möglichst rationelle Betriebsweise gewährleisten. Dies wurde zunächst durch Zusammenfassen der Stellvorrichtungen für Weichen und Signale in einem gemeinsamen Apparat erreicht. Die sich so ergebende Fernsteuerung dieser Organe mittels mechanischer Leitungen erforderte weiter den Einbau von Einrichtungen, durch die Falschbedienungen und dadurch hervorgerufene Gefährdungen vermieden werden konnten. Die ursprünglich als reines Betriebsmittel gedachten Stellwerkanlagen wurden dadurch zu Sicherungsanlagen.

Von einem Betriebsmittel wird erwartet, dass es die Betriebsweise rationell zu gestalten gestatte. Dies kann erreicht werden: 1. durch möglichst weitgehende Automatisierung, 2. durch Ausdehnung des Wirkungsbereiches des befehlenden Beamten, 3. durch Rationalisierung bezüglich Herstellung und Unterhalt der Anlagen. Die Tatsache, dass diese drei Möglichkeiten bei den zunächst angewandten mechanischen Methoden nur in sehr beschränktem Masse ausgenützt wurden, gab Anlass, das Hauptgewicht bei der Entwicklung auf die Sicherheit zu legen. Daher bezeichnet man diese Einrichtungen allgemein als Sicherungsanlagen, obwohl sie für die Bahn in erster Linie Betriebsmittel sind.

Dass neben den mechanischen Sicherungseinrichtungen schon in den siebziger Jahren elektrische Einrichtungen aufkamen, die zusammen mit den mechanischen Einrichtungen angewandt wurden, zeigt, wie frühzeitig Wünsche auftraten, die sich mit mechanischen Einrichtungen nicht mehr erfüllen liessen. Tatsächlich bieten die elektrischen Einrichtungen so viel mehr Möglichkeiten, dass man heute die mechanischen Einrichtungen nur noch dort verwendet, wo sie durch andere Mittel nicht ersetzt werden können: nämlich dort, wo die elektrischen Kräfte in mechanische umgewandelt werden müssen. Heute versucht man, die drei Bestrebungen durch folgende Massnahmen zu erreichen: a) Durch den Ersatz der mechanischen Vorrichtungen durch elektrische, b) durch die

Konzentration der Bedienungsorgane auf kleinem Raum und c) durch Anwendung der neuesten Entwicklung auf dem Gebiet der Elektrophysik.

Wenn die Eisenbahnsicherungsanlagen als Betriebsmittel der Bahn schon lange wenigstens die Anwendung des unter a) genannten Postulates verlangten, war doch ihre zweite Aufgabe, nämlich die Sicherung des Eisenbahnbetriebs, eines der Hindernisse, das die Einführung elektrischer Methoden anstelle der mechanischen verzögert hat. Die Sicherungsanlagen sollen ja dem Beamten einen Teil seiner Verantwortung abnehmen können, d. h. sie müssen so konstruiert sein, dass sie selbst in sich «sicher» sind. Es wird nicht nur Zuverlässigkeit gefordert, sondern die Sicherheit geht der Zuverlässigkeit noch weit voran. Das kann nur dadurch erreicht werden, dass einige Grundsätze für den Bau dieser Einrichtungen aufgestellt werden, die sonst in der übrigen Technik nicht notwendig sind und daher die Sicherungsanlagen in besonderer Weise kennzeichnen. Dies macht es auch unmöglich, ohne weiteres normales, handelsübliches Material, wie z. B. Telefonmaterial, zu verwenden, ohne dass in jedem einzelnen Fall genau geprüft wird, ob die Anwendung zulässig sei.

Die Sicherheit der Apparatur wird dadurch erreicht, dass einerseits jeder Vorgang daraufhin geprüft wird, ob er korrekt beendigt wurde, bevor der nächste Vorgang eingeleitet wird. Ausserdem wird verlangt, dass der Apparat selbst fehlerlos arbeitet, eine Bedingung, die beim mechanischen Apparat durch entsprechende Konstruktion der Einzelteile ohne weiteres erfüllt werden kann. Dort, wo konstruktive Massnahmen nicht genügen, wie z. B. bei Drahtzugleitungen, deren gelegentliches Reissen man nicht verhindern kann, musste durch Einführung besonderer Apparate dafür gesorgt werden, dass ein solcher Fehler keine betriebsgefährlichen Folgen nach sich zieht und sofort bemerkbar wird. Ersetzt man mechanische Mittel durch elektrische, so wird das Problem noch komplizierter, weil die elektrischen Apparate wesentlich mehr Störungsmöglichkeiten aufweisen als die mechanischen. So

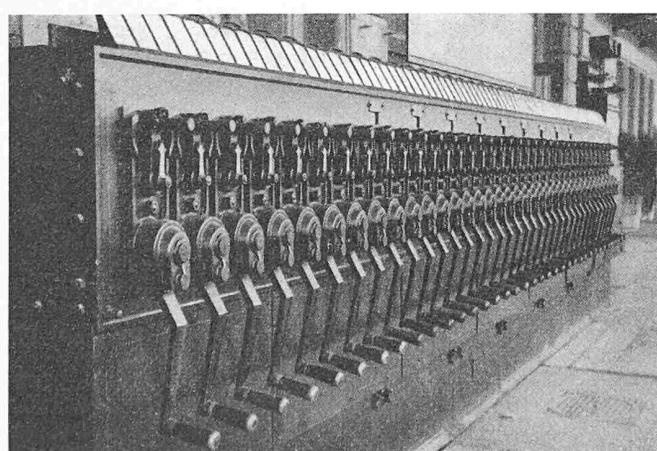


Bild 1. Mechanisches Freigabewerk Schaffhausen. 37 Kurbeln auf eine Länge von 6,80 m

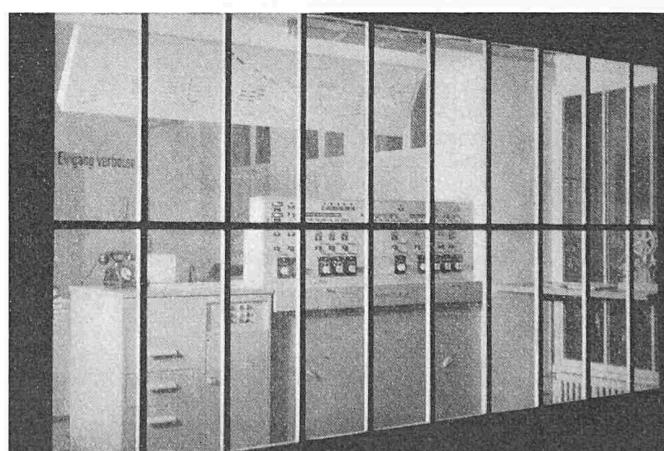


Bild 2. Elektrisches Freigabewerk Schaffhausen. Zehn Schalter auf eine Länge von 1,60 m (ohne mechanische Verschlüsse)