

A Normen und Baustoffe

**A 1 Eigenschaften und Eigenschaftswerte von  
Mauersteinen, Mauermörtel und Mauerwerk**

Michael Raupach, Dorothea Saenger und Bernd Winkels

## Inhaltsverzeichnis

<b>1</b>	<b>Einleitung</b>	<b>3</b>	<b>6</b>	<b>Mauerwerk</b>	<b>10</b>
			6.1	Allgemeines	10
<b>2</b>	<b>Mauersteine</b>	<b>3</b>	6.2	Festigkeitseigenschaften	10
2.1	Festigkeitseigenschaften	3	6.2.1	Druckfestigkeit	10
2.1.1	Druckfestigkeit in Steinhöhe	3	6.2.2	Längsdruckfestigkeit	11
2.1.2	Druckfestigkeit in Steinlänge und -breite	3	6.2.3	Zugfestigkeit	11
2.1.3	Zug- und Spaltzugfestigkeit	3	6.2.4	Biegezugfestigkeit	13
2.2	Verformungseigenschaften	4	6.2.5	Schubfestigkeit	14
2.2.1	Elastizitätsmoduln	4	6.3	Verformungseigenschaften	14
2.2.2	Querdehnungsmodul, Querdehnzahl	4	6.3.1	Elastizitätsmoduln	14
2.3	Kapillare Wasseraufnahme	5	6.3.2	Feuchtedehnung, Kriechen, Wärmedehnung	15
<b>3</b>	<b>Mauermörtel</b>	<b>6</b>		<b>Literatur</b>	<b>15</b>
3.1	Festigkeitseigenschaften	6			
3.1.1	Druckfestigkeit	6			
3.1.2	Zugfestigkeit	6			
3.2	Längs- und Querdehnungsmoduln	6			
<b>4</b>	<b>Mauermörtel im Mauerwerk</b>	<b>6</b>			
<b>5</b>	<b>Verbund zwischen Mauerstein und Mauermörtel</b>	<b>8</b>			
5.1	Allgemeines	8			
5.2	Haftscherfestigkeit	8			
5.3	Haftzug- und Biegehaftzugfestigkeit	9			



4 A1 Eigenschaften und Eigenschaftswerte von Mauersteinen, Mauermörtel und Mauerwerk

**Tabelle 1.** Mauersteine; Verhältniswerte Steinzug-/Steindruckfestigkeit (nach [17] bzw. [2])

Steinart/-sorte	$f_{bt,cal}/f_{st}$	Steinart/-sorte	$\beta_{z,l}/\beta_{D,st,prüf}$		
			Mittelwert	Wertebereich	n
Hohlblocksteine	0,020	Hbl 2	0,09	0,07 ... 0,13	5
		Hbl $\geq 4$	0,07	0,06 ... 0,10	3
		Hbn	0,08	0,06 ... 0,09	2
Hochlochsteine und Steine mit Grifflöchern (GL) oder Griffaschen	0,026	HLz	0,03	0,013 ... 0,041	20
		LHLz	0,01	0,002 ... 0,019	54
		KS L	0,035	0,026 ... 0,055	19
		KS (GL)	0,045	0,027 ... 0,065	24
Vollsteine ohne Grifflöcher oder Griffaschen	0,032	KS	0,063	0,039 ... 0,081	18
		Mz	0,04	0,01 ... 0,08	9
		V/Vbl 2	0,11	0,06 ... 0,18	16
		V/Vbl $\geq 4$	0,07	0,05 ... 0,09	7
Porenbetonsteine	$\frac{0,082}{1,25} \cdot \frac{1}{0,7 + \left(\frac{f_{st}}{25}\right)^{0,5}}$ 1)	PB/PP 2	0,18	0,13 ... 0,20	7
		PB/PP 4, 6, 8	0,11	0,09 ... 0,13	8

1) Gleichung gilt für Porenbetonplansteine der Länge  $\geq 498$  mm und der Höhe  $\geq 248$  mm  
 $f_{bt,cal}$  angenommene rechnerische Steinlängszugfestigkeit nach [17] in N/mm<sup>2</sup>  
 $f_{st}$  umgerechnete mittlere Steindruckfestigkeit nach [17] in N/mm<sup>2</sup>  
 $\beta_{z,l}$  Prüfwert der Steinlängszugfestigkeit in N/mm<sup>2</sup>  
 $\beta_{D,st,prüf}$  Prüfwert der Steindruckfestigkeit in Richtung Steinhöhe (ohne Formfaktor) in N/mm<sup>2</sup>  
 n Anzahl der Versuchswerte

tigkeit  $f_{st}$ . Der Faktor  $1/(0,7 + (f_{st}/25)^{0,5})$  stellt eine Abminderung von  $f_{bt,cal}$  für Steine mit höheren Festigkeiten (größer als Steinfestigkeitsklasse 2) dar. Er ist ungefähr 1 für die Steinfestigkeitsklasse 2 und nimmt mit höheren Festigkeitsklassen ab. Um die Verhältniswerte  $\beta_{z,l}/\beta_{D,st,prüf}$  für den Nachweis der Biegezug- und Schubtragfähigkeit ansetzen zu können, sind die Prüfwerte jeweils noch in charakteristische Werte umzurechnen. In Grenzfällen können durch Ansatz dieser Werte ggf. vorhandene Baustoffreserven ausgenutzt und höhere Biegezug- bzw. Schubfestigkeiten erzielt werden.

In bestimmten Fällen kann das Heranziehen der Spaltzugfestigkeit zur Abschätzung der Zugfestigkeit von Vollsteinen von Vorteil sein. Als Anhaltswert kann näherungsweise ein Verhältniswert Spaltzugfestigkeit  $\beta_{sz,l}$  zu Zugfestigkeit  $\beta_{z,l}$  zwischen 1,1 und 1,3 angenommen werden, vgl. [1].

**2.2 Verformungseigenschaften**

**2.2.1 Elastizitätsmoduln**

Der Elastizitätsmodul gibt das Verhältnis der Spannung zur korrespondierenden elastischen Dehnung an und ist allgemein bei Mauerwerk als Sekantenmodul bei einem Drittel der Höchstspannung unter einmaliger Belastung definiert. Der Druck-E-Modul von Mauersteinen wird im Druckversuch in Steinhöhe er-

mittelt. Der Zug-E-Modul von Mauersteinen wird in einaxialen Zugversuchen, meist in Steinlänge, bestimmt.

Für eine erste Abschätzung des Druck-E-Moduls von Kalksand- und Porenbetonsteinen können nach [1] die in Tabelle 2 angegebenen Regressionsgleichungen angesetzt werden. Zusammenhänge zwischen dem Zug-E-Modul und der Steinzugfestigkeit bei einer Zugbeanspruchung in Steinlänge bzw. zwischen dem Zug-E-Modul und dem Druck-E-Modul werden in [1] angegeben. Diese sind ebenfalls in Tabelle 2 zusammengestellt.

**2.2.2 Querdehnungsmodul, Querdehnzahl**

Zur Bestimmung des Querdehnungsmoduls von Mauersteinen unter einer Druckbeanspruchung in Richtung Steinhöhe wird die Spannung auf die zugehörige, quer zur Belastungsrichtung, d. h. in Richtung Steinlänge bzw. -breite, gemessene Dehnung bezogen. Diese Kenngröße ist von maßgebender Bedeutung für die Drucktragfähigkeit von Mauerwerk. Bei einem ungünstigen Verhältnis der Querdehnungsmoduln von Mauermörtel und Mauerstein wird der Mauerstein stärker auf Zug beansprucht, was die Druckfestigkeit des Mauerwerks reduziert. Werte für den Querdehnungsmodul von Mauersteinen sind in Tabelle 3 angegeben.

**Tabelle 2.** Mauersteine; Regressionsgleichungen zur Bestimmung der Elastizitätsmoduln unter Druck- sowie Zugbeanspruchung in Abhängigkeit der Steindruck- bzw. -zugfestigkeit bzw. des Druck-E-Moduls für die jeweilige Belastungsrichtung (aus [1])

Steinart	Druck-E-Modul (Steinhöhe)				Zug-E-Modul (Steinlänge)			
	$E_D$	Prüfkörper	$n (n_i)$	Best.	$E_{z,l}$	Prüfkörper	$n (n_i)$	Best.
Kalksandsteine	$230 \cdot \beta_{D,st}$	Prismen	(12)	–	$5800 \cdot \beta_{z,l}^{0,73}$	Prismen	13	0,95
Leichtbetonsteine	–	–	–	–	$6000 \cdot \beta_{z,l}$	Prismen	(35)	0,77
Porenbetonsteine	$700 \cdot \beta_{D,st}^{0,74}$	Zylinder	18	0,83	$3180 \cdot \beta_{z,l}$	Zylinder/Prismen	21	0,78
					$1,01 \cdot E_D$	Zylinder	11	0,93

$E_D$  Druck-E-Modul in Richtung Steinhöhe in  $N/mm^2$   
 $E_{z,l}$  Zug-E-Modul in Richtung Steinlänge in  $N/mm^2$   
 $\beta_{D,st}$  Mauersteindruckfestigkeit in Richtung Steinhöhe in  $N/mm^2$

$\beta_{z,l}$  Mauersteinzugfestigkeit in Richtung Steinlänge in  $N/mm^2$   
 $n$  Anzahl der Mittelwerte  
 $(n_i)$  Anzahl der Einzelwerte  
 Best. Bestimmtheitsmaß der gewählten Regression

**Tabelle 3.** Mauersteine; Querdehnungsmodul und Querdehnzahl (Wertebereiche aus [1] und [3])

Steinart/-sorte	Festigkeits- klasse	Querdehnungs- modul $E_q$	Querdehn- zahl $\mu$
		$10^3 N/mm^2$	
Hbl, Vbl	2 ... 6	3,6 ... 20 (8)	0,08 ... 0,11
PB, PP	2 ... 6	5,6 ... 25 (7)	0,11 ... 0,15
KS, KS L, KS Hbl	8 ... 28	12 ... 100 (12)	0,12
HLz	6	2,7 ... 40 (4)	0,11 ... 0,20
	8	12 ... 59 (8)	
	12	31 ... 55 (4)	
	48	133 (–)	

Werte in Klammern: Anzahl der Versuchswerte

Neben dem E-Modul spielt auch die Querdehnzahl  $\mu$  der Mauersteine in Bezug auf die Mauerwerkdruckfestigkeit eine wesentliche Rolle. Die Querdehnzahl wird im Druckspannungszustand als Absolutwert aus dem Verhältnis von Querdehnung zu Längsdehnung bei einem Drittel der Höchstspannung berechnet. Wertebereiche für die Querdehnzahl verschiedener Mauersteine sind ebenfalls in Tabelle 3 aufgeführt.

### 2.3 Kapillare Wasseraufnahme

Die Wasseraufnahmefähigkeit von Mauersteinen kann durch die kapillare Wasseraufnahme bzw. den Wasseraufnahmekoeffizienten  $\omega$  gekennzeichnet werden. Diese sind wichtige Kenngrößen für die Beurteilung des Wasserabsaugens aus dem Fugenmörtel durch den Mauerstein, für die Wasseraufnahme von Sichtflächen bei Beregnung, vor allem bei Schlagregen, sowie für die Beurteilung des Austrocknungsverhaltens. Werden Mauersteine mit schneller Wasseraufsaugcharakteristik – gekennzeichnet durch hohe Wasseraufnahmekoeffizienten  $\omega$  – vor dem Vermörteln nicht vorgehäst, so kann dem Mörtel nach dem Vermauern zu viel Wasser entzogen werden. Mögliche Folgen sind ei-

**Tabelle 4.** Mauersteine; Wasseraufnahmekoeffizient (Werte bzw. Wertebereiche aus [4], ergänzt um eigene Versuchsergebnisse)

Steinart/-sorte	Wasseraufnahmekoeffizient $\omega$		
	Mittlerer Wert	Wertebereich	$n$
	$kg/(m^2 h^{0,5})$		–
Kalksand-Referenzsteine (KS-Ref)	2,7	2,4 ... 2,9	3
Kalksandsteine (KS)	2,0	1,7 ... 2,1	3
Hochlochziegel (HLz)	7,4	7,2 ... 7,5	3
Mauerziegel (VMz)	18,9	18,6; 19,1	2
Leichtbetonsteine (V)	1,0	1,0; 1,0	2
Betonsteine (Vn)	1,5	1,2; 1,9	2
Porenbeton-Plansteine PP2	2,5	2,3 ... 2,7	6
Porenbeton-Plansteine PP4	2,1	2,0 ... 2,2	5

$n$ : Anzahl der Einzelwerte

ne zu geringe Verbundfestigkeit zwischen Mauermörtel und Mauerstein (Haftscher- und Haftzugfestigkeit) und/oder eine zu geringe Mörteldruckfestigkeit in der Fuge. Dies trifft stets für Mauersteine mit einem hohen Anteil an kleinen Kapillarporen und geringem Feuchtegehalt vor dem Vermörteln zu.

Die kapillare Wasseraufnahme wird i. d. R. nach DIN EN ISO 15148 [18] geprüft. Ausgehend vom getrockneten Zustand wird bei ständigem Wasserkontakt der Saugfläche der zeitliche Verlauf der Wasseraufnahme ermittelt. Dieser ist bei reinen kapillaren Saugvorgängen im Wurzelmaßstab annähernd linear. Die Steigung entspricht dem Wasseraufnahmekoeffizienten  $\omega$  in  $kg/(m^2 h^{0,5})$ . Tabelle 4 enthält  $\omega$ -Werte von Mauersteinen nach [4], ergänzt um eigene Versuchsergebnisse. In Bild 1 wird der an verschiedenen Mauersteinen bestimmte zeitliche Verlauf der kapillaren Wasseraufnahme dargestellt. Es wird ersichtlich, dass Mauerziegel in

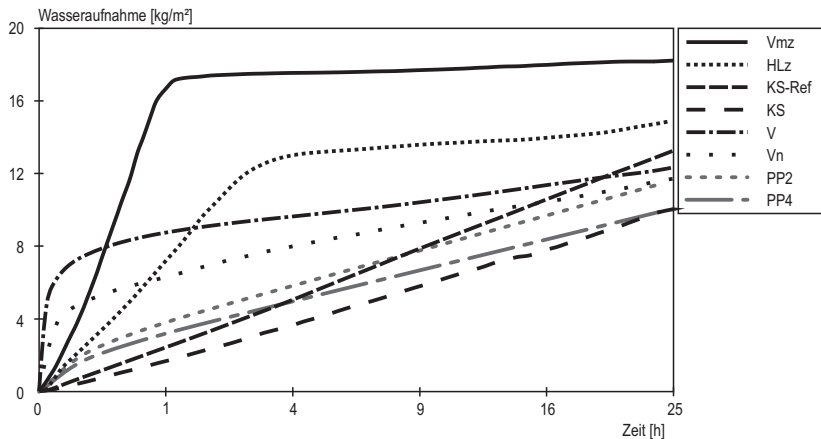


Bild 1. Zeitlicher Verlauf der Wasseraufnahme ausgewählter Mauersteine (nach [4], ergänzt um eigene Versuchsergebnisse)

kürzester Zeit Wasser aufnehmen, während beispielsweise Kalksandsteine über einen langen Zeitraum kontinuierlich saugen.

In Tabelle 5 sind – differenziert nach Mörtelart – Beziehungen zwischen dem Längsdehnungsmodul  $E$  und der Normdruckfestigkeit  $\beta_D$  sowie Wertebereiche für Querdehnungsmoduln von Mauermörteln nach [1] zusammengestellt.

### 3 Mauermörtel

#### 3.1 Festigkeitseigenschaften

##### 3.1.1 Druckfestigkeit

Die Druckfestigkeit von Mauermörtel wird an Normprismen nach DIN EN 1015-11 [19] bestimmt. Wertebereiche für die Druckfestigkeit von Mauermörtel nach [1] sind in Tabelle 5 gegeben.

##### 3.1.2 Zugfestigkeit

Die Prüfung der Zugfestigkeit von Mauermörtel ist nicht normativ geregelt. Für Normalmauermörtel ergab sich nach [1] die in Tabelle 5 angegebene Beziehung zwischen Zug- und Druckfestigkeit.

#### 3.2 Längs- und Querdehnungsmodul

Der Längsdehnungsmodul von Mauermörtel wird im statischen Druckversuch an Mörtelgroßprismen nach DIN 18555-4 [20] ermittelt. Der Querdehnungsmodul von Mauermörtel wird im Allgemeinen gemeinsam mit dem Längsdehnungsmodul bestimmt. Dabei wird die Druckspannung auf die zugehörige gemessene Querdehnung bezogen. Ist der Querdehnungsmodul des Mauermörtels deutlich kleiner als der des Mauersteins, so entstehen durch die größere Querverformbarkeit des Lagerfugenmörtels zusätzliche Querkzugspannungen im Stein, wodurch die Mauerwerkdruckfestigkeit verringert werden kann. Dies ist besonders bei leichten Leichtmauermörteln mit sehr verformbaren Gesteinskörnungen, z. B. mineralische Perlite, der Fall.

### 4 Mauermörtel im Mauerwerk

Die Eigenschaften von Mauermörtel werden durch den Kontakt mit den Mauersteinen in mehr oder weniger starkem Umfang beeinflusst. Abhängig von der Mauersteinart und dem Feuchtegehalt des Mauersteins beim Vermauern wird dem Mauermörtel mehr oder weniger Wasser über einen kurzen oder langen Zeitraum entzogen, vgl. Abschnitt 2.3. Dieser Effekt kann sich festigkeitsmindernd oder -steigernd auswirken. Festigkeitssteigerungen ergeben sich nach [5] dann, wenn abgesaugtes Wasser zu einer wirkungsvollen Senkung des  $w/z$ -Wertes und damit zu einer Verdichtung des Gefüges führt. Dagegen ergeben sich Festigkeitsminderungen, wenn in der Fuge infolge eines zu hohen Wasserentzugs die für eine vollständige Hydratation erforderliche Wassermenge nicht mehr zur Verfügung steht.

Diese Veränderung der Eigenschaften des Mörtels in Kontakt zum Mauerstein beeinflusst die Festigkeitseigenschaften von Mauerwerk. Insofern können Eigenschaftswerte, die an beeinflusstem Mörtel ermittelt werden, für weiterführende Analysen und Abschätzungen verwendet werden. Die Fugendruckfestigkeit könnte beispielsweise bei neuen Ansätzen für die rechnerische Bestimmung der Druckfestigkeit von Mauerwerk mit Normal- und Leichtmauermörtel berücksichtigt werden.

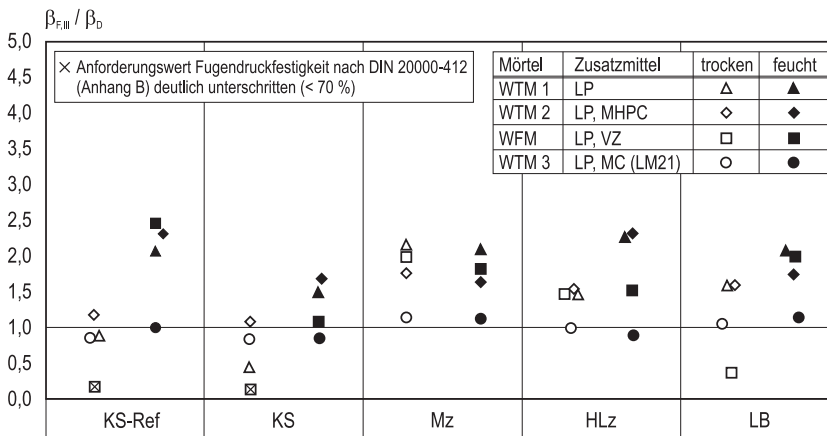
Die Bestimmung der Fugendruckfestigkeit erfolgt nach DIN 18555-9 [21].

**Tabelle 5.** Mauermörtel; Regressionsgleichungen zur Bestimmung der Zugfestigkeit und des Längsdehnungsmoduls sowie Wertebereiche für die Druckfestigkeit, die Trockenrohdichte und den Querdehnungsmodul (nach [1])

Mörtelart	Zuschlag	$\beta_Z$	$\beta_D$	$\rho_d$	$E_q$	$E_l$	n
		N/mm <sup>2</sup>		kg/dm <sup>3</sup>	10 <sup>3</sup> N/mm <sup>2</sup>		
Normalmauermörtel	–	$0,11 \cdot \beta_D$ (0,91)	–	–	–	–	33
		–	1,5 ... 24	1,1 ... 1,9	1,2 ... 116	–	49
		–	–	–	–	$2,1 \cdot \beta_D^{0,7}$	–
Dünnbettmörtel	–	–	14 ... 21	1,4 ... 1,6	36 ... 49	–	5
Leichtmauermörtel LM 21	Polystyrol, Perlite, Naturbims	–	8,4 ... 11,6	0,6 ... 0,8	6,7 ... 15	–	23
	Perlite	–	–	–	–	$1,2 \cdot \beta_D^{0,4}$	–
Leichtmauermörtel LM 36	Blähton, Naturbims, Blähschiefer	–	4,0 ... 21	0,8 ... 1,2	16 ... 48	–	36
	Blähton	–	–	–	–	$1,2 \cdot \beta_D^{0,6}$	–

$\beta_Z$  Zugfestigkeit in N/mm<sup>2</sup>  
 $\beta_D$  Druckfestigkeit in N/mm<sup>2</sup>  
 $E_q$  Querdehnungsmodul in 10<sup>3</sup> N/mm<sup>2</sup>  
 $E_l$  Längsdehnungsmodul in 10<sup>3</sup> N/mm<sup>2</sup>

$\rho_d$  Trockenrohdichte in kg/dm<sup>3</sup>  
 n Anzahl der Versuchswerte  
 Wert in Klammern: Bestimmtheitsmaß der gewählten Regression



**Bild 2.** Fugendruckfestigkeit  $\beta_{F,III}$  bezogen auf die Prismen-Druckfestigkeit  $\beta_D$ ; Prüfalalter: 28 Tage (Werte aus [6])

In Bild 2 ist die auf die Prismen-Druckfestigkeit  $\beta_D$  bezogene Fugendruckfestigkeit  $\beta_{F,III}$  verschiedener Mauerstein-Mauermörtel-Kombinationen dargestellt (Werte aus [6]). Die Mauersteine wurden in unterschiedlichen Feuchtezuständen vermauert: trocken, d. h. mit Ausgleichsfeuchte bei Lagerung in 20/65, sowie feucht, d. h. mit einem Feuchtegehalt von rd. 10 M.-%. Als Mauermörtel wurden Werk trocken- (WTM) und Werkfrischmörtel (WFM) mit folgenden Zusatzmitteln verwendet: Luftporenbildner (LP), Verzögerer (VZ), Methylcellulose (MC) und Methylhydroxypropylcellulose (MHPC).

Vor allem bei trocken vermaurten Kalksandsteinen können sich je nach Feuchtezustand bezogene Druck-

festigkeiten in der Fuge  $\leq 1,0$  ergeben. Hingegen kann die Saugcharakteristik bei Mauerziegeln (relativ hohe Wasseraufnahme in kurzem Zeitraum) zu einer Festigkeitssteigerung führen, unabhängig vom Feuchtezustand der Mauersteine, vgl. [6]. Bei Verwendung von Werkfrischmörtel mit einem geringen Wasserrückhaltevermögen können sich teils erhebliche Festigkeitseinbußen in Kombination mit KS-Ref, KS und LB (jeweils trocken vermauert) ergeben. Die Rechenfestigkeit kann folglich auf der unsicheren Seite liegen. Um bei der Entwicklung neuer Mörtelrezepturen kritische Fälle identifizieren zu können, müssen diese Mauermörtel die Mindestanforderungswerte an die Fugendruckfestigkeit nach DIN 20000-412 [22] erfüllen.

## 5 Verbund zwischen Mauerstein und Mauermörtel

### 5.1 Allgemeines

In Mauerwerkbauteilen, die durch horizontale Lasten auf Schub oder Biegezug oder auch infolge Zwangsspannungen auf Zug beansprucht werden, müssen Zug- und Schub- bzw. Scherkräfte in den Verbundfugen zwischen den einzelnen Mauersteinen übertragen werden. Der Verbund zwischen Mauerstein und Mauermörtel beeinflusst daher maßgeblich die Tragfähigkeit und Rissicherheit von Mauerwerk.

Die Verbundfestigkeit dient zur quantitativen Erfassung der Haftung zwischen Mauerstein und Mauermörtel. Diese wird differenziert nach Haftscherfestigkeit und Haftzugfestigkeit. Während die Haftzugfestigkeit bei der Bemessung von biegezug-/schubbeanspruchten Mauerwerkbauteilen nach [17] nicht in Rechnung gestellt wird, ist die Haftscherfestigkeit eine bemessungsrelevante Baustoffkenngröße.

### 5.2 Haftscherfestigkeit

Durch die Haftscherfestigkeit werden die Scherkräfte erfasst, die entlang der Grenzfläche Mauerstein/Mauermörtel aufgenommen werden können. Bei gleichzeitiger Wirkung einer Auflast/Normalkraft zur Grenzfläche erhöht sich die Scherfestigkeit um den auflastabhängigen Reibungsanteil.

Die Haftscherfestigkeit kann entweder nach DIN 18555-5 [23] oder DIN EN 1052-3 [24] geprüft werden. Vergleichsuntersuchungen zwischen diesen beiden Prüfverfahren haben gezeigt, dass die Prüfwerte der Haftscherfestigkeit nach dem EN-Verfahren je nach Prüfkörpergeometrie und weiteren Randbedingungen etwa halb so groß wie die nach dem DIN-

Verfahren sein können, vgl. [7]. Der Prüffaktor resultiert aus einer unterschiedlichen Normal- und Schubspannungsverteilung in den Fugen, wie nichtlineare Finite-Elemente-Berechnungen gezeigt haben, s. [7]. Bedingt durch die Prüfkörpergeometrie kann beim EN-Versuch im Bruchzustand eine ungleichmäßige Spannungsverteilung resultieren, während die Spannungsverteilung beim DIN-Versuch dagegen deutlich gleichmäßiger ist.

In den Bildern 3 und 4 sind Haftscherfestigkeitswerte nach dem DIN-Verfahren und dem EN-Verfahren nach [7] dargestellt. Die große Bandbreite der Werte resultiert nach [7] aus z. T. sehr unterschiedlichen Prüfrandbedingungen (Prüfalter, Lagerungsklima etc.). Vor allem der Feuchtegehalt der Mauersteine beim Vermauern kann aufgrund des dadurch beeinflussten Wasserabsaugens durch die Mauersteine und die dadurch veränderten Eigenschaften des Mauermörtels zu sehr unterschiedlichen Haftscherfestigkeitswerten führen, vgl. Abschnitt 4.

Auf Basis dieser Werte wurden die in Tabelle 6 angegebenen, nach Stein und Mörtel differenzierten Anhaltswerte abgeleitet, s. [7]. Bei der Ableitung dieser Werte wurden lediglich diejenigen Mauerstein-Mauermörtel-Kombinationen berücksichtigt, für die mindestens 10 Serien vorlagen. Diese Anhaltswerte beziehen sich auf die Prüfung nach dem DIN-Verfahren. Dabei wurden die Versuchsergebnisse, die nach dem EN-Verfahren ermittelt wurden, mit dem Faktor 2 multipliziert, um jeweils auf den Wert nach dem DIN-Verfahren schließen zu können.

Die nach [17] anzusetzenden Haftscherfestigkeitswerte sind derzeit in Abhängigkeit der Mauermörtelart, jedoch nicht differenziert nach der Mauersteinart, angegeben, s. ebenfalls Tabelle 6. Die Werte basieren auf der Haftscherfestigkeitsprüfung nach dem DIN-Ver-

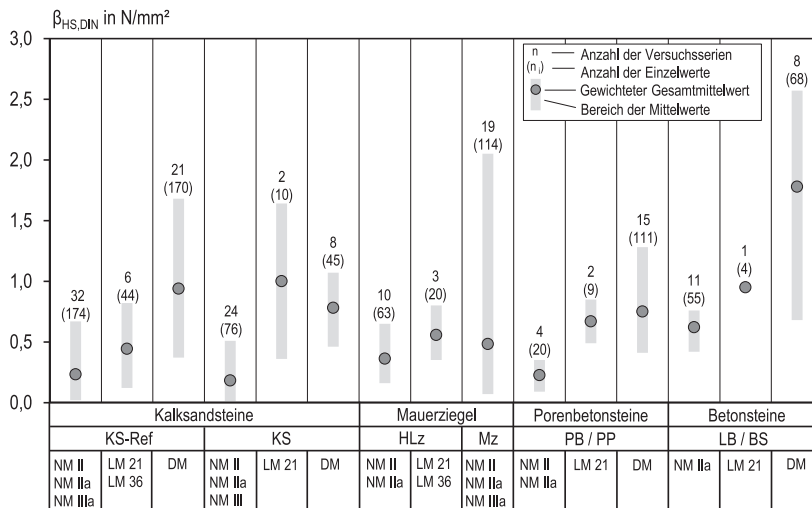


Bild 3. Bandbreite der Haftscherfestigkeitswerte nach dem DIN-Verfahren (Werte aus [7])



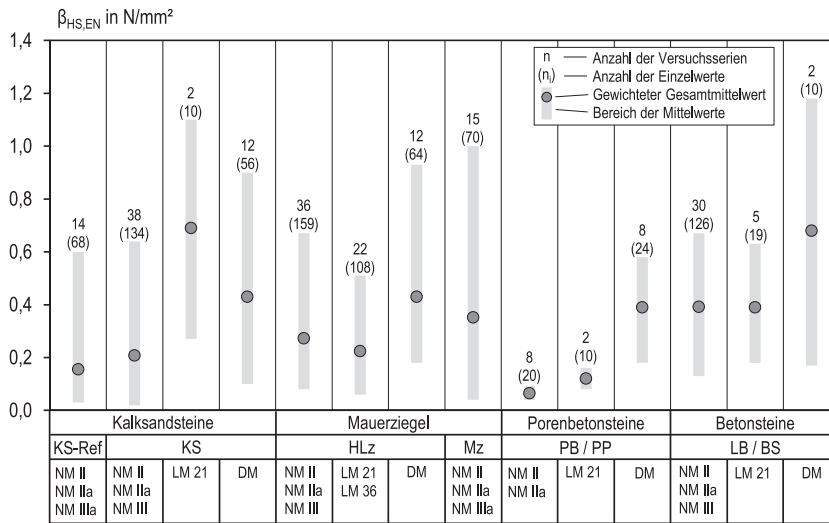


Bild 4. Bandbreite der Haftscherfestigkeitswerte nach dem EN-Verfahren (Werte aus [7])

Tabelle 6. Stein/Mörtel; Anhaltswerte für die Haftscherfestigkeit nach [7] und anzusetzende Haftscherfestigkeitswerte (charakteristische Werte) nach [17], differenziert nach Mauersteinart/-sorte bzw. Mörtelgruppe/-klasse

Stein/Mörtel	Haftscherfestigkeit $\beta_{HS}$ nach [7]				Charakteristische Haftscherfestigkeit $f_{v,k0}$ nach [17]			
	NM IIa	NM III	LM 36	DM	NM IIa	NM III	LM 36	DM
Mauermörtel	M 5	M 10	M 5	M 10	M 5	M 10	M 5	M 10
Mauerstein	N/mm <sup>2</sup>				N/mm <sup>2</sup>			
KS-Ref	0,20	–	–	–	0,18	0,22	0,18	0,22
KS (ohne KS-Ref)	0,25	0,30	–	0,85	–			
HLz	0,45	–	0,50	–	–			
Mz	0,35	–	–	–	–			
PP	–	–	–	0,75	–			
Vbl, Hbl, Hbn	0,55	–	–	1,70	–			

fahren mit dem als ungünstig angesehenen Kalksand-Referenzstein. Nähere Erläuterungen zu diesen Werten können [8] entnommen werden. Ein Vergleich der anzusetzenden Haftscherfestigkeitswerte mit den nach Mauerstein bzw. Mauermörtel differenzierten Anhaltswerten zeigt, dass teilweise deutlich höhere Haftscherfestigkeitswerte angesetzt werden könnten. Bei der Biegezugbeanspruchung parallel zu den Lagerfugen wird zur Berechnung der Biegezugfestigkeit bei Fugenversagen ersatzweise die Haftscherfestigkeit angesetzt (s. Abschnitt 6.2.4). Zutreffender wäre stattdessen, die Torsionsscherfestigkeit zugrunde zu legen. In [7] und [9] wird darauf speziell eingegangen.

### 5.3 Haftzug- und Biegehaftzugfestigkeit

Die Kenngröße Haftzugfestigkeit impliziert die Annahme einer zentrischen Zugbeanspruchung, die senkrecht zur Grenzfläche zwischen Mauerstein und Mauermörtel angreift. Das Vorhandensein eines Biegemoments, das nur in einem Teilbereich (Zugzone) eine Zugspannung hervorruft, erfordert die Definition einer weiteren Kenngröße, genannt Biegehaftzugfestigkeit. Diese Kennwerte sind u. a. für die Biegezugfestigkeit von Mauerwerk senkrecht zu den Lagerfugen von Relevanz. Eine Norm bzw. Richtlinie für die Prüfung der zentrischen Haftzugfestigkeit existiert nicht. Die Prüfung der Biegehaftzugfestigkeit mit dem Bondwrench-Verfahren ist in DIN EN 1052-5 [25] geregelt. In Tabelle 7 sind Versuchsdaten aus [1] zusammengefasst.

10 A1 Eigenschaften und Eigenschaftswerte von Mauersteinen, Mauermörtel und Mauerwerk

**Tabelle 7.** Stein/Mörtel; Haftzugfestigkeit; Prüfalter im Allgemeinen mind. 14 Tage (aus [1])

Mauerstein		Mauermörtel	Prüfverfahren <sup>2)</sup>	Haftzugfestigkeit $\beta_{HZ}$			
Art, Sorte	Feuchtezustand <sup>1)</sup>			$\bar{x}$	min x	max x	n ( $n_i$ )
				N/mm <sup>2</sup>			–
HLz	l	NM IIa	Z	0,48	<sup>3)</sup>	<sup>3)</sup>	16
	l, f	NM IIa	BW	0,44	0,23	0,58	5
	l	LM 21	BW	0,07	<sup>3)</sup>	<sup>3)</sup>	2
	f	LM 21	BW	0,17	<sup>3)</sup>	<sup>3)</sup>	2
	l	DM	BW	0,19	0,10	0,32	3 (15)
KS	l	NM IIa	BW	0,14	<sup>3)</sup>	<sup>3)</sup>	2
	f	NM IIa	BW	0,42	<sup>3)</sup>	<sup>3)</sup>	1
	l, f	DM	BW	0,61	0,43	<sup>3)</sup>	20
	l	DM	Z	0,42	0,24	0,82	6 (30)
KS-PE	l	DM	Z	0,67	0,49	0,82	5
	l	DM	Z	0,29 <sup>4)</sup>	0,26 <sup>4)</sup>	0,36 <sup>4)</sup>	5 <sup>4)</sup>
PP	l, f	DM	Z	0,37	0,25	0,50	14

- 1) l, f: lufttrocken, feucht
- 2) Z: zentrisch; BW: Bondwrench
- 3) Keine Angabe von Einzelwerten
- 4) Prüfalter unter 14 Tage

- $\bar{x}$ , min x, max x Mittelwert, Kleinstwert, Größtwert in N/mm<sup>2</sup>
- n Anzahl der Versuchsserien
- ( $n_i$ ) Anzahl der Einzelwerte

## 6 Mauerwerk

### 6.1 Allgemeines

Die Eigenschaftswerte von Mauerwerk können aufgrund seiner ausgeprägten Anisotropie und Heterogenität in Abhängigkeit der zahlreichen in der Praxis vorkommenden Mauerstein-Mauermörtel-Kombinationen sehr unterschiedlich sein und weichen zudem teilweise deutlich von denen anderer Baustoffe ab. Mauerwerk ist ein Baustoff, der sich in erster Linie für druckbeanspruchte Bauteile eignet. Die Beanspruchbarkeit auf Zug, Biegezug und Schub ist wesentlich geringer als die auf Druck. Die nachfolgenden Abschnitte enthalten eine Übersicht über die für die unterschiedlichen Beanspruchungen maßgebenden Festigkeits- und Verformungseigenschaften von Mauerwerk.

### 6.2 Festigkeitseigenschaften

#### 6.2.1 Druckfestigkeit

Die Druckfestigkeit von Mauerwerk kann sowohl experimentell als auch rechnerisch ermittelt werden. Die Prüfung der Mauerwerkdruckfestigkeit ist in DIN EN 1052-1 [26] geregelt.

Zur Ermittlung eines charakteristischen Wertes  $f_k$  der Mauerwerkdruckfestigkeit, bezogen auf eine Schlankheit  $\lambda = 5$ , kann folgende Gl. (1) nach [17] angewendet werden:

$$f_k = K \cdot f_{st}^\alpha \cdot f_m^\beta \quad (1)$$

mit

$f_k$  charakteristische Druckfestigkeit von Mauerwerk in N/mm<sup>2</sup>

K,  $\alpha$ ,  $\beta$  Faktor und Exponenten, ermittelt über Regressionen ( $\beta = 0$  für LM und DM)

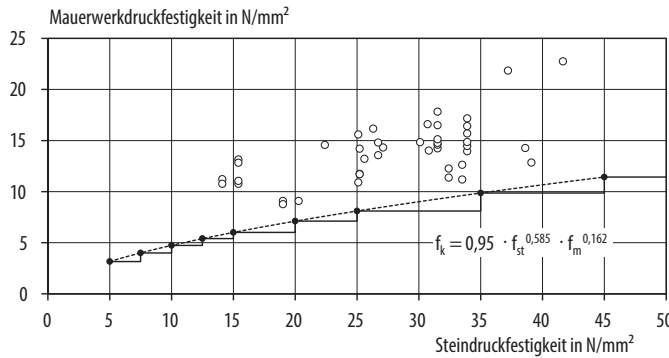
$f_{st}$  umgerechnete mittlere Mindeststeindruckfestigkeit in N/mm<sup>2</sup>

$f_m$  die der Mörtelklasse zugeordnete Festigkeit des Mauermörtels in N/mm<sup>2</sup>

Werte für die Parameter K,  $\alpha$  und  $\beta$  sind [17] zu entnehmen. Diese wurden für die gebräuchlichsten Mauerstein-Mauermörtel-Kombinationen aus zahlreichen Versuchsergebnissen von Mauerwerkdruckversuchen abgeleitet. Die umgerechnete mittlere Mindeststeindruckfestigkeit  $f_{st}$  ergibt sich aus der Druckfestigkeitsklasse multipliziert mit dem Faktor 1,25. Bei der Mauermörtelfestigkeit  $f_m$  sind [17] und DIN 20000-412 [22] zu beachten.

Die Druckfestigkeit von Mauerwerk hängt nicht nur von den Festigkeitseigenschaften seiner Ausgangsstoffe ab, sondern von einer Vielzahl weiterer Parameter. In [3] wird auf zwei wesentliche Parameter näher eingegangen: Die horizontalen Verformungsunterschiede von Mauerstein und Mauermörtel unter vertikaler Druckbeanspruchung sowie die hygri-sche Wechselwirkung zwischen dem Wasserabsaugverhalten des Mauersteins und dem Wasserrückhaltevermögen des Mörtels.

Bild 5 zeigt beispielhaft anhand der Auswertung von Druckversuchen an Mauerwerk aus Kalksand-Vollsteinen und Kalksand-Blocksteinen in Kombination



**Bild 5.** Druckfestigkeit von Mauerwerk aus Kalksand-Vollsteinen und Kalksand-Blocksteinen mit Normalmauermörtel der Mörtelklasse M5 in Abhängigkeit von der Steindruckfestigkeit

mit Normalmauermörtel der Mörtelklasse M5, wie unterschiedlich hoch die Druckfestigkeit von Mauerwerk im Versuch bei annähernd gleichen Steindruckfestigkeitswerten ausfallen kann. Dargestellt sind zum einen die auf eine Schlankheit der Mauerwerkswände  $\lambda = 5$  umgerechneten Versuchswerte der Mauerwerkdruckfestigkeit  $\beta_{D,mw}$  in Abhängigkeit der geprüften Steindruckfestigkeit  $\beta_{D,st}$  einschließlich Formfaktor. Zusätzlich enthält das Diagramm die gemäß [17] ansetzbaren  $f_k$ -Werte in Abhängigkeit der aus der jeweiligen Steifigkeitsklasse umgerechneten mittleren Mindeststeindruckfestigkeit  $f_{st}$ . Diese Gegenüberstellung von reinen Versuchsdaten und normativ geregelten, charakteristischen Festigkeitswerten verdeutlicht, dass es sich bei der Ableitung der Mauerwerkdruckfestigkeit aus den einaxialen Druckfestigkeitswerten der Einzelkomponenten Mauerstein und Mauermörtel in den meisten Fällen nur um eine sehr grobe Näherungslösung handeln kann. Die Mauerwerkdruckfestigkeit einiger Mauerstein-Mauermörtel-Kombinationen kann deutlich über den gemäß der europäischen Norm ansetzbaren Druckfestigkeitswerten liegen.

### 6.2.2 Längsdruckfestigkeit

Für die Bemessung der Druckzone biegebeanspruchter Bauteile wird die Längsdruckfestigkeit des Mauerwerks benötigt.

Diese kann in Anlehnung an DIN EN 1052-1 [26] geprüft werden. Gegenüber der Druckbeanspruchung in Richtung Wandhöhe wurde die Druckbeanspruchung in Richtung Wandlänge jedoch bislang wenig experimentell untersucht.

Die rechnerische Bestimmung der Mauerwerk-Längsdruckfestigkeit erfolgt nach [17] mit derselben Gleichung und denselben Gleichungsparametern, die für die Bestimmung der Druckfestigkeit in Richtung Wandhöhe ermittelt wurden. Statt der Steindruckfestigkeit in Richtung Steinhöhe wird diejenige in Richtung Steinlänge angesetzt. Zudem wird der jeweilige K-Faktor mit 0,5 abgemindert. Diese Vorgehensweise berücksichtigt nicht das reale Tragverhalten von Mauerwerk unter einer Druckbeanspruchung in Wandlängsrichtung. Bei Mauerwerk mit unvermörtelten Stoßfugen müssen die im Stoßfugenbereich wir-

kenden Druckkräfte durch die Lagerfugen übertragen werden. Die maximal erreichbare Längsdruckfestigkeit von Mauerwerk wird deshalb maßgeblich durch die Haftscherfestigkeit zwischen Mauerstein und Mauermörtel begrenzt. Bei Mauerwerk mit vermörtelten Stoßfugen spielt neben der Längsdruckfestigkeit der Mauersteine auch die Druckfestigkeit des Mauermörtels in der Stoßfuge eine wesentliche Rolle.

Um zutreffende Mindestwerte der Mauerwerk-Längsdruckfestigkeit zu definieren und eine vereinfachte und auf der sicheren Seite liegende Bemessung zu ermöglichen, werden in [10] Grenzfälle – in Abhängigkeit der Versagens- und Stoßfugenausbildungsart des Mauerwerks – betrachtet und fallweise Berechnungsgleichungen definiert.

### 6.2.3 Zugfestigkeit

Die Zugfestigkeit ist eine wesentliche Kenngröße zur Beurteilung der Rissicherheit bei Bauteilen ohne wesentliche Auflast – wie Verblendschalen, Ausfachungsmauerwerk, nichttragende innere Trennwände – oder von Außen- und Innenwänden, die beispielsweise unterschiedlichen Formänderungen unterliegen. Dabei sind zwei Belastungsrichtungen (Richtung Wandlänge und -höhe) sowie jeweils zwei Versagensarten (Stein- und Fugensversagen) zu betrachten.

Die Mauerwerkzugfestigkeit kann sowohl experimentell als auch rechnerisch ermittelt werden. Die Prüfung der Zugfestigkeit von Mauerwerk ist nicht normativ geregelt.

In Tabelle 8 sind Werte für die Mauerwerk-Längszugfestigkeit aus [1] bzw. [11] angegeben. Untersuchungen zur Bestimmung der Zugfestigkeit in Richtung Wandhöhe wurden bislang nur sehr wenige durchgeführt, sodass keine abgesicherten Werte genannt werden können.

Bei der Herleitung von Berechnungsansätzen zur Bestimmung der Mauerwerk-Längszugfestigkeit in [12] wurde für beide Versagensarten davon ausgegangen, dass in den Stoßfugen, auch wenn sie vermörtelt sind, keine Zugkräfte übertragen werden können. Der Grund hierfür ist, dass die Stoßfugen nicht überdrückt sind und die Haftzugfestigkeit zwischen Mauerstein und Mauermörtel i. d. R. aufgrund des Mörtelschwin-

**Tabelle 8.** Mauerwerk; Zugfestigkeit bei einer Zugbeanspruchung in Wandlängsrichtung (aus [1] bzw. [11])

Mauerstein			Mauermörtel		SF	Zugfestigkeit $f_t$	
Art, Sorte	Format	Druckfestigkeitsklasse	Art	Gruppe		N/mm <sup>2</sup>	n
Mz	NF	28	NM	Ila	vm	0,45	1
KMz	NF	60	NM	IIla	vm	0,51	4
HLz	2DF	12	NM	II... III	vm	0,12 ... 0,21	8
HLz	2DF	60	NM	III	vm	0,82	3
KS	2DF, 5DF	12, 20	NM	Ila	um	0,24; 0,14	2
KS	2DF	12 ... 36	NM	II... III	vm	0,10 ... 0,41	22
KS L	2DF	12	NM	II, III	vm	0,07 ... 0,09	6
KS	2DF	20	DM		vm	0,65	2
PB	2DF	2	NM	II	vm	0,09	3
PB	2DF	6	NM	III	vm	0,11	2
PP	2DF, 16DF	2	DM		um	0,04 ... 0,14	4
PP	2DF	2	DM		vm	0,16	1
Vbl	10DF	2	LM21	Ila	um	0,03	1
V, Vbl	2DF, 8DF	2	NM	II, IIa	vm	0,16 ... 0,26	6
V	2DF	12	NM	III	vm	0,58	3
V	2DF	2	DM		um	0,21	1
V	2DF	2	DM		vm	0,25	1
Hbl	10DF	2	LM36	Ila	vm	0,17	1
Hbl	10DF	2	NM	Ila	vm	0,13	1

SF: Stoßfugen; vm: vermörtelt; um: unvermörtelt; n: Anzahl der Einzelwerte

dens und einer oftmals mangelhaften Ausführung vernachlässigbar klein ist.

Für den Fall Steinversagen wird angenommen, dass die im Bereich einer Steinlage und Lagerfuge in Wandlängsrichtung auftretenden Zugspannungen nur durch einen halben Mauerstein und die Lagerfuge übertragen werden. In diesem Fall ist die Mauerwerk-Längszugfestigkeit näherungsweise halb so groß wie die Steinlängszugfestigkeit, vgl. Gl. (2), da die Dicke der Lagerfuge i. d. R. deutlich geringer ist als die Mauersteinhöhe. Wesentliche Einflussgröße auf die Mauerwerk-Längszugfestigkeit bei Steinversagen ist daher die Steinzugfestigkeit in Richtung Steinlänge.

$$f_t \approx f_{t,u}/2 \tag{2}$$

mit

$f_t$  Mauerwerk-Längszugfestigkeit bei Steinversagen in N/mm<sup>2</sup>

$f_{t,u}$  Steinlängszugfestigkeit in N/mm<sup>2</sup>

Für den Fall Fugenversagen wird angenommen, dass die in Wandlängsrichtung auftretenden Zugkräfte im Bereich der Lagerfuge über die Überbindelänge durch Scherkräfte zwischen Mauerstein und Mauermörtel in die jeweils nächste Steinlage übertragen werden. Die Mauerwerk-Längszugfestigkeit ist in diesem Fall erreicht, wenn die in der Lagerfuge auftretenden Scherspannungen die Scherfestigkeit überschreiten. Die wesentlichen Einflussgrößen auf die Mauerwerkzugfestigkeit bei diesem Belastungs- und Versagensfall sind daher die auf die Mauersteinhöhe be-

zogene Überbindelänge und die Scherfestigkeit, die sich aus der Haftscherfestigkeit und ggf. dem auflastabhängigen Reibungsanteil zwischen Mauerstein und Mauermörtel zusammensetzt, siehe Gleichungen (3a) bzw. (3b).

$$f_t \approx f_{v0} \cdot l_{ol}/h_u \quad (\text{ohne Auflast}) \tag{3a}$$

bzw.

$$f_t \approx (f_{v0} + \mu \cdot \sigma_d) \cdot l_{ol}/h_u \quad (\text{mit Auflast}) \tag{3b}$$

$f_t$  Mauerwerk-Längszugfestigkeit bei Fugenversagen in N/mm<sup>2</sup>

$f_{v0}$  Haftscherfestigkeit in N/mm<sup>2</sup>

$l_{ol}$  Überbindelänge in mm

$h_u$  Steinhöhe in mm

$\mu$  Reibungsbeiwert

$\sigma_d$  Druckspannung in Richtung Wandhöhe in N/mm<sup>2</sup>

Bei einer Zugbeanspruchung in Richtung Wandhöhe kann die Mauerwerkzugfestigkeit näherungsweise gleich der Steinzugfestigkeit in Richtung Steinhöhe für den Fall Steinversagen oder gleich der Haftzugfestigkeit zwischen Mauerstein und Lagerfugenmörtel für den Fall Fugenversagen angesetzt werden. Die Haftzugfestigkeit wird hier berücksichtigt, da im Gegensatz zur Beanspruchung in Wandlängsrichtung davon ausgegangen wird, dass der Lagerfugenmörtel sorgfältig aufgetragen wurde und die Lagerfuge aufgrund der vertikalen Beanspruchung überdrückt wird.

### 6.2.4 Biegezugfestigkeit

Biegebeanspruchungen im Mauerwerk entstehen durch horizontale Lasten, die senkrecht zur Wandebene wirken. Die Biegezugfestigkeit von Mauerwerk ist daher von großer Bedeutung bei Ausfachungsflächen und Verblendschalen von zweischaligem Mauerwerk bei Einwirkung von Windlasten (Sog und Druck), aber auch bei mit Erddruck belasteten Kellerwänden. Aufgrund der Anisotropie von Mauerwerk müssen zwei Beanspruchungsrichtungen unterschieden werden: senkrecht und parallel zur Lagerfuge. Je nach Beanspruchungsrichtung entstehen entlang der Wandhöhe oder der Wandlänge Zug- und Druckspannungen. Bei einigen Konstruktionen, wie Ausfachungsflächen oder Verblendschalen, treten jedoch meist zweiachsig Biegebeanspruchungen auf. Diese verlaufen sowohl senkrecht als auch parallel zur Lagerfuge.

Die Überschreitung der Biegezugfestigkeit einer Mauerwerkwand führt bei einer Biegebeanspruchung parallel zu den Lagerfugen zur Bildung einer Bruchebene senkrecht zu den Lagerfugen, während aus einer Biegebeanspruchung senkrecht zu den Lagerfugen eine Bruchebene parallel zu den Lagerfugen resultiert. In beiden Fällen können, wie bei der Zugfestigkeit, die Versagensfälle Stein und Fuge unterschieden werden.

Die Bestimmung der Biegezugfestigkeit von Mauerwerk kann getrennt nach der Beanspruchungsrichtung sowohl rechnerisch als auch experimentell erfolgen.

Experimentell wird die Biegezugfestigkeit im Vierpunkt-Biegeversuch nach DIN EN 1052-2 [27] ermittelt.

In Bild 6 sind Ergebnisse zu Untersuchungen der Biegezugfestigkeit senkrecht zur Lagerfuge dargestellt, die

in [13] ausgewertet wurden. Neuere Erkenntnisse sind in [9] enthalten. Die Bandbreite der Werte in Bild 6 ist je nach Materialkombination verhältnismäßig groß.

Die Biegezugfestigkeit senkrecht zu den Lagerfugen  $f_{xk1}$  (mit einer Bruchebene parallel zu den Lagerfugen) darf in tragenden Wänden nach [17] nicht in Rechnung gestellt werden. Lediglich bei Wänden aus Planenelementen, die kurzzeitig senkrecht zur Wandebene beansprucht werden, darf normgemäß ein Wert  $f_{xk1} = 0,2 \text{ N/mm}^2$  zugrunde gelegt werden. In Abhängigkeit der gewählten Materialkombination wäre der Ansatz eines höheren Wertes gerechtfertigt, vgl. Bild 6.

Die charakteristische Biegezugfestigkeit parallel zu den Lagerfugen  $f_{xk2}$  (mit einer Bruchebene senkrecht zu den Lagerfugen) wird nach [17] als Kleinstwert aus den Kriterien Fugen- und Steinversagen bestimmt. Die dort angegebenen Berechnungsgleichungen basieren auf den Berechnungsansätzen zur Bestimmung der Längszugfestigkeit gemäß Abschnitt 6.2.3.

Eine genauere Analyse geometrischer Einflussgrößen hat gezeigt, dass neben den mechanischen Eigenschaften und dem Überbindemaß auch die Wanddicke einen maßgeblichen Einfluss auf die Biegezugfestigkeit des Mauerwerks parallel zu den Lagerfugen ausübt, s. [9]. Durch den Ansatz baustoffspezifischer Werte für die Steinlängszugfestigkeit und die Anfangsscherfestigkeit der gewählten Mauerstein-Mauermörtel-Kombination besteht die Möglichkeit, über die nach [17] anzusetzenden Werte hinaus höhere Biegezugfestigkeiten zu erzielen, vgl. Abschnitte 2.1.3 und 5.2.

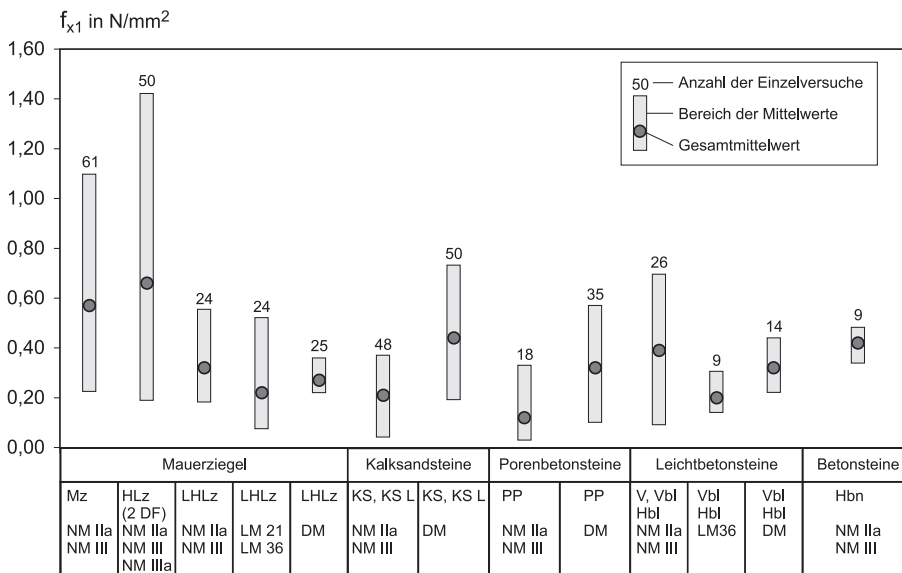


Bild 6. Bandbreite der Biegezugfestigkeitswerte senkrecht zur Lagerfuge (aus [13])

### 6.2.5 Schubfestigkeit

Durch horizontale Lasten wie Erddruck, Wind oder auch Erdbeben können Mauerwerkswände sowohl in Wandebene auf Scheibenschub als auch senkrecht zur Wandebene auf Plattenschub beansprucht werden. Die Scheibenschubbeanspruchung ist insbesondere bei aussteifenden Wänden von Bedeutung.

Für die Bestimmung der Schubfestigkeit von Mauerwerk existiert kein genormtes Prüfverfahren. Neben der experimentellen Bestimmung besteht die Möglichkeit, die Schubfestigkeit von Mauerwerk rechnerisch zu ermitteln.

Der Nachweis des Tragwiderstands bei Querkraftbeanspruchung erfolgt über den Grenzwert  $f_{vlt}$  der charakteristischen Schubfestigkeit. Analog zur rechnerischen Ermittlung der Biegezugfestigkeit besteht auch bei der Berechnung des Grenzwerts  $f_{vlt}$  die Möglichkeit, baustoffspezifische Werte für die Steinlängszugfestigkeit (Scheibenschub) und die Anfangsscherfestigkeit

(Scheiben- und Plattenschub) der gewählten Mauerstein-Mauermörtel-Kombination anzusetzen, um höhere Schubfestigkeitswerte zu erzielen, vgl. Abschnitt 2.1.3 und 5.2.

### 6.3 Verformungseigenschaften

#### 6.3.1 Elastizitätsmodul

Der Elastizitätsmodul von Mauerwerk ist eine wichtige Kenngröße, die das Verformungsverhalten von Mauerwerk bei kurzzeitiger Lasteinwirkung in dem Last- bzw. Spannungsbereich von einem Drittel der Höchstspannung kennzeichnet. In diesem Bereich kann der Zusammenhang zwischen Belastung bzw. Spannung und der daraus resultierenden Verformung (Dehnung) näherungsweise als linear angesehen werden.

Für bestimmte Bemessungsfälle und für die Beurteilung der Rissicherheit sind der Druck-E-Modul in

**Tabelle 9.** Mauerwerk; Regressionsgleichungen zur Bestimmung der Elastizitätsmoduln unter Druck- sowie Zugbeanspruchung in Abhängigkeit der Mauerwerkdruck- bzw. Steindruckfestigkeit bzw. Mauerwerkzugfestigkeit für die jeweilige Belastungsrichtung (aus [1])

Mauersteine		Mauermörtel	Druck-E-Modul			Längsdruck-E-Modul		Längszug-E-Modul
			$E_D$		Wertebereich Einzelwerte	$E_{D,I}$	Wertebereich Einzelwerte	$E_{Z,I}$
			N/mm <sup>2</sup>		%	N/mm <sup>2</sup>	%	N/mm <sup>2</sup>
Kalksandsteine	KS	NM	$500 \cdot \beta_D$	–	±50	$300 \cdot \beta_{D,I}$	±50	$24\,500 \cdot \beta_{Z,I}$ (0,77)
	KS L					$700 \cdot \beta_{D,I}$		
	KS, KS L	DM	$500 \cdot \beta_D$	–	±50	–	–	
Leichtbetonsteine	LB	LM	$1240 \cdot \beta_D^{0,77}$	–	±20	–	–	–
		NM	$1040 \cdot \beta_D$	–	±20	–	–	$14\,800 \cdot \beta_{Z,I}$ (0,98)
		DM	$930 \cdot \beta_D$ (0,95)	$600 \cdot \beta_{D,st}$ (0,96)	–	–	–	–
Porenbetonsteine	PB	NM	$520 \cdot \beta_D$	$570 \cdot \beta_{D,st}^{0,69}$	±50	–	–	–
	PP	DM	$700 \cdot \beta_D^{0,85}$ (0,93) bzw. $560 \cdot \beta_D$ (0,91)	$470 \cdot \beta_{D,st}^{0,86}$ bzw. $350 \cdot \beta_{D,st}$	±20	$600 \cdot \beta_{D,I}$	±30	–
Mauerziegel	LHLz	LM	$1480 \cdot \beta_D$	–	±50	–	–	–
		NM	$1170 \cdot \beta_D$	–	±50	–	–	–
		DM	$1190 \cdot \beta_D$	$460 \cdot \beta_{D,st}$	±50	–	–	–
	Mz, HLz	NM	–	–	–	–	–	$15\,300 \cdot \beta_{Z,I}$ (0,99)

$\beta_D$  Mauerwerkdruckfestigkeit in N/mm<sup>2</sup>  
 $\beta_{D,st}$  Mauersteindruckfestigkeit in N/mm<sup>2</sup>  
 $\beta_{D,I}$  Mauerwerk-Längsdruckfestigkeit in N/mm<sup>2</sup>  
 $\beta_{Z,I}$  Mauerwerk-Längszugfestigkeit in N/mm<sup>2</sup>

$E_D$  Druck-E-Modul in N/mm<sup>2</sup>  
 $E_{D,I}$  Längsdruck-E-Modul in N/mm<sup>2</sup>  
 $E_{Z,I}$  Längszug-E-Modul in N/mm<sup>2</sup>  
 Werte in Klammern: Bestimmtheitsmaß der Regression

**Tabelle 10.** Mauerwerk mit Normalmauermörtel; Längsdehnung bei Höchstspannung und Querdehnzahl bei einer Druckbeanspruchung in Richtung Wandhöhe (aus [1])

Mauersteinsorte	Längsdehnung $\epsilon_{u,D}$		Querdehnzahl $\mu_D$	
	Mittelwert	Wertebereich	Mittelwert	Wertebereich
	mm/m		–	
HLz	1,8	1,0 ... 2,6	0,1	0,05 ... 0,23
KS, KS L	2,5	1,3 ... 3,9	0,1	0,07 ... 0,12
Hbl	1,6	0,9 ... 2,5	0,2	0,11 ... 0,34
V, Vbl	1,7	0,6 ... 4,0		
Hbn	1,0	0,5 ... 2,5	0,2	–
PB, PP	1,8 ... 2,0	1,4 ... 3,7	0,25	0,17 ... 0,32

Richtung Wandlänge und -höhe sowie der Längszug-E-Modul von Relevanz.

Der Druck- bzw. Zug-E-Modul kann in Druck- bzw. Zugversuchen an Mauerwerk mitbestimmt werden, wenn die Verformungen in den jeweiligen Belastungsrichtungen miterfasst werden. Bei zusätzlicher Verformungsmessung quer zur Belastungsrichtung kann zudem der Querdehnungsmodul bzw. die Querdehnzahl ermittelt werden.

Rechnerisch kann der Druck- bzw. Zug-E-Modul in Abhängigkeit von der Mauerwerkdruck- bzw. -zugfestigkeit beschrieben werden. Da die Mauerwerkdruckfestigkeit nicht immer bekannt ist, kann es hilfreich sein, Werte für den Druck-E-Modul in Abhängigkeit von der Steindruckfestigkeit anzugeben. In Tabelle 9 werden Gleichungen für die Berechnung des Druck-E-Moduls sowie des Zug-E-Moduls angegeben. Die Gleichungen entsprechen dem Stand in [1]; sofern nachvollziehbar, wurden Bestimmtheitsmaße (Best.) ergänzt. Die Werte für eine Längsdruckbeanspruchung beziehen sich auf Mauerwerk mit vermörtelten Stoßfugen. Für Mauerwerk mit unvermörtelten Stoßfugen ergeben sich nach [1] etwa halb so hohe Druck-E-Modul-Werte wie bei Mauerwerk mit vermörtelten Stoßfugen.

Wie aus Tabelle 9 ersichtlich, ergeben sich für eine Druckbeanspruchung Verhältniswerte Druck-E-Modul/Mauerwerkdruckfestigkeit in etwa zwischen 500 und 1500. Dieser Verhältniswert, bezogen auf den charakteristischen Wert der Mauerwerkdruckfestigkeit  $f_k$ , wird in [17] als Kennzahl  $K_E$  differenziert nach Mauersteinart angegeben.

Werte für den Druck-E-Modul in Abhängigkeit von der Mauersteinsorte, der Steinfestigkeitsklasse sowie der Mauermörtelart sind in [1] tabelliert. Diese Werte wurden aus Regressionsgleichungen berechnet.

Tabelle 10 enthält Werte für die Längsdehnung bei Höchstspannung (Bruchspannung) und die Querdehnzahl bei einer Druckbeanspruchung. Die Werte gelten für Mauerwerk mit Normalmauermörtel.

### 6.3.2 Feuchtedehnung, Kriechen, Wärmedehnung

Die Verformungskennwerte werden vorwiegend für die Beurteilung der Rissicherheit, z. T. aber auch für Bemessungsfälle benötigt. Zur Ermittlung der Kennwerte existiert derzeit keine Prüfnorm bzw. Richtlinie.

In [17] sind für die Mauerstein- und Mauermörtelarten Kennwerte für Feuchtedehnung, Kriechen und Wärmedehnung als Rechenwerte mit jeweiligen Wertebereichen angegeben. Zusammenhänge und Hinweise auf Prüfverfahren sind in [14] und [15] dargestellt.

## Literatur

### Monografien, Zeitschriftenartikel

- [1] Schubert, P. (2009) *Eigenschaftswerte von Mauerwerk, Mauersteinen, Mauermörtel und Putzen* in: Jäger, W. [Hrsg.] *Mauerwerk-Kalender 2009*. Berlin: Ernst & Sohn, S. 3–27.
- [2] Brameshuber, W. (2016) *Eigenschaften von Mauersteinen, Mauermörtel, Mauerwerk und Putzen* in: Jäger, W. [Hrsg.] *Mauerwerk-Kalender 2016*. Berlin: Ernst & Sohn, S. 3–29.
- [3] Graubohm, M. (2019) *Experimentelle und numerische Untersuchungen zum Drucktragverhalten von Mauerwerk* in: Jäger, W. [Hrsg.] *Mauerwerk-Kalender 2019*. Berlin: Ernst & Sohn, S. 265–292.
- [4] Schubert, P.; Laurini, G. (1996) *Einfluß der Zusammensetzung von Mauermörtel auf die Eigenschaften im Mauerwerk – Wasserhaushalt in der Mörtelfuge, Haftfestigkeit*, Institut für Bauforschung, Aachen, Forschungsbericht Nr. F 444.
- [5] Riechers, H.-J. (2000) *Ein neues Modell zur Beschreibung der Festigkeitsentwicklung von Mauermörtel in der Fuge*, Dissertation, RWTH Aachen.
- [6] Schubert, P.; Heer, B. (2000) *Einfluß der Zusammensetzung von Mauermörtel auf seine Eigenschaften im Mauerwerk*

werk, Institut für Bauforschung, Aachen, Forschungsbericht Nr. F 684.

[7] Brameshuber, W.; Graubohm, M.; Schmidt, U. (2006) *Festigkeitseigenschaften von Mauerwerk, Teil 4: Scherfestigkeit* in: Jäger, W. [Hrsg.] *Mauerwerk-Kalender 2006*. Berlin: Ernst & Sohn, S. 193–225.

[8] Brameshuber, W.; Saenger, D. (2013) *Erläuterungen zur Haftischerfestigkeit in Mauerwerk* 17, H. 1, S. 2–7.

[9] Schmidt, U.; Brameshuber, W. (2013) *Experimentelle und numerische Untersuchungen zur Biegezugfestigkeit von Mauerwerk* in: Jäger, W. [Hrsg.] *Mauerwerk-Kalender 2009*. Berlin: Ernst & Sohn, S. 655–687.

[10] Saenger, D.; Brameshuber, W. (2016) *Längsdruckfestigkeit von Mauerwerk – Vereinfachter Berechnungsansatz in Mauerwerk* 20, H. 5, S. 340–351.

[11] Schubert, P. (2009) *Festigkeit und Verformungseigenschaften von Mauerwerk unter Zugbeanspruchung parallel zu den Lagerfugen, Mauerwerk* 13, H. 6, S. 364–370.

[12] Mann, W. (1979) *Grundlagen der Bemessung von Ingenieurmauerwerk* in: Funk, P. [Hrsg.] *Mauerwerk-Kalender 1979*. Berlin: Ernst & Sohn, S. 35–67.

[13] Schmidt, U.; Schubert, P. (2004) *Festigkeitseigenschaften von Mauerwerk; Teil 2: Biegezugfestigkeit* in: Irmschler, H.-J., Jäger, W., Schubert, P. [Hrsg.] *Mauerwerk-Kalender 2004*. Berlin: Ernst & Sohn, S. 31–63.

[14] Schubert, P. (1992) *Formänderungen von Mauersteinen, Mauermörtel und Mauerwerk* in: Funk, P. [Hrsg.] *Mauerwerk-Kalender 1992*. Berlin: Ernst & Sohn, S. 623–637.

[15] Schubert, P. (2002) *Schadenfreies Konstruieren mit Mauerwerk; Teil 1: Formänderungen von Mauerwerk – Nachweisverfahren, Untersuchungsergebnisse, Rechenwerte* in: Irmschler, H.-J., Schubert, P. [Hrsg.] *Mauerwerk-Kalender 2002*. Berlin: Ernst & Sohn, S. 313–331.

### Normen

[16] DIN EN 772-1:2016-05 (2016) *Prüfverfahren für Mauersteine – Teil 1: Bestimmung der Druckfestigkeit*. Berlin: Beuth.

[17] DIN EN 1996-1-1/NA:2019-12 *Nationaler Anhang – National festgelegte Parameter – Eurocode 6: Bemessung und Konstruktion von Mauerwerksbauten – Teil 1-1: Allgemeine Regeln für bewehrtes und unbewehrtes Mauerwerk*. Berlin: Beuth.

[18] DIN EN ISO 15148:2018-12 (2018) *Wärme- und feuchtetechnisches Verhalten von Baustoffen und Bauprodukten – Bestimmung des Wasseraufnahmekoeffizienten bei teilweisem Eintauchen*. Berlin: Beuth.

[19] DIN EN 1015-11:2020-01 (2020) *Prüfverfahren für Mörtel für Mauerwerk – Teil 11: Bestimmung der Biegezug- und Druckfestigkeit von Festmörtel*. Berlin: Beuth.

[20] DIN 18555-4:2019-04 (2019) *Prüfung von Mörteln mit mineralischen Bindemitteln – Teil 4: Bestimmung der Längs- und Querdehnung sowie von Verformungskenngrößen von Mauermörteln (Festmörtel) im statischen Druckversuch*. Berlin: Beuth.

[21] DIN 18555-9:2019-04 (2019) *Prüfung von Mörteln mit mineralischen Bindemitteln – Teil 9: Bestimmung der Fugendruckfestigkeit von Festmörteln*. Berlin: Beuth.

[22] DIN 20000-412:2019-06 (2019) *Anwendung von Bauprodukten in Bauwerken – Teil 412: Regeln für die Verwendung von Mauermörtel nach DIN EN 998-2:2017-02*. Berlin: Beuth.

[23] DIN 18555-5:1986-03 (1986) *Prüfung von Mörteln mit mineralischen Bindemitteln – Festmörtel – Bestimmung der Haftischerfestigkeit von Mauermörteln*. Berlin: Beuth.

[24] DIN EN 1052-3:2007-06 (2007) *Prüfverfahren für Mauerwerk – Teil 3: Bestimmung der Anfangsscherfestigkeit (Haftischerfestigkeit)*. Berlin: Beuth.

[25] DIN EN 1052-5:2005-06 (2005) *Prüfverfahren für Mauerwerk – Teil 5: Bestimmung der Biegehaftzugfestigkeit*. Berlin: Beuth.

[26] DIN EN 1052-1:1998-12 (1998) *Prüfverfahren für Mauerwerk – Teil 1: Bestimmung der Druckfestigkeit*. Berlin: Beuth.

[27] DIN EN 1052-2:2018-12 (2018) *Prüfverfahren für Mauerwerk – Teil 2: Bestimmung der Biegezugfestigkeit*. Berlin: Beuth.