

- LAMÉ. *Leçons sur la théorie mathématique de l'élasticité des corps solides*. 2e édit. Paris 1866.
 WINKLER, E. Die Lehre von der Elasticität und Festigkeit etc. 1. Theil. Prag 1867.
 BARLOW, P. *Treatise on the strength of materials, with rules for application in architecture etc.* A new edit. by W. HUMBER. London 1867.
 ANDERSON, C. E. *The strength of materials and structures*. London 1872.
 MÜLLER, H. *Elementares Handbuch der Festigkeitslehre* etc. Berlin 1875.
 KURZ, A. *Taschenbuch der Festigkeitslehre* etc. Berlin 1877.
 GRASHOF, F. *Theorie der Elasticität und Festigkeit* etc. 2. Aufl.* Berlin 1878.
 KENT, W. *The strength of materials*. New York 1879.
 LAMBERT, P. *Tabellarische Zusammenstellung der Resultate aus der angewandten Festigkeitslehre, mit befonderer Berücksichtigung von Constructionen in Eifen und Holz*. Zürich 1880.
 LINGLIN, TH. *Traité élémentaire de la résistance des matériaux*. Paris 1880.
 MADAMET, A. *Résistance des matériaux*. Paris 1881.
 SERGENT, E. *Traité pratique de la résistance des matériaux*. 3e édit. Paris. Im Erfcheinen begriffen.

2. Kapitel.

Normalelasticität und Normalfestigkeit.

Die reine Normalelasticität kommt nur bei geraden Stäben vor, weshalb hier nur solche betrachtet werden sollen.

Die Elasticitätslehre giebt für die Normalelasticität folgende Grundgesetze:

1) Die Verlängerung, bezw. Verkürzung eines in feiner Axenrichtung, d. h. auf Normalelasticität beanspruchten Stabes ist, so lange die Beanspruchung innerhalb der Elasticitätsgrenze bleibt, der ursprünglichen Länge des Stabes direct proportional. Das Verhältniß der Verlängerung (positiv oder negativ genommen) zu der ursprünglichen Länge heist das Verlängerungsverhältniß.

2) Die Verlängerung eines, wie angegeben, beanspruchten Stabes ist, so lange die Spannung desselben innerhalb der Elasticitätsgrenze liegt, direct proportional der in dem Stab herrschenden Spannung. Ist also die Spannung im Stab N , so ist die Verlängerung, also auch das Verlängerungsverhältniß N -mal so groß, als bei der Spannung 1.

3) Das Verlängerungsverhältniß ist vom Material abhängig, aus welchem der Stab besteht. Für diese Abhängigkeit ist eine besondere Bezeichnung eingeführt. Nennt man die Verlängerung, welche ein Gewicht gleich der Kräfteinheit an einem Stabe hervorbringt, dessen Querschnitt gleich der Flächeneinheit ist, λ , die ursprüngliche Länge des Stabes vor der Verlängerung l , so ist für diesen Fall das Verlängerungsverhältniß $= \frac{\lambda}{l}$.

Dieses Verlängerungsverhältniß, welches je nach dem Material, aus welchem der Stab besteht, verschieden ist, bezeichnet man mit $\frac{1}{E}$ und nennt E den Elasticitäts-Modulus oder Elasticitäts-Coefficienten des betreffenden Materials. Demnach ist der Elasticitäts-Modulus E der reciproke Werth des (positiven oder negativen) Verlängerungsverhältnisses, welches durch die Spannung 1 an einem Stabe vom Querschnitt gleich der Flächeneinheit hervorgebracht wird.

Wirkt in dem Stabe eine Spannung N pro Flächeneinheit des Querschnittes, so ist nach 2. das Verlängerungsverhältniß N -mal so groß, als bei der Spannung 1 pro Flächeneinheit des Querschnittes; mithin ist sodann das Verlängerungsverhältniß

278.
Elasticitäts-
gesetze.

279.
Elasticitäts-
Coefficient.

$$\frac{\Delta l}{l} = \frac{N \cdot 1}{E} = \frac{N}{E}.$$

Wirkt auf einen Stab, dessen Querschnitt F Flächeneinheiten enthält, dessen Querschnitt also gleich F ist, eine Kraft P , und kann man annehmen, daß diese Kraft sich gleichmäÙig über den ganzen Querschnitt vertheilt, so ist die Spannung pro Flächeneinheit derselben $N = \frac{P}{F}$, und wenn man diesen Werth für N in die Gleichung für $\frac{\Delta l}{l}$ einsetzt, erhält man folgende wichtige Gleichung:

$$\frac{\Delta l}{l} = \frac{P}{FE} \quad \text{oder} \quad \Delta l = \frac{Pl}{FE} \quad \dots \dots \dots 1.$$

Die hier angegebenen Resultate gelten sowohl, wenn die Verlängerung eine positive, d. h. eine wirkliche Verlängerung, als auch wenn sie eine negative, d. h. eine Verkürzung ist. Sie gelten also sowohl für Zug- als auch für Druckbeanspruchungen; nur hat für erstere im Allgemeinen E einen anderen Werth, als für letztere.

Die Gleichung $N = \frac{P}{F}$ kann benutzt werden, um die GröÙe der Kraft zu bestimmen, mit welcher ein Stab von gegebenem Querschnitt höchstens auf Normal-elasticität beansprucht werden darf.

Nach dieser Gleichung ist $P = NF$. Wird für N der größte Werth eingesetzt, welchen das Material pro Flächeneinheit des Querschnittes höchstens erliden kann, ohne zerstört zu werden, d. i. der Festigkeits-Coefficient, so ergibt sich $P_{max} = N_{max} F$. In dieser Gleichung ist P_{max} diejenige Belastung, deren geringste Vergrößerung ein Zerreißen, bezw. Zerdrücken des Stabes zur Folge haben würde; N_{max} ist nach Früherem die Zug-, bezw. Druckfestigkeit. Die Stäbe werden nicht bis zu dieser Grenze beansprucht; vielmehr werden Sicherheits-Coefficienten eingeführt, welche für verschiedene Materialien verschiedene Werthe haben. Man trägt durch dieselben den etwa möglichen Ueberlastungen, den Fehlern im Material, den im Laufe der Zeit möglichen Veränderungen des Materials durch Rost, Faulen etc., den Stößen und anderen ungünstigen Einflüssen Rechnung.

Bezeichnet n den Sicherheits-Coefficienten, so ist als wirkliche Maximalbelastung des Stabes nur $\frac{1}{n}$ von P_{max} einzuführen, d. h. es darf nur sein:

$$P = \frac{N_{max} F}{n}.$$

Man nennt nun $\frac{N_{max}}{n}$ die zulässige Beanspruchung, die im Folgenden mit K bezeichnet werden soll. Es ist demnach

$$K = \frac{N_{max}}{n}.$$

Aus den vorstehenden Gleichungen folgt die Bedingungsgleichung für die QuerschnittsgröÙe:

$$F = \frac{P}{K} \quad \dots \dots \dots 2.$$

In dieser Gleichung bedeutet P die im ganzen Stabe herrschende Kraft. Welche Werthe von P und K einzusetzen sind, wird in den folgenden Artikeln entwickelt werden.

280.
Zulässige
Beanspruchung.

Für die Bestimmung der einem Stabe zu gebenden Querschnittsgröße mittels der Gleichung 2. sind zwei Methoden in Gebrauch: eine ältere weniger genaue, aber für überschlägliche Rechnungen wohl anwendbare, und eine neuere, welche sich auf die Resultate sorgfältiger Versuche gründet.

281.
Querschnitts-
bestimmung.
Ältere
Methode.

Der Weg bei Anwendung der älteren Methode ist folgender. Für P wird in die Gleichung 2. der Maximalwerth des im Stabe möglichen Zuges, bezw. Druckes eingefetzt, während die Werthe für K ausgeführten Constructionen und der Natur des Bauwerkes entsprechend angenommen werden. Diese Werthe sind andere, wenn das Bauwerk ein provisorisches, als wenn es ein definitives ist; sie sind ferner verschieden, je nachdem die Belastung mit starken Stößen oder mit mässigen Erschütterungen auftritt, sollen aber stets wesentlich unter der Beanspruchung an der Elasticitätsgrenze bleiben.

In der Columnne 5. der nachfolgenden Tabelle sind für die hauptfächlichsten Constructionsmaterialien die in der Praxis üblichen Werthe von K zusammengestellt; ferner sind in der Tabelle die Elasticitäts-Coefficienten, die Festigkeits-Coefficienten, so wie diejenigen Beanspruchungen angegeben, bei welchen die Elasticitätsgrenze erreicht wird. Naturgemäss können die in der Tabelle aufgeführten Werthe nur Mittelwerthe sein, die sich mit der Qualität des Materials, der Art der Beanspruchung und anderen Umständen ändern¹⁵⁴⁾.

1. Bezeichnung der Materialien	2. Elasticitäts- Coefficient E	3. Festigkeits-Coefficient bei Beanspruchung auf		4. Beanspruchung an der Elasticitätsgrenze auf		5. Zulässige Beanspruchung K für definitive Bauwerke					
		Zug	Druck	Zug	Druck	Belastung mit starken Stößen		Belastung mit mässigen Erschütterungen		provisorische Bauten, Belastung mit mässigen Er- schütterungen	
						Zug	Druck	Zug	Druck	Zug	Druck
Schmiedeeisen	2000	3500 bis 4000	3200 bis 3600	1,56	1,56	700	700	1000	1000	—	—
Gusseisen	1000	1250 bis 1450	7500 bis 8000	0,66	1,65 bis 1,9	—	—	250	500	—	—
Stahl	2200	8000	7000	3,0	3,0	1500	1500	1800	2000	—	—
Holz in der Faserrichtung:											
Eichenholz	120	965	487	0,26	0,21	—	—	90	65	180	130
Kiefernholz	120	820	410	0,29	0,22	—	—	80	60	160	110
Holz radial, d. h. in der Richtung der Jahresringe:											
Eichenholz	18,9	120	270	—	—	—	—	—	—	—	—
Kiefernholz	9,6	120	270	—	—	—	—	—	—	—	—
Mauerwerk:											
Gewöhnliches Backsteinmauerwerk in Kalkmörtel	—	—	—	—	—	—	—	0 bis 0,9	7	—	—
Gutes Backsteinmauerwerk in Cementmörtel	—	—	—	—	—	—	—	1,3	11	—	—
Bestes Mauerwerk	—	—	—	—	—	—	—	1,8 bis 2,0	14	—	—
Natürliche Steine:											
Granit	—	—	—	—	—	—	—	5 bis 6	45	—	—
Kalkstein	—	—	—	—	—	—	—	3	25	—	—
Sandstein	—	—	—	—	—	—	—	2 bis 4	16 bis 32	—	—
Marmor	—	—	—	—	—	—	—	3	24	—	—
	Tonnen pro 1 qcm	Kilogramm pro 1 qcm		Tonnen pro 1 qcm		Kilogramm pro 1 qcm					

Beispiele. 1) Eine schmiedeeiserne Stange werde im Maximum mit einer Zugkraft $P = 18750$ kg beansprucht. Es ist die Querschnittsgröße unter der Annahme zu bestimmen, dass die Stange einer definitiven Construction angehört und die Belastung nur mit mässigen Erschütterungen auftritt.

282.
Beispiele.

¹⁵⁴⁾ Siehe auch die in der I. Abtheilung auf S. 84 u. 85, 141 bis 148, 161 bis 169, 183 u. 184, 186, 188 bis 190, 203 u. 204, 210, 212, 213, 215 u. 216, 218, 223 mitgetheilten Angaben über die Elasticitäts- und Festigkeitsverhältnisse der verschiedenen Construction- und Ausbau-Materialien.

Nach obiger Tabelle ist für den vorliegenden Fall $K = 1000$, fonach

$$F = \frac{P}{K} = \frac{18\,750}{1000} = 18,75 \text{ qcm.}$$

Wenn die Stange aus Rundeisen conftruirt werden soll, so muß sein:

$$d = \sqrt{\frac{4F}{\pi}} = \sqrt{\frac{4 \cdot 18,75}{3,14}} = 4,9 \text{ cm.}$$

2) Bei einer gußeisernen gedrückten Stange sei die Maximal-Druckkraft $P = 5850 \text{ kg}$. Der Querschnitt derselben ist demnach, wenn die Construction wiederum als definitiv und die Belastung als mit mäfsigen Erschütterungen wirkend angenommen wird:

$$F = \frac{P}{K} = \frac{5850}{500} = 11,7 \text{ qcm.}$$

Bei Wahl eines kreisförmigen Querschnittes ergibt sich der Durchmesser d aus der Gleichung:

$$d = \sqrt{\frac{4F}{\pi}} = \sqrt{\frac{4 \cdot 11,7}{3,14}} = 3,8 \text{ cm.}$$

3) Auf einen Holzstab mit rechteckigen Querschnitt wirke ein Maximaldruck $P = 16\,000 \text{ kg}$. Der Stab soll einer provisorischen Construction, welche mäfsigen Erschütterungen ausgesetzt ist, angehören; das Material ist Kiefernholz. Es ergibt sich nach Gleichung 2.

$$F = \frac{16\,000}{110} = 145,4 \text{ qcm.}$$

Ein quadratischer Querschnitt von $12,1 \text{ cm}$ Seitenlänge würde demnach genügen.

Die im Vorstehenden gezeigte ältere Methode der Querschnittsbestimmung hat wesentliche Mängel. Bei der Wahl des Sicherheits-Coefficienten n und damit des Werthes für K ist den verschiedensten Einflüssen Rechnung zu tragen. Es ist zu beachten, ob die Belastung stofsweise oder ruhend wirkt, ob dieselbe in regelmäfsigen grösseren, bezw. kleineren Intervallen oder nur sehr selten auftritt, ob dieselbe im Stabe einen Wechsel zwischen Zug-, bezw. Druckbeanspruchung oder nur einen Wechsel zwischen grösserem oder geringerem Zug, bezw. Druck erzeugt, ob die Grenzbeanspruchungen weit aus einander oder nahe an einander liegen und Anderes mehr. Allen diesen Rücksichten konnte man durch Anwendung der älteren Methode nicht gerecht werden, da die Werthe von K je nach den Umständen wohl grösser oder kleiner gewählt werden konnten, aber ein bestimmtes Kriterium dafür nicht existirte. Auch die neuere Methode ist noch nicht so weit ausgebildet, um allen Verhältnissen Rechnung zu tragen; immerhin bedeutet dieselbe einen wesentlichen Fortschritt gegen früher.

Zur näheren Präcisierung der zulässigen Beanspruchung sind von *Wöhler*¹⁵⁵⁾ und *Spangenberg* ausgedehnte Versuche, allerdings nur mit Schmiedeeisen und Stahl, vorgenommen worden. Dieselben sollten hauptsächlich den Einfluß der wiederholten Beanspruchung feststellen und haben zur Auffindung wichtiger Gesetze geführt.

Für das Verständniß mögen folgende Bezeichnungen vorausgeschickt werden.

Tragfestigkeit ist diejenige Spannung, welche bei ruhender Belastung die Zerstörung des Materials, den Bruch herbeiführt. Bewegt sich die Inanspruchnahme des Materials zwischen bestimmten Grenzen, so nennen wir die obere Grenze die Maximalspannung, die untere Grenze die Minimalspannung.

Finden nur oder hauptsächlich Zugspannungen statt, so sollen die Zugspannungen als positive, die Druckspannungen als negative Spannungen eingeführt werden; finden dagegen nur oder vorwiegend Druckspannungen statt, so sollen die Druckspannungen als positive, die Zugspannungen als negative Größen

¹⁵⁵⁾ Vergl. hierüber:

Wöhler. Ueber die Versuche zur Ermittlung der Festigkeit von Axen. *Zeitschr. f. Bauw.* 1863, S. 233.

Wöhler. Resultate der in der Central-Werkstatt der Niederschlesisch-Märkischen Eisenbahn zu Frankfurt a. d. O. angestellten Versuche über die relative Festigkeit von Eisen, Stahl und Kupfer. *Zeitschr. f. Bauw.* 1866, S. 67.

Wöhler, A. Ueber die Festigkeitsversuche mit Eisen und Stahl. *Zeitschr. f. Bauw.* 1870, S. 73.

eingeführt werden. Im ersten Falle ist die Maximalspannung eine Zug-, im zweiten Falle eine Druckbeanspruchung.

Die Gesetze, zu welchen die *Wöhler'schen* Versuche geführt haben, lauten nun:

1) Der Bruch des Materials kann nicht nur durch eine ruhende Spannung herbeigeführt werden, welche die Tragfestigkeit überschreitet, sondern auch durch niedrigere Spannungen, falls diese häufig wiederholt werden.

2) Die Differenz der Spannungen ist für den Eintritt des Bruches, also für die Zerstörung des Materials maßgebend.

3) Bleibt die Maximalspannung unter einem gewissen Werthe, so tritt auch bei unendlich oft wiederholter Beanspruchung kein Bruch ein. Diese Grenzspannung nennt man nach *Launhardt* die Arbeitsfestigkeit des Materials.

4) Die Arbeitsfestigkeit ist desto größer, je größer die Minimalspannung ist.

Die Arbeitsfestigkeit, welche zu der Minimalspannung Null gehört, nennt *Launhardt* die Ursprungsfestigkeit und bezeichnet sie mit U . Die Ursprungsfestigkeit würde demnach diejenige Maximalspannung sein, welche niemals den Bruch herbeiführen würde, wenn der Stab zwischen den Beanspruchungen immer wieder in den spannungslosen Zustand zurückgeht.

Auf Grund der Resultate der *Wöhler'schen* Versuche sind nun von verschiedenen Autoren: *Launhardt*, *Gerber*, *Schäffer*, *Weyrauch*, *Winkler* u. A. Formeln für die Berechnung der Querschnitte aufgestellt, von denen wir die *Winkler'schen* ¹⁵⁶⁾ angeben und entwickeln wollen.

Wird die Arbeitsfestigkeit mit A , die zugehörige Minimalspannung mit C bezeichnet und bedeutet α eine noch zu bestimmende Constante, so folgert *Winkler* aus den Versuchsresultaten, daß nahezu stattfindet:

$$A = U + \alpha C \dots\dots\dots 3.$$

Man kann diese Gleichung auch für ruhende Belastung anwenden; für diese sind Maximal- und Minimalspannung einander gleich und zwar gleich der Tragfestigkeit, welche für Zugbeanspruchung mit Z bezeichnet werden möge. Es ist also für ruhende Belastung $A = Z$ und $C = Z$; es heißt daher die Gleichung für diesen Fall:

$$Z = U + \alpha Z, \dots\dots\dots 4.$$

woraus

$$U = Z(1 - \alpha) \dots\dots\dots 5.$$

Diese Ableitung könnte Bedenken erregen, weil nach obiger Erklärung die Arbeitsfestigkeit des Materials diejenige Maximalspannung ist, welche nie den Bruch herbeiführt, während wir unter Tragfestigkeit diejenige Spannung verstanden haben, welche bei ruhender Belastung den Bruch zur Folge hat. Man braucht jedoch nur statt der Tragfestigkeit eine um eine unendlich kleine Größe geringere Spannung zu substituieren, so wird diese bei ruhender Belastung niemals den Bruch herbeiführen, also für diese Belastungsart die Arbeitsfestigkeit sein. Die Gleichung 4. kann mithin als richtig angesehen werden.

Wird der Werth für U aus Gleichung 5. in 3. eingeführt, so ergibt sich:

$$A = (1 - \alpha) Z + \alpha C \dots\dots\dots 6.$$

Für Beanspruchung auf Zug erhält man nun aus den Versuchen im Mittel

	für Schmiedeeisen:	für Stahl:	
	$\alpha = 0,45$	$\alpha = 0,56$;	
mithin	$A = 0,55 Z + 0,45 C$	$A = 0,44 Z + 0,56 C$	7.

Da für Beanspruchung auf Druck zur Zeit genügende Versuche nicht vorliegen, so folgert *Winkler*, um für Druck eine brauchbare Formel zu erhalten, wie folgt.

Bezeichnet D die Tragfestigkeit, A_1 die Arbeitsfestigkeit und C_1 die zugehörige Minimalspannung für Druck, so kann man entsprechend der Gleichung 6. setzen:

$$A_1 = (1 - \alpha_1) D + \alpha_1 C_1, \dots\dots\dots 8.$$

in welcher Gleichung die Druckbeanspruchungen mit positivem Vorzeichen einzuführen sind. Wird nun die Arbeitsfestigkeit für diejenige Beanspruchung, bei welcher der Maximalzug gleich dem Maximaldruck ist, G genannt, d. h. ist G diejenige Arbeitsfestigkeit, welche einer zwischen $-G$ und $+G$ wechselnden Beanspruchung entspricht, so gilt für diese sowohl Gleichung 6., wie Gleichung 8. In Gleichung 6. ist sodann $A = G$ und $C = -G$ zu setzen, d. h. es wird:

$$G = (1 - \alpha) Z - \alpha G \dots\dots\dots 9.$$

¹⁵⁶⁾ Siehe: *Winkler, E. Wahl der zulässigen Inanspruchnahme der Eisenconstruktionen etc. Wien 1877.*

In Gleichung 8. ist $A_1 = G$ und $C_1 = -G$ zu setzen; mithin ergibt sich

$$G = (1 - \alpha_1) D - \alpha_1 G \dots \dots \dots 10.$$

Man erhält aus Gleichung 9. und 10. bezw.:

$$G = \left(\frac{1 - \alpha}{1 + \alpha}\right) Z \text{ und } G = \left(\frac{1 - \alpha_1}{1 + \alpha_1}\right) D.$$

Die Gleichsetzung beider Werthe für G ergibt:

$$\left(\frac{1 - \alpha}{1 + \alpha}\right) Z = \left(\frac{1 - \alpha_1}{1 + \alpha_1}\right) D, \text{ woraus } \alpha_1 = \frac{D(1 + \alpha) - Z(1 - \alpha)}{D(1 + \alpha) + Z(1 + \alpha)} \dots \dots \dots 11.$$

Man kann nun setzen

für Schmiedeeisen:	für Stahl:
$D = \frac{7}{8} Z$ und $\alpha = 0,45.$	$D = \frac{5}{4} Z$ und $\alpha = 0,56.$

Es folgt fonach aus den Gleichungen 11. und 8.

$\alpha_1 = 0,4$	$\alpha_1 = 0,63$
$A_1 = 0,6 D + 0,4 C_1$	$A_1 = 0,37 D + 0,63 C_1 \dots \dots \dots 12.$

Die vorstehenden Gleichungen 6. und 7., 8. und 12. dienen zur Bestimmung des Querschnittes für Stäbe, welche auf Normalfestigkeit, also auf Zug oder Druck beansprucht werden.

1) Stäbe, welche nur auf Zug beansprucht werden.

Der Maximalzug in einem Stabe sei P_{max} , der Minimalzug sei P_{min} . Der Querschnitt sei F ; alsdann ist die Maximalspannung im Stabe pro Flächeneinheit $= \frac{P_{max}}{F}$, die Minimalspannung pro Flächeneinheit $= \frac{P_{min}}{F}$. Die wirklich höchstens stattfindende Beanspruchung soll nur den n -ten Theil der betreffenden Arbeitsfestigkeit betragen, d. h. es soll sein:

$$\frac{P_{max}}{F} = \frac{A}{n} \text{ und } \frac{P_{min}}{F} = \frac{C}{n}.$$

Alsdann ist n der Sicherheits-Coefficient.

Aus Gleichung 6. folgt

$$\frac{A}{n} = (1 - \alpha) \frac{Z}{n} + \frac{\alpha C}{n} \text{ und } \frac{P_{max}}{F} = (1 - \alpha) \frac{Z}{n} + \alpha \frac{P_{min}}{F}.$$

Z ist die Beanspruchung bei ruhender Belastung, daher $\frac{Z}{n}$ die für ruhende Belastung zulässige Beanspruchung. Dieselbe möge K sein; alsdann ist

$$\frac{P_{max}}{F} = (1 - \alpha) K + \alpha \frac{P_{min}}{F} \text{ und } F = \frac{P_{max} - \alpha P_{min}}{(1 - \alpha) K} \dots \dots \dots 13.$$

Bezeichnet man den im Stabe durch die ruhende constante Belastung auftretenden Zug mit P_0 , den durch mobile Belastung allein auftretenden Maximalzug mit P_1 , so ist $P_{max} = P_0 + P_1$ und $P_{min} = P_0$, fonach nach Gleichung 13.

$$F = \frac{P_0 + P_1 - \alpha P_0}{(1 - \alpha) K} = \frac{P_0}{K} + \frac{P_1}{(1 - \alpha) K} \dots \dots \dots 14.$$

Die für ruhenden Zug zulässige Beanspruchung K kann nach *Winkler* unbedenklich für Schmiedeeisen mit 1400, für Stahl mit 1800 kg pro 1 qcm angenommen werden, so das sich ergibt

für Schmiedeeisen:	für Stahl:
$F = \frac{P_0}{1400} + \frac{P_1}{770}$	$F = \frac{P_0}{1800} + \frac{P_1}{792} \dots \dots \dots 15.$

Falls die mobile Belastung in Verbindung mit Stößen wirkt, empfiehlt es sich, denselben durch Vergrößerung des Werthes von P_1 Rechnung zu tragen. Es dürfte für die bei Hochbauten vorkommenden Fälle genügen, statt P_1 den Werth $1,2 P_1$ einzusetzen, so das dann die Gleichungen 15. übergehen in:

$$F = \frac{P_0}{1400} + \frac{P_1}{640} \text{ und } F = \frac{P_0}{1800} + \frac{P_1}{660} \dots \dots \dots 16.$$

284.
Eisenstäbe
beansprucht:
1) nur auf
Zug.

2) Stäbe, welche nur auf Druck beansprucht werden.

285.
2) nur auf Druck.

Durch Anwendung der Gleichung 8. erhält man mittels einer analog der obigen zu führenden Entwicklung (siehe Gleichung 13.)

$$F = \frac{P_{max} - \alpha_1 P_{min}}{(1 - \alpha_1) K_1} \dots \dots \dots 16^a.$$

Darin bedeutet P_{max} den größten im Stabe stattfindenden Druck, P_{min} den kleinsten im Stabe stattfindenden Druck. Bezeichnet wieder P_0 den durch die constante Belastung im Stabe auftretenden Druck, P_1 den durch mobile Belastung auftretenden Maximaldruck, so ist, wie oben, $P_{max} = P_0 + P_1$ und $P_{min} = P_0$, daher

$$F = \frac{P_0 + P_1 - \alpha_1 P_0}{(1 - \alpha_1) K_1} = \frac{P_0}{K} + \frac{P_1}{(1 - \alpha_1) K_1} \dots \dots \dots 17.$$

Die zulässige Beanspruchung K_1 auf Druck kann für Schmiedeeisen mit 1200, für Stahl mit 2200 kg pro 1 qcm angenommen werden, und es ergibt sich alsdann

für Schmiedeeisen:	für Stahl:	
$F = \frac{P_0}{1200} + \frac{P_1}{720}$	$F = \frac{P_0}{2200} + \frac{P_1}{800}$	18.

Bei stofsweise beanspruchten Stäben kann man nach Früherem wieder statt P_1 den Werth $1,2 P_1$ einführen und erhält:

$$F = \frac{P_0}{1200} + \frac{P_1}{600} \text{ und } F = \frac{P_0}{2200} + \frac{P_1}{670} \dots \dots \dots 19.$$

3) Stäbe, welche auf Zug und Druck, bei überwiegendem Zug beansprucht werden.

286.
3) auf Zug u. Druck bei überwieg. Zug.

Die Gleichung 13. gilt auch, wenn P_{min} eine Druckbeanspruchung ist; denn bei der Ableitung dieser Gleichung ist in Bezug auf P_{min} keine gegentheilige Annahme gemacht. Behalten die Bezeichnungen P_0 und P_1 dieselbe Bedeutung, wie sub 1. und verstehen wir unter $-P_2$ den durch die mobile Belastung im Stabe entstehenden Maximaldruck, so ist:

$$P_{max} = P_0 + P_1 \text{ und } P_{min} = P_0 - P_2;$$

mithin.

$$F = \frac{P_0 + P_1 - \alpha (P_0 - P_2)}{(1 - \alpha) K} = \frac{P_0 (1 - \alpha)}{(1 - \alpha) K} + \frac{P_1}{(1 - \alpha) K} + \frac{P_2 \alpha}{(1 - \alpha) K},$$

$$F = \frac{P_0}{K} + \frac{P_1}{(1 - \alpha) K} + \frac{\alpha P_2}{(1 - \alpha) K} \dots \dots \dots 20.$$

Unter Zugrundelegung derselben Werthe von K , wie sub 1., erhält man

für Schmiedeeisen:	für Stahl:	
$F = \frac{P_0}{1400} + \frac{P_1}{770} + \frac{P_2}{1700}$	$F = \frac{P_0}{1800} + \frac{P_1}{792} + \frac{P_2}{1400}$	21.

Wirkt die mobile Belastung stofsweise, so wird

$$F = \frac{P_0}{1400} + \frac{P_1}{640} + \frac{P_2}{1400}, \text{ bzw. } F = \frac{P_0}{1800} + \frac{P_1}{660} + \frac{P_2}{1170} \dots \dots \dots 22.$$

4) Stäbe, welche auf Zug und Druck, bei überwiegendem Druck, beansprucht werden.

287.
4) auf Zug u. Druck bei überwieg. Druck.

Bedeutet nunmehr P_2 die größte im Stabe durch die mobile Belastung entstehende Zugspannung und wird dieselbe in Gleichung 16. negativ eingeführt, so ergibt sich, da

$$P_{max} = P_0 + P_1 \text{ und } P_{min} = P_0 - P_2$$

ist, ähnlich wie vorhin:

$$F = \frac{P_0}{K_1} + \frac{P_1}{(1 - \alpha_1) K_1} + \frac{\alpha_1 P_2}{(1 - \alpha_1) K_1} \dots \dots \dots 23.$$

Unter Zugrundelegung der gleichen Werthe von K_1 , wie sub 2., erhält man

für Schmiedeeisen:	für Stahl:	
$F = \frac{P_0}{1200} + \frac{P_1}{720} + \frac{P_2}{1800}$	$F = \frac{P_0}{2200} + \frac{P_1}{800} + \frac{P_2}{1270}$	24.

Für mit Stößen wirkende Belastung ergibt sich:

$$F = \frac{P_0}{1200} + \frac{P_1}{600} + \frac{P_2}{1500}, \text{ bzw. } F = \frac{P_0}{2200} + \frac{P_1}{670} + \frac{P_2}{1060} \quad 25.$$

Mit Gufseifen und mit Holz sind zur Zeit noch keine größeren Versuche zur Ermittlung der Einwirkung wiederholter Beanspruchungen vorgenommen worden, und es empfiehlt sich deshalb, für Stäbe aus diesen Materialien vorläufig noch das ältere Verfahren der Querschnittsbestimmung anzuwenden.

288.
Beispiele.

Beispiele. 1) Eine schmiedeeiserne Stange werde durch das Eigengewicht mit einer Zugkraft $P_0 = 6750 \text{ kg}$ und durch mobile Belastung im Maximum mit einer Zugkraft $P_1 = 12000 \text{ kg}$ beansprucht; es ist die Querschnittsgröße zu bestimmen; auf Stöße braucht keine Rücksicht genommen zu werden.

Nach Gleichung 15. ist

$$F = \frac{P_0}{1400} + \frac{P_1}{770} = \frac{6750}{1400} + \frac{12000}{770} = 20,4 \text{ qcm.}$$

Wird ein kreisförmiger Querschnitt gewählt, so ergibt sich der Durchmesser desselben aus der Gleichung

$$d = \sqrt{\frac{4F}{\pi}} = \sqrt{\frac{4 \cdot 20,4}{3,14}} = 5,1 \text{ cm.}$$

2) Bei einer schmiedeeisernen gedrückten Stange betrage $P_0 = 3830 \text{ kg}$ und $P_1 = 7300 \text{ kg}$. Alsdann ist laut Gleichung 18.

$$F = \frac{P_0}{1200} + \frac{P_1}{720} = \frac{3830}{1200} + \frac{7200}{720} = 13,2 \text{ qcm.}$$

Bei Wahl eines kreisförmigen Querschnitts ergibt sich:

$$d = \sqrt{\frac{4 \cdot 13,2}{3,14}} = 4,1 \text{ cm.}$$

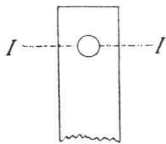
Ueber die wegen Beanspruchung auf Zerknicken bei den gedrückten Stäben vorzunehmende Vergrößerung des Querschnitts wird im nächsten Abschnitt (Kap. 1) die Rede sein.

289.
Beanspruchung
bei Querschnitts-
veränderungen.

Die Gleichung 2. $N = \frac{P}{F}$ ergab sich unter der Annahme einer gleichförmigen Vertheilung der Kraft P über die ganze Querschnittsfläche F . Diese Annahme ist aber nur richtig, wenn 1) der Querschnitt des Körpers constant ist und 2) die äußere Kraft P sich über die Endflächen gleichmäßig vertheilt. Die Gesetze der Kraftvertheilung für den Fall, daß diese beiden Bedingungen nicht erfüllt sind, können auf rein theoretischem Wege nicht oder nur in einzelnen Fällen genau ermittelt werden. Gewöhnlich wird jedoch bei den Berechnungen auf die Nichtbekanntschaft mit diesen Gesetzen keine Rücksicht genommen und die Gleichung $N = \frac{P}{F}$ auch für diese Fälle einfach als richtig angenommen.

Wenn ein Stab an einigen Stellen kleinere Querschnittsflächen, als an anderen hat, so ist selbstverständlich die kleinste Querschnittsfläche der Berechnung des Stabes zu Grunde zu legen und diese so zu bemessen, daß die in ihr wirkende Spannung an keiner Stelle die zulässige Beanspruchung übersteigt. Findet in dem betreffenden

Fig. 68.



$$F = \frac{P}{K},$$

worin K die zulässige Beanspruchung bedeutet. Der neben stehende Stab (Fig. 68) hat seine kleinste Querschnittsfläche im Querschnitt II , welcher der Nietmitte entspricht, und es muß demnach diese Querschnittsfläche der obigen Gleichung genügen. Aehnlich ist bei den Stäben in

Fig. 69 und 70 die durch die Verengung bestimmte Stelle als schwächste der Berechnung zu Grunde zu legen. Dabei ist jedoch zu beachten, daß bei Anwendung obiger Gleichung für K ein anderer Werth als derjenige einzuführen ist, welcher für Berechnung einer ungechwächten Stange zu Grunde gelegt wird.

Zur Constatirung dieser Thatfache hat *Winkler*¹⁵⁷⁾ Versuche mit Kautschukmodellen angestellt und dabei gefunden, daß die Beanspruchung pro 1 qcm bei plötzlicher Veränderung der Querschnittsfläche wesentlich größer ist, als wenn der Stab auf seine ganze Länge den kleinsten Querschnitt hätte. Diese Vergrößerung der Beanspruchung ist besonders groß, wenn die Veränderung des Querschnittes mittels eines scharfen Absatzes stattfindet (Fig. 69), während sie bedeutend kleiner ist, wenn zur Ueberführung des kleineren Querschnittes in den größeren ein allmählicher Uebergang hergestelt wird (Fig. 70). Im ersteren Falle zeigt sich eine Vergrößerung der Beanspruchung bis zu 30 und 35 Procent. Da die Versuche noch nicht definitiv abgeschlossen sind, so dürfte es an dieser Stelle genügen, aus denselben folgende Regeln zu ziehen:

- 1) Bei einer Querschnittsveränderung ist der Uebergang von der einen Querschnittsform zur anderen möglichst allmählich vorzunehmen.
- 2) Der Berechnung ist die kleinste Querschnittsfläche zu Grunde zu legen.
- 3) Die pro Flächeneinheit des kleinsten Querschnitts zulässige Beanspruchung ist kleiner anzunehmen, als wenn der Stab einen constanten Querschnitt hätte.

Die Größe der Formänderung gezogener oder gedrückter Stäbe ergibt die Gleichung 1.

$$\frac{\Delta l}{l} = \frac{P}{FE} \quad \text{oder} \quad \Delta l = \frac{Pl}{FE}.$$

Beispiel. Ist bei der in Beispiel 1. auf S. 252 angenommenen Stange $l = 5 \text{ m}$, so wird

$$\frac{\Delta l}{l} = \frac{18750}{20,4 \cdot E}.$$

Nach der Tabelle in Art. 281, S. 247 ist für Schmiedeeisen $E = 2000 \text{ t}$ pro 1 qcm, daher

$$\frac{\Delta l}{l} = \frac{18750}{20,4 \cdot 2000000} = 0,00046 \quad \text{und} \quad \Delta l = 0,00046 \cdot 5 = 0,0023 \text{ m}.$$

Die Verlängerung beträgt also 2,3 mm.

Betrachtet man die obige Gleichung (siehe S. 246)

$$\frac{\Delta l}{l} = \frac{N}{E}$$

und untersucht, wie groß die Spannung N pro Flächeneinheit des Querschnittes sein müßte, damit die Verlängerung Δl genau so groß würde, wie die ursprüngliche Stablänge — vorausgesetzt, daß diese Formel für das Verlängerungsverhältniß noch bis zu der in diesem Falle nöthigen Spannungsgröße gelten würde, so erhält man

$$\frac{l}{l} = \frac{N}{E} = 1 \quad \text{oder} \quad N = E,$$

d. h. diejenige Spannung pro Flächeneinheit, welche den Stab auf die doppelte Länge verlängern würde, wenn das Verlängerungsgesetz innerhalb dieser Grenzen giltig wäre, ist gleich E . Daher findet man häufig den Elasticitäts-Modulus folgendermaßen definiert: der Elasticitäts-Modulus ist diejenige Spannung, welche pro Flächeneinheit des Stabquerschnittes wirken müßte, um den Stab auf das Doppelte seiner ursprünglichen Länge zu vergrößern, falls innerhalb der dadurch bedingten Spannungsgrenzen das Elasticitätsgesetz giltig bliebe.

Fig. 69.

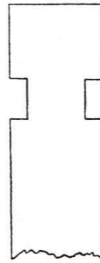


Fig. 70.



290.
Formänderung
der
Stäbe.

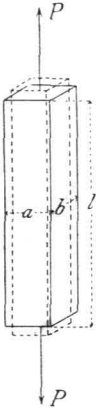
¹⁵⁷⁾ Deformationsversuche mit Kautschuk-Modellen. *Civiling.* 1878, S. 81.

Bei Beanspruchung auf Druck würde die Verkürzung in diesem Falle = l sein, d. h. der Stab zur Länge Null zusammengedrückt werden. Da die Elasticitätsgefetze nicht bis zu den erwähnten Grenzen gelten, so ist die in Art. 279, S. 245 gegebene Definition des Elasticitäts-Coefficienten vorzuziehen.

291.
Transversale
Längen-
änderungen.

Die auf einen Körper wirkenden Kräfte P erzeugen ausser der Längenänderung in der Krafrichtung auch solche in allen anderen Richtungen. Wir legen durch einen beliebigen Punkt der Stabaxe (Fig. 71) 3 Coordinatenaxen, deren eine mit der Stabaxe zusammenfällt, deren andere beiden normal zu der ersteren stehen. Man nennt sodann die Längenänderung in der Richtung der Stabaxe die longitudinale, diejenigen in den Richtungen der beiden anderen Axen die transversalen Längenänderungen.

Fig. 71.



Die transversalen Längenänderungen sind der longitudinalen Längenänderung umgekehrt proportional. Bezeichnet μ einen für verschiedene Materialien besonders zu ermittelnden Coefficienten, so ist

$$\frac{\Delta a}{a} = -\frac{1}{\mu} \frac{\Delta l}{l} \quad \text{und} \quad \frac{\Delta b}{b} = -\frac{1}{\mu_1} \frac{\Delta l}{l}.$$

Nun ist $\frac{\Delta l}{l} = \frac{N}{E}$, daher

$$\frac{\Delta a}{a} = -\frac{1}{\mu} \frac{N}{E} \quad \text{und} \quad \frac{\Delta b}{b} = -\frac{1}{\mu_1} \frac{N}{E}.$$

Bei Körpern, welche nach allen Richtungen gleiche Elasticität haben, d. h. bei sog. isotropen Körpern ist $\mu = \mu_1$, daher

$$\frac{\Delta a}{a} = \frac{\Delta b}{b} = -\frac{1}{\mu} \frac{N}{E}.$$

Für isotrope Körper liegt μ zwischen 3 und 4.

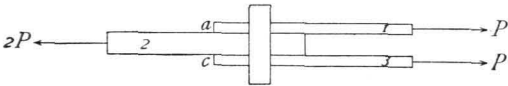
3. Kapitel.

Schubelasticität und Schubfestigkeit.

292.
Schub-
spannungen.

Der Fall der reinen Schubelasticität tritt, wie bereits in Art. 277, S. 244 gesagt wurde, ein, wenn die wirkenden Kräfte das Bestreben haben, zwei Nachbarquerchnitte so gegen einander zu verschieben, dass die Entfernung der Querschnittsebenen dieselbe bleibt. Dies ist nur möglich, wenn die Kräfte unmittelbar neben der Ebene wirken, längs deren das Bestreben einer Verschiebung stattfindet, und wenn dieselben sich zu zwei Resultirenden vereinen lassen, welche einander nach Grösse und Richtung genau gleich, dem Sinne nach entgegengesetzt sind. Man nennt diese Kräfte die abscherenden Kräfte.

Fig. 72.



In der Technik kommt dieser Fall ganz klar bei den Niet- und Bolzenverbindungen vor. Die beiden Kräfte P (Fig. 72) haben das Bestreben, die Bleche 1 und 3 nach rechts zu verschieben; diese Verschiebung wird durch den Niet verhindert, welcher die Bleche 1 und 3 mit 2 verbindet. Längs jeder der beiden Trennungsf lächen ab und cd wirkt je eine Kraft P nach rechts im Bleche 1, bzw. 3, je eine Kraft P nach links im Bleche 2.

Man kann für die Bestimmung der Spannungen, welche in den auf reine Schubelasticität beanspruchten Querschnitten entstehen, mit einer für die Praxis hinreichenden Genauigkeit annehmen, dass die abscherenden Kräfte sich gleichförmig über die ganzen abzuscherenen Querschnitte vertheilen, mithin in dem Querschnitt eine gleichförmig vertheilte Schubspannung erzeugen. Daraus folgt, dass der Widerstand gegen Abscheren der Grösse des abzuscherenen Querschnittes direct proportional ist.