

b) Gefchlitzte und gefpreizte Balken.

Wird ein Balken von der Breite  $b$  und der Höhe  $h$  in halber Höhe nach seiner Längsaxe aufgeschlitzt und dann nach seiner Mitte hin allmählich so aus einander gespreizt, daß er dort die gefammte Höhe  $\alpha h$  erhält, so wächst dessen ursprüngliches Biegemoment  $\frac{b h^2}{6}$  auf

$$\frac{b}{6} \cdot \frac{\alpha^2 - (\alpha - 1)^3}{\alpha} h^2, \dots \dots \dots 35.$$

sonach, da in der Praxis gewöhnlich  $\alpha = 2,5$  angenommen wird, auf  $4,9 \frac{b h^2}{6}$  oder fast auf das Fünffache. Diese Erhöhung der Tragfähigkeit veranlaßte Laves, Balken in der Mitte auffügen und durch eingeschaltete Klötze aus einander spreizen, deren Enden aber, zur Vermeidung eines völligen Aufschlitzens, durch Schraubenbolzen (Fig. 321 u. 322 rechts) oder besser durch umgelegte eiserne Bänder (Fig. 321 u. 322 links) fest zusammenhalten zu lassen. Da die Druckfestigkeit des Holzes

159.  
Gefchlitzte  
Balken

Fig. 321.

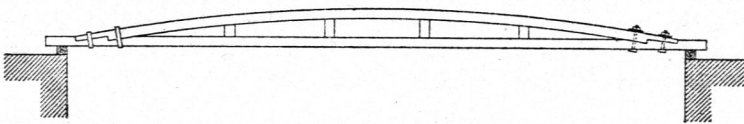
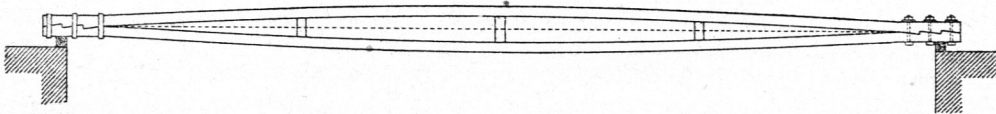


Fig. 322.



etwas geringer, als dessen Zugfestigkeit ist, so ließe Laves dem oberen Balkentheile etwa  $\frac{4}{3}$  von der Stärke des unteren, also dem ersteren  $\frac{4}{7} h$  und dem letzteren  $\frac{3}{7} h$  zur Höhe geben.

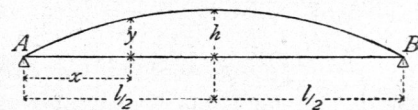
Wo die Stärke eines Balkens nicht ausreicht, um die zuvor angegebenen nöthigen Widerstandsmomente zu erzielen, kann man durch Zusammenfassung je zweier Balken, welche man an den Enden fest verbindet und von welchen man nur den unteren oder nur den oberen (Fig. 321) oder auch beide (Fig. 322) biegt und durch hölzerne Spreizen oder hölzerne Zangen aus einander hält, helfen.

160.  
Gefpreizte  
Balken.

Bezeichnet man die Ordinaten der Schwerlinien beider Balken (Fig. 323) für die beliebige Abcisse  $x$  und die halbe Stützweite  $\frac{l}{2}$  bzw. mit  $y$  und  $h$  und die Angriffsmomente der Horizontalkräfte in den daselbst geführten lothrechten Schnitten bzw. mit  $M_x$  und  $M_l$ , so ergibt sich die Form der gefpreizten Balken aus der Gleichung

$$y = \frac{M_x}{M_l} h, \dots \dots \dots 36.$$

Fig. 323.



welche z. B. für gleichförmig auf die Projection vertheilte

Belastung  $g$ , wofür bekanntlich  $M_x = \frac{g}{2} x (l - x)$  und  $M_l = g \frac{l^2}{8}$  ist, in die Gleichung

$$y = \frac{4 h}{l^2} x (l - x), \dots \dots \dots 37.$$

also in die Gleichung der gemeinen Parabel übergeht. Der Querschnitt  $F_z$  des gezogenen und  $F_d$  des gedrückten Balkens hat gleichzeitig den darin auftretenden Horizontalkräften und Verticalkräften

$$H_x = \frac{M_x}{y} \quad \text{und} \quad V_x = \frac{d M_x}{d_x} \quad \dots \quad 38.$$

zu widerstehen, woraus sich bezw. die Querschnittsflächen des gezogenen und gedrückten Balkens für die zulässigen Zug- und Druckspannungen  $z$  und  $d$ , so wie für die zulässigen Schubspannungen  $v$

$$F_z = \frac{M_x}{y z} \quad \text{und} \quad F_z' = \frac{1}{v} \frac{d M_x}{d_x}, \quad \dots \quad 39.$$

$$F_d = \frac{M_x}{y d} \quad \text{und} \quad F_d' = \frac{1}{v} \frac{d M_x}{d_x} \quad \dots \quad 40.$$

ergeben.

Für den gemein-parabolischen Balken mit gleichförmig auf die Projection vertheilter Belastung erhält man bezw.

$$F_z = \frac{1}{z} \frac{g l^2}{8 h} \quad \text{und} \quad F_z' = \frac{1}{v} g \left( \frac{l}{2} - x \right), \quad \dots \quad 41.$$

ferner

$$F_d = \frac{1}{d} \frac{g l^2}{8 h} \quad \text{und} \quad F_d' = \frac{1}{v} g \left( \frac{l}{2} - x \right), \quad \dots \quad 42.$$

woraus folgt, dass in diesem Falle die Querschnitte  $F_z$  und  $F_d$  constant sind und wegen

$$\frac{F_z}{F_d} = \frac{d}{z} \quad \dots \quad 43.$$

sich umgekehrt verhalten, wie ihre Beanspruchungen, ferner dass die Querschnitte  $F_z'$  und  $F_d'$  einander gleich, aber variabel sind und von der Mitte des Balkens, wo sie Null werden, nach dessen Enden hin zunehmen, wo sie den grössten Werth

$$F_z' = F_d' = \frac{1}{v} \cdot \frac{g l}{2} \quad \dots \quad 44.$$

erreichen. Für die Querschnitte des gemein-parabolischen Balkens sind also in dessen Mitte nur die Momente, in allen übrigen, vorzugsweise über den Auflagern befindlichen Querschnitten die Momente und Vertical-Schubkräfte in der Art massgebend, dass der grössere der beiden sich ergebenden Querschnitte zu wählen ist.

Die Balkenenden sind so zu verbinden, dass die gleichen, aber entgegengesetzt und scherend wirkenden Horizontalkräfte  $\frac{g l^2}{8 h}$  aufgehoben werden, was man durch Verfassung, Verzahnung oder Verdübelung in Verbindung mit Schrauben und Bändern zu erreichen sucht. Die gespreizten Träger erfordern je zwei durchgehende Balken, weshalb sie auf Spannweiten von 10 bis 12<sup>m</sup> beschränkt sind, und gestatten wegen ihrer Form bei Decken nur dann Anwendung, wenn eine horizontale Ausgleichung von Fufsboden und Decke besonders hergestellt wird.

### c) Gitterträger.

161.  
Ermittelung  
der  
Spannungen.

Wo bedeutendere Lasten zu übertragen und grössere Räume mittels Trägern zu überspannen sind, welche oben und unten eine wagrechte Begrenzung erhalten sollen, sind Fachwerkträger mit parallelen Gurtungen (fog. Parallelträger<sup>75</sup>) und rechtwinkeligem Stabsystem mit Vortheil zu verwenden. Sie erhalten zwei doppelte hölzerne Gurtungen, zwischen welche hölzerne, gewöhnlich unter halbem rechten Winkel geneigte gekreuzte Diagonalen und hölzerne oder eiserne Verticalen (Träger mit combinirtem Gitterwerk<sup>75</sup>) nach dem System *Howe* eingeschaltet sind (Fig. 325 bis 327). Hierbei werden am vortheilhaftesten alle die eine seitliche Uebertragung der Lasten auf beide Stützpunkte bewirkenden Hauptdiagonalen, so wie die zur Aussteifung der Felder eingeschalteten Gegendiagonalen für Druck, jene Verticalen für Zug construirt.

<sup>75</sup>) Siehe Theil I, Band 1, Art. 374 (S. 338).