wurde, der Berticalkraft V des Querschnitts das Gleichgewicht zu halten, so daß der Ausdruck folgt:

 $V = \int_{-c}^{+c} b z \partial y \dots \dots \dots (9)$

Für den rechtedigen Querichnitt 3. B. von der Breite b und Höhe $h=2\,e$, für welchen, wie oben gezeigt worden, die Begrenzung der Schubfraftordinaten eine Barabel $b\,m_2\,c$ ift, hat man den Inhalt derfelben bekanntlich

$$\int_{-\frac{h}{2}}^{\frac{h}{2}} z \, \Im y = \frac{2}{3} h \cdot m_1 m_2 = \frac{2}{3} h \, \sigma_0,$$

folglich erhält man die Schubfraft σ_0 in der neutralen Axe aus (9) burch

$$V=b~rac{2}{3}~h~\sigma_0~{
m su}~\sigma_0=rac{3}{2\,h}~rac{V}{b}$$

übereinstimmend mit dem oben aus (7) ermittelten Werthe.

Spannungsmaxima. Wie schon oben bemerkt wurde, stellen sich im §. 49. Innern eines Balkens Schubkräfte nicht nur in verticaler und horizontaler, sondern nach jeder beliedigen, mit der Besastungsebene parallelen Richtung ein. Diese Kräfte werden sir verschiedene Neigungen der gedachten Schnittsebene verschieden groß ausfallen, und es ist daher von Interesse, diesenigen Richtungen kennen zu sernen, nach welchen die Schubspannungen ihre absolut größten Werthe annehmen. Die Ermittelung dieser Spannungsmaxima ist schon in Th. I, Abschn. IV, Cap. 3 auf anachtischem Wege vorgenommen, es soll hier der Anschaulichkeit halber die Untersuchung grasphisch in der von Eusmann*) angegebenen Art angesührt werden.

Es fei abc, Fig. 190 (a. f. S.), der Durchschnitt eines kleinen dreisseitigen Prismas von einer Länge senkrecht zur Zeichnung gleich Eins, dessen Basis $ab = \partial x$ horizontal, und dessen Seite $bc = \partial y$ vertical gerichtet sein mag. Die dritte Seite $ac = \partial z$ soll unter dem beliebigen Winkel a gegen die Horizontale ab geneigt sein. Es handelt sich darum, sür diese unter dem willkürlich gewählten Winkel a geneigte Schnittsäche ac die normale Spannung s und die Schubspannung s zu ermitteln. Die beiden anderen Prismaslächen bc und ab sind gewissen Normalspannungen s_h und s_v und ebenso gewissen Schubspannungen σ_v und σ_h ausgesetzt, von welchen s_h aus dem bekannten Biegungsmomente M des Balkens in bc und $\sigma_h = \sigma_v$ aus der gleichsalls bekannten Verticalkraft V nach dem Vorstehenden leicht zu ermitteln sind. Die Spannung s_v dagegen ist nicht

^{*)} Culmann, Die graphische Statif.

20

bo

wir

b gel

ettte :

in der

diefer

Geiter

Span

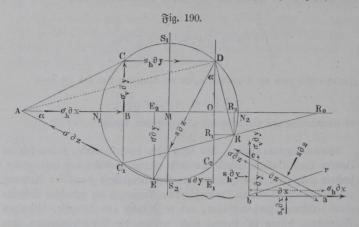
die FI

gezeigt.

berf

In we

bekannt; bieselbe hängt von der Art ab, in welcher die verticale Belastung an dem Trägerquerschnitte angreift, und man kann in den gewöhnlichen Fällen eine solche Anordnung voraussetzen, vermöge deren die Spannung s_v auf ab zu Null wird. Wenn diese Annahme*) gemacht wird, so ist die Aufgabe, aus den drei bekannten Kräften $s\partial y$, $\sigma_h\partial x$ und $\sigma_v\partial y$ die Spannungen s und σ , oder die totalen Kräfte $s\partial z$ und $s\partial z$ zu ermitteln, eins sach die Berzeichnung des betreffenden Kräftepolygons zurückgeführt.



Trägt man nämlich in ABCD die drei Kräfte $\sigma_h \partial x$, $\sigma_v \partial y$ und $s_h \partial y$ ihrer Richtung und Größe nach an einander an, so erhält man in der Schlußlinie DA die Resultirende ans den beiden die Fläche ac angreisenden Kräften $\sigma \partial z$ und $s \partial z$, und diese Kräfte selbst, wenn man durch A eine Parallele AE mit ac und durch D eine zu AE senkrechte Gerade zieht. Dann ist nach dem gewählten Kräftemaßstade

$DE = s \partial z$ und $EA = \sigma \partial z$.

Projicirt man den Punkt E auf AB und auf die Verticale DO durch D nach E_2 und E_1 , so ist leicht zu erkennen, daß

^{*)} Diese Boraussetzung trifft, wie eine nähere, hier nicht weiter durchzuführende Untersuchung ergiebt, dann zu, wenn die Belastung den Querschnitt in
einer solchen Beise angreift, daß die Bertheilung nach demselben Gesetze erfolgt,
welches vorstehend für die Bertheilung der verticalen Schubkraft auf die Querschnittsstäche gesunden wurde. Danach würde bei Blechträgern annähernd eine
gleichmäßig auf die Mittelwand vertheilte Uebertragung stattsinden müssen, wie
sie der wirklichen Aussührung auch meistens entspricht. S. Ritter, Lehrb. der
Ingenieurmechanit.

und

$$EE_2 = \sigma \partial z \cdot \sin \alpha = \sigma \partial y$$

$$EE_1 = s \partial z \cdot \sin \alpha = s \partial y$$

ist. Berbindet man jest A mit C, so hat man auch $CAB=\alpha$, denn für diesen Winkel ist wegen der Gleichheit von σ_h und σ_v :

$$tg \ CAB = \frac{\sigma_v \partial y}{\sigma_h \partial x} = \frac{\partial y}{\partial x} = tg \ \alpha.$$

Berlängert man daher CB bis zum Durchschnitte C_1 mit AE, so ist auch $BC = BC_1$. Die drei Punkte D, C und C_1 liegen daher auf einem Kreise, sür welchen wegen des rechten Winkels dei C die Gerade DC_1 ein Durchmesser ist, und welcher Kreis wegen des rechten Winkels dei E auch diesen Punkt E in sich aufnimmt. Man muß bemerken, daß dieser Kreis von der Neigung a der Fläche ac ganz unabhängig ist, und jederzeit sür den Punkt b construirt werden kann, indem man, wenn ∂y gleich der Längeneinheit vorausgesetzt wird, $BC = BC_1$ gleich der horizontalen Schubspannung σ_h und CD gleich der horizontalen Jug- oder Druckspannung s_h nach einem beliebigen Krästemaßtabe anträgt. Unter dieser Borausssteung, ∂y gleich Eins, erhält man alsdann nach eben diesem Mäßtabe in EE_1 die specifische Normalspannung s und in EE_2 die specifische Schubspannung s sie specifische Normalspannung s und in s bei specifische Schubspannung s sie specifische Normalspannung s und in s des specifische Schubspannung s sie specifische Normalspannung s und in s des specifische Schubspannung s sie specifische Normalspannung s und in s des specifische Schubspannung s sie specifische Schubspannung schubspannung schubspannung schubspannung schubspannung schubspannung schubspannung sc

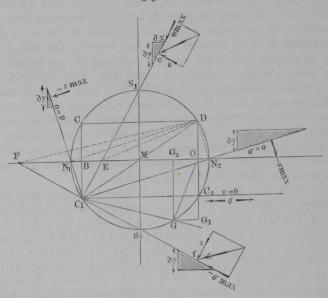
Der Kreis durch D, C und C, jum Mittelpuntte M giebt daher ohne Beiteres die Rormal= und Schubfpannung jeder beliebigen burch bas Element b gelegten Schnittfläche in den Drbi= naten, welche in Bezug auf die Aren OA und OD demjenigen Buntte E entfprechen, in welchem ber Rreisumfang burch eine Parallele mit ber betreffenden Schnittfläche getroffen wird, die man durch den Puntt C, führt. Will man g. B. für eine durch das Element be, oder was damit gleichbedeutend ift, durch den Punkt b gelegte Schnittfläche $b\,r$ die Spannungen finden, so legt man durch C_1 eine mit br parallele Gerade, welche ben Rreis in R schneibet, und erhalt in den Ordinaten $RR_1 = s_r$ und $RR_2 = \sigma_r$ die specifischen Spannungen für die Schnittfläche br. Man erkennt auch, daß die Normalfpannung RR_1 biefer Schnittfläche und biejenige EE, der Fläche ac auf entgegengesetzten Seiten ber Are DO gelegen find, wodurch ein entgegengefetzter Sinn ber Spannungen angebeutet ift. Während nämlich die Normalfpannung auf die Fläche ac eine in das Prisma abe hinein gerichtete, durch DE angezeigte Preffung ift, wird die Fläche br durch eine von dem Prisma ber fort gerichtete, burch DR angegebene Zugfpannung angegriffen. In welcher Richtung eine Spannung überhaupt wirft, davon fann man in

SI

um

jedem Falle sich Rechenschaft geben, wenn man aus dem Kräftepolygone die Resultivende der beiden Spannkräfte aufsucht. Diese Resultivende ist z. B. für die Fläche ac der Richtung und Größe nach durch DA gegeben, daher müssen die Einwirkungen, welche auf die Fläche ac von der äußeren Umzgebung ausgeübt werden, in dem durch die Pfeile angedeuteten Sinne in den Richtungen von D nach E und von E nach A erfolgen. Sbenso ershält man für die Fläche br, welche als Begrenzung des Prismas bcr zu denken ist, die auf dieselbe von den sie begrenzenden Körpertheilchen aus

Fig. 191.



geübte Einwirkung durch DR_0 dargestellt, d. h. die beiben Spannungen wirken in der Richtung von D nach R und von R nach R_0 u. f. f.

Man erfennt auch aus der Figur, daß den zwei Endpunkten \overline{N}_1 und \overline{N}_2 des horizontalen Durchmessers bezw. die größte und kleinste horizontale Drdinate ON_1 und ON_2 zugehören, woraus man schließt, daß der Richtung der Fläche $C_1 N_1$ das Maximum der normalen Spannung $s_{max} = ON_1$ und der Fläche $C_1 N_2$ das Minimum $s_{min} = ON_2$ zustommt. Ebenso gehören den Flächen C_1S_1 und C_1S_2 die absolut größten Schubspannungen $\sigma_{max} = \sigma_{min} = MS_1 = MS_2$ an. In Fig. 191 sind diese vier dem betrachteten Punkte im Balken zugehörigen charakteristischen

Flächen $C_1 N_1$, $C_1 N_2$, $C_1 S_1$ und $C_1 S_2$ befonders dargestellt. Man ersieht hieraus zunächst, da der Radius des Kreises durch

$$MN_1 = MC = \sqrt{\sigma^2 + \left(\frac{s}{2}\right)^2}$$

ausgebrückt ift, daß ber Fläche C1N1 eine Normalfpannung (negative)

$$-s_{max} = 0 N_1 = -N_1 0 = -\frac{s}{2} - \sqrt{\sigma^2 + \left(\frac{s}{2}\right)^2 \cdot \cdot \cdot \cdot (1)}$$

und der Fläche C_1N_2 eine folche von

$$+ s_{max} = 0 N_2 = M N_2 - M 0 = -\frac{s}{2} + \sqrt{\sigma^2 + \left(\frac{s}{2}\right)^2} \cdot (2)$$

zukommt, während für beide Flächen die Schubspannung gleich Rull ift. Da die beiden Geraden $C_1 N_1$ und $C_1 N_2$ auf einander senkrecht stehen, so giebt jede derselben die Richtung der gesammten Drucktraft für die der anderen entsprechende Schnittsläche an.

Ebenso hat man die absolut größten den Flächen $C_1\,S_1$ und $C_1\,S_2$ entsprechenden Schubkräfte durch die Längen $M\,S_1$ und $M\,S_2$ dargestellt, so daß man allgemein schreiben kann:

$$\sigma_{max} = \pm \sqrt{\sigma^2 + \left(\frac{s}{2}\right)^2} \cdot (3)$$

Die Richtungen dieser Schubkräfte ergeben sich nach dem Obigen mit Rücksicht darauf, daß die gesammte Spannung für die Schnittsläche $C_1 S_1$ durch die Richtung von D nach E und für die Schnittsläche $C S_2$ durch die Richtung von D nach E und für die Schnittsläche $C S_2$ durch die Richtung von D nach E dargestellt ist, woraus die in der Figur bei e und E durch Pfeile angedeuteten Spannungsrichtungen unzweiselhaft sich ergeben. Die Figur zeigt übrigens, daß die Flächen für die größten Schubsspannungen $E S_1$ und $E S_2$ ebenfalls auf einander senkrecht stehen, und die rechten Winkel halbiren, welche von den Flächen $E S_1$ und $E S_2$ der größten positiven und negativen Normalspannungen gebildet werden.

Setzt man für die Fläche ac eine verticale Lage voraus, so erhält man selbstredend in CD die Spannung s und in CB die Schubkraft σ , während für eine horizontale Schnittstäche die Spannungen durch die Ordinaten des Punktes C_2 , also s=0 und $\sigma=O$ C_2 gefunden werden. Diese letztere Spannung ist in der Figur durch einen Doppelpfeil $\longleftarrow \sigma \longrightarrow$ bezeichnet, um anzudeuten, daß die Spannungen in den beiden Balkentheilen, welche sich in dieser horizontalen Fläche berühren, nach entgegengesetzten Seiten gerichtet sind, wie dies auch die Figur ergiebt, denn bei der geringsten Neise

gung der Horizontalen C_1 C_2 in dem einen oder anderen Sinne rückt der Durchschnitt dieser Geraden mit der Axe N_1 N_2 auf der linken oder rechten Seite aus der Unendlichkeit in endliche Entsernung heran, dadurch and beutend, daß die resultirende Wirkung auf diese Schnittfläche von D aus nach links oder nach rechts hin gerichtet ist.

Eine zweite Schnittstäche, für welche ebenfalls die Normalspannung s zu Rull wird, erhält man in der Richtung des Durchmessers C_1D , und es bilden daher, wie schon bemerkt, die Flächen C_1D und C_1 C_2 die Grenzen sir die positiven und negativen Werthe von s, indem für jede in den Winkel DC_1C_2 sallende Richtung s eine Zugspannung, für jede in den Nebenwinkel DC_1F sallende s eine Druckspannung bedeutet.

Wenn man für irgend eine Fläche, z. B. C_1G , deren normale Spannung $s=GG_1$ mit ihrer Schubspannung $\sigma=GG_2$ zu einer Mittelkraft zusammensetzt, so erhält man in dem von O aus nach dem Schnittpunkte G gezogenen Nadiusvector OG die totale Anstrengung t der Fläche pro Flächeneinheit. Es ist nun aus der Figur ersichtlich, daß dieser Nadiusseinen größten Werth in ON_1 übereinstimmend mit s_{max} erreicht, man wird daher bei der Bestimmung der Duerschnittsdimensionen diese größte Normalsspannung zu Grunde zu legen haben, welche nach (1) und (2) für jeden Bunkt allgemein durch

$$s_{max} = -\frac{s}{2} \pm \sqrt{\sigma^2 + \left(\frac{s}{2}\right)^2} \cdot \dots \cdot (4)$$

ausgedrückt werden kann. Hierin bedeutet s die Zug = oder Druckspannung und o die Schubspannung des betreffenden Punktes, welche beide jederzeit leicht aus M und V ermittelt werden können. Bon den beiden durch (4) gelieferten Werthen hat man den absolut größeren der Querschnitts bestimmung zu Grunde zu legen, indem man diesen Werth gleich dem für das Material höchstens zulässigen Spannungscoefficienten setzt.

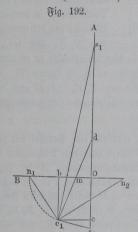
Es kann bemerkt werden, daß dieser größte Werth der Spannung normal zu der Fläche gerichtet ift, da die Schubspannungen für die Richtungen CN_1 und CN_2 gleich Rull sind.

Man erhält von der Art, wie die Spannungen im Innern eines Balkens wirken, eine anschauliche Darstellung durch die Verzeichnung der sogenannten Spannungstrajectorien, das sind Linien, welche die Richtungen dersjenigen Flächen in jedem Punkte angeben, die den größten Werthen der Spannungen ausgesetzt sind. Denkt man sich, um eine solche durch irgend einen Punkt a in dem Querschnitte f eines Balkens gehende Linie zu zeichsnen, sür diesen Punkt die Richtung der Fläche, in welcher s ein Maximum wird, nach Anweisung der Fig. 191 gefunden, und bestimmt man in dersselben Art sür denjenigen Punkt a_1 , in welchem die gefundene Richtung

einen benachbarten Duerschnitt f_1 trifft, wiederum die Richtung der Fläche für s_{max} , und fährt so sort, so erhält man ein Polygon a a_1 ..., welches bei sehr geringen Abständen der Duerschnittsslächen ff_1 in eine Eurve, die gesuchte Spannungstrajectorie sür s_{max} übergeht. In den zur Richtung der Fläche sür s_{max} Senkrechten ist auch nach dem Vorigen die Richtung der Flächen sür s_{min} gesunden, während die Winkelhalbirenden zugleich die Richtungen der Schubkraftmaxima ergeben.

Zur Bestimmung dieser Richtungen für irgend einen Punkt ist es nach Fig. 191 erforderlich, die in diesem Punkte zur Wirkung kommende horis zontale Zugs oder Druckspannung s und die Schubkraft o zu kennen, in welchem Falle die solgende einfache Construction zum Ziele führt, deren Richtigkeit aus dem Vorhergehenden sich leicht ergiebt.

Man trägt auf einem rechtwinkeligen Agenkreuze AOB, Fig. 192, auf der verticalen Axe OA nach beiden Seiten $Od=Oc=\sigma$, und horis



zontal Ob = s an, und verbindet d mit dem durch die Ordinaten Ob und Oc gegebenen Punkte c1, um im Durch= schnittspunkte m ben Mittelpunkt bes in Betracht kommenden Kreises vom Salb= meffer m c1 zu finden. Es ift nicht nöthig, biefen Rreis felbft zu zeichnen, fondern es geniigt, $m n_1 = m c_1$ zu machen, um in c, n, die Flächenneigung für - smax, und in ber bagu Gentrechten $c_1 n_2$ diejenige für $+ s_{max}$ sowie in ben Winkelhalbirenden c1 s1 und c1 s2 die Richtungen der größten Schubfpan= nungen Gmax zu erhalten. Sierbei ist es nicht nöthig, die Spannungen s und o für jeden Bunkt immer von Reuem zu berechnen, vielmehr genügt es, biefe

Größen nur für einen Punkt zu bestimmen, indem man sich dann mit Borstheil für die übrigen Punkte des Diagramms für die Momente M und die verticasen Scheerkräfte V bedienen kann, wie an einem Beispiele hier gezeigt werden mag.

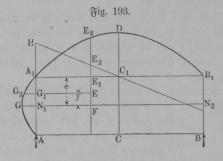
Es sei AB, Fig. 193 (a. f. S.), ein bei A und B frei aufruhender, gleichmäßig über seine Länge l mit dem Gewichte q l belasteter Balken von rechteckigem Querschnitte mit der Höhe h und Breite b, so sindet man die größte Jug- oder Druckspannung in der Mitte CC_1 zu

$$s = \frac{M}{W} = \frac{1/8 \ q \ l^2}{1/6 \ b \ h^2} = \frac{3}{4} \frac{q \ l^2}{b \ h^2},$$

und die Schubspannung an den Enden bei N1 oder N2 nach §. 48 (7) zu

$$\sigma = \frac{f}{bW} V = \frac{\frac{1}{4} b h}{b^{\frac{1}{6} b h^{2}}} q \frac{l}{2} = \frac{3}{4} \frac{q l}{b h}$$

Denkt man sich nun nach einem beliebigen Kräftemaßstabe diese Größen $s=C_1\,D$ und $\sigma=N_1\,G$ aufgetragen, und construirt durch A, G und



 A_1 einen Parabelbogen mit dem Scheitel in G, so ist nach dem vorigen Parasgraphen die Schubspannung in irgend einem Punkte G_1 des Endquerschnittes durch G_1G_2 gegeben. Will man daher für irgend einen Punkt wie E in demselben Abstande von der neutralen Axe N_1N_2 wie G_1 die

Schubkraft finden, so hat man nur G_1G_2 in dem Verhältnisse zu reduciren, in welchem die Verticalkraft im Querschnitte durch E kleiner ist, als diesenige in A, d. h. also im Verhältnisse von $E_1E_3:A_1H$ oder von $C_1E_1:C_1A_1$, welche Reduction durch eine sehr einsache Hillsconstruction sederzeit leicht aussührbar ist.

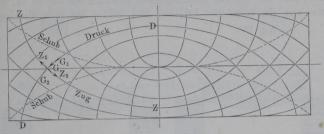
Denkt man ferner durch A_1 , D und B_1 ebenfalls eine Parabel mit dem Scheitel in D gezeichnet, so sind deren Ordinaten nach dem früher über die Momentendiagramme Angeführten den Viegungsmomenten M der zugeshörigen Querschnitte, folglich auch den Normalspannungen s in den äußersten Fasern daselbst proportional. Da nun C_1D dieser äußersten Faserspannung in der Mitte gleich gemacht wurde, so erhält man in E_1E_2 die Spannung der äußersten Faser in dem Querschnitte durch E, und in E

felbst daher eine in dem Verhältnisse $\frac{FE}{FE_1}=\frac{y}{e}$ verringerte Zugspannung. In dieser Weise sind in Fig. 194 die Trajectorien*) für einen auf zwei Stützen ruhenden, gleichmäßig belasteten Balken von rechteckigem Quersschnitte gezeichnet worden. Die beiden Eurvensysteme für $\pm s_{max}$ schneiden sich nach dem Vorstehenden überall unter rechten Winkeln. Da nun in den Flächen für s_{max} nach dem Obigen die Schubkraft gleich Kull ist, so folgt,

^{*)} Unter den Spannungstrajectorien werden, wie bereits hemerkt, die Linien verstanden, welche für jeden ihrer Punkte die Richtung der größten Druds, Bugs oder Schubspannung durch ihre Tangente dajelbst angeben.

daß in jeder Eurve des einen Spstems, wie z. B. derjenigen DGD, in irgend einem Elemente G_1G_2 nur eine normal zu diesem Elemente wirkende Spannung thätig sein kann, d. h. eine Spannung, welche nach der Tangente Z_1Z_2 der durch diesen Punkt G hindurchgehenden Eurve ZGZ des anderen

Fig. 194.



Systems gerichtet ist. Man hat sich daher diese beiden Eurvensysteme als solche zu denken, in welchen lediglich Spannungen nach der Richtung dieser Eurven auftreten, etwa wie bei Seilcurven, wenn, wie in Z diese Spannungen Jugspannungen sind, oder wie bei Gewölben, wenn, wie in der Eurve D Druckspannungen auftreten. Beispielsweise mag man sich vorstellen, daß in dem Punkte G drei Kräfte einander das Gleichgewicht halten, von denen die eine, in der Richtung von G_1 nach G_2 wirkende, in den beiden von G außgehenden Seilstücken G und G guspannungen hervorrust, deren Resultante zusammen mit der in der Richtung G_1G_2 wirkenden Kraft das Element G comprimiert.

Verzahnte Balken. Bei den gewöhnlichen hölzernen und eisernen §. 50. Trägern, welche aus einem einzigen Stücke bestehen, ist der Einfluß der Schubspannungen o im Bergleiche mit den Biegungsspannungen in der Regel so gering, daß man die ersteren unbeachtet lassen darf. Dies ist nicht mehr zulässig, sodald die Träger aus mehreren mit einander verbundenen Theilen zusammengesetzt sind, wie dies bei manchen Holzconstructionen, z. B. den verzahnten Trägern, und bei den aus Blechplatten und Winkeleisen bestehenden Blechträgern der Fall ist. Bei den letzteren ersordert auch die Teststellung der immer nur geringen Dicke der Mittelwand eine Untersuchung, um die Schubspannung in dieser Mittelwand nicht übermäßig groß werden zu lassen.

Hölzerne Balten, welche für eine gegebene Tragweite und Belaftung nicht in genügender Stärke aus einem Stamme geschnitten werben können, stellt man zuweilen wohl aus mehreren übereinander gelegten Balken von recht-