

2929

1

Bagmaschinenlehre

von
G. Fiedler
1874.

0

[Faint, illegible handwriting]



18.760411

4°

Man soll die Dimensionen von dem Querschnitt eines Kunstgraben angegeben, der bei einem Gefälle von 30 auf einer Länge von 16000 ft pro Minute 1800 Kubfuß Wasser durchläßt, und dabei ein Uferabfall von 50 erhalten soll.

Der Querschnitt des Grabens für den Abfluß ist $F = 0,0271 \left(\frac{m Q^2}{h} \right)^{\frac{2}{5}}$
 man setze für $m = 2,771$, $l = 16000$, $Q = 30$ ft. dann wird:

$$F = 0,0271 \left(\frac{2,771 \cdot 16000 \cdot 30^2}{2} \right)^{\frac{2}{5}}$$

$$= 0,0271 \left(\frac{39902400}{2} \right)^{\frac{2}{5}}$$

$$= 0,0271 \cdot \frac{1097,49}{2}$$

$F = 14,8709$ Dimensionen des Querschnitts des Wasserlaufes

$$c = \frac{30}{14,9} = 2,01 \text{ und } y = 0,00744$$

findet man auch für $F = \left(\frac{0,00744 \cdot 2,771 \cdot 16000 \cdot 30^2}{29h} \right)^{\frac{2}{5}}$

$$= \left(\frac{0,00744 \cdot 39902400}{62,5h} \right)^{\frac{2}{5}}$$

$$= (2375)^{\frac{2}{5}} = 22,401$$

findet man sich für $c = \frac{30}{22,5} = 1,33$

und die übrigen Dimensionen

$$\beta = 2,771 \sqrt{22,5} = 2,771 \cdot 4,743 = 13,142$$

$$a = 0,722 \sqrt{22,5} = 0,722 \cdot 4,743 = 3,424$$

$$b = 0,525 \sqrt{22,5} = 0,525 \cdot 4,743 = 2,490$$

$$na = 0,860 \sqrt{22,5} = 0,860 \cdot 4,743 = 4,078$$

$$b + 2na = 2,490 \sqrt{22,5} = 2,490 \cdot 4,743 = 11,810$$

$a =$ Tiefe, b unterer Breite, $na =$ absolute Gefällung

$b + 2na =$ obere Breite.

Mit Hilfe der Formel $\frac{Q_1 - Q}{Q} = (a_1 - a) \left(\frac{3b}{2F} - \frac{1}{\text{rinn}} \right)$ läßt sich

eine Wasserstandslehre konstruieren

$a_1 - a = \frac{1}{2} F^{\frac{2}{5}}$ gegeben.

$$\frac{Q_1 - 30}{30} = \frac{1}{2} \left(\frac{3 \cdot 10 \cdot 62}{2 \cdot 22,5} \right) - \left(\frac{1}{13,14 \cdot 0,6427} \right)$$

$$\frac{Q_1 - 30}{30} = \frac{1}{2} \left(\frac{31,86}{44,8} - \frac{1}{8,445} \right)$$

$$= 0,87 \cdot \frac{1}{2} = 43,05$$

Man soll für den besten Graben eine Wasserstandslehre, welche Wasser in managen von 1200-1800 Kubfuß angeht, konstruieren

Die Zerstörung beträgt ebenmäßig für jedes halbe
 Fuß 13,0 Kubfuß und für jedes Zoll $\frac{13}{6}$
 = 2,16 Kubfuß oder jedes Kubfuß aufsteigt eine
 Meigering von 0,46 Kubfuß. In die Höhe pro Tode
 20-30 Kubfuß gebau soll, so brauchst du eine Höhe von
 (30-20) \cdot 0,46 = 4,60. Fuß.

Mancher Wasserströmung zu finden, weshalb die Bewegung für den Ausfluß pro Tode
 einseitig gerichtet fortgeschritten sind, das
 man aus dem Wasser einseitig ein
 gepulstes Boot ganz abgefahren, und bis
 zu einem gewissen Punkt aufgestellt,
 man sich das selbe und ein gewisses Maß
 aufgestellt ergozen und man Zeit zu
 Zeit den sinkenden Wasserstand
 beobachtet, und darüber das Boot
 wieder nachgelassen und die Zeit
 beobachtet in welcher abwärts die
 Höhe gesunken ist. die Zerstörung
 nicht mehr folgende.

Aufangshöhe des Wasserströmung

hinter Müll	6,4"
nach 15 Tode	7,9"
" " 30 "	9,5"
" " 45 "	11,1"
" " 60 "	13,0"
" " 75 "	14,5"
" " 90 "	16,9"
" " 105 "	17,3"
" " 120 "	18,8"
die Gerinnung des Wasserströmung	30,1"
die Gerinnung des Wasserströmung	30,5"
die Mündung des Wasserströmung	78 Tode.

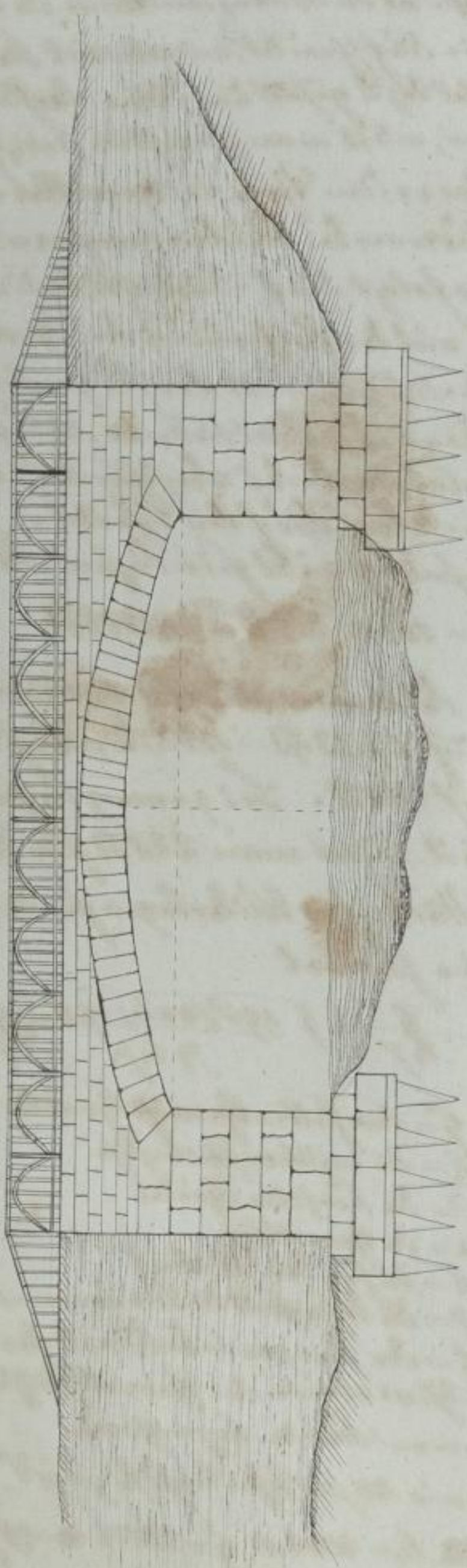
erfolgt durch die Formel.

$$Q = \frac{u \cdot h \cdot \sqrt{2g} \cdot (h_1 + 4h + 2h_2 + \dots + h_n)}{3(n+1)(t+1)}$$

die Zerstörung man sich einseitig gibt
 für $Q = \frac{0,61 \cdot 6 \cdot 30 \cdot 5 \cdot 78 \cdot \sqrt{29,12}}{24 \cdot (120 + 78)} (\sqrt{23,7} + 4\sqrt{22,9} +$
 $2\sqrt{20,6} + 4\sqrt{19} + 2\sqrt{17,1} + 4\sqrt{15,6} + 2\sqrt{14,2} + 4\sqrt{12,8} +$
 $= \frac{0,61 \cdot 303 \cdot 78 \cdot 25,6}{24 \cdot 198} \cdot (4,86 + 18,84 + 9,08 + 17,44 +$
 $8,26 + 15,8 + 7,54 + 14,4 + 3,36)$
 $= \frac{0,61 \cdot 303 \cdot 78 \cdot 25,6}{24 \cdot 198} \cdot 99,58$

= 46,98, 6 Kubfuß.
 = 2,7 Kubfuß. pro Tode
 = 162 Kubfuß pro Minute.

III. Man soll die Gangdrinnen strom und staltin
 ohne Verfallung in einen strom und brücken
 von 100 ft Durchmesser und 10 ft hohen
 fassen angeben.



Geplat die Gammölsdröbe sei 7 ft. Man willen
 eine vorerst den Druck im Spital berechnen,
 wenn, das das furchtbar der Druck
 in den fügen vorfindet und dabei folgende
 die Strömung der Mauer, als die Lasten
 auf ihnen ruft berücksichtigen.
 Man filden dazu folgen die Gammölsdröbe
 in 6 Spalten.

Berechnen der Gammölsdröbe eine Strömung
 gemöls, so ist der halbe Durchmesser der Mauer,
 $r = \frac{75^2 + 100}{20} = 286,25$
 der ganze Durchmesser der beiden Mauerdröben
 $\cos \alpha = \frac{2r^2 - (150)^2}{2r^2} = 30^\circ 9'$ und
 $\sin \alpha = 15^\circ 4' 30''$

Die äußere Bogentlänge beträgt 153,3 ft.
 die halbe Mauer 76,65.
 Wird jetzt die Mauer in einzelne Bogensegmente
 als 6 geteilt angenommen, so fällt man
 das Gemöls in ein jedes Stück von 10 ft
 Breite als Beispiel $128,7 \cdot 1 = 896$ Stk.
 die 6 muss man mit der Dichtigkeit multiplizieren,
 gleiches werden.

Für die Mauerstücke die darüber liegen
 sind als Lasten angenommen worden
 können ist der Druck. für das

- 1. Stück $1,12,77 \left(\frac{128,7+1}{2} \right) = 12,77 \cdot 127 = 1622,79$ ft.
- 2. „ $1,12,74 \left(\frac{266+155}{2} \right) = 12,74 \cdot 211 = 2688,14$ ft.
- 3. „ $1,12,68 \left(\frac{323+246}{2} \right) = 12,68 \cdot 284,5 = 3607,66$ ft.
- 4. „ $1,12,6 \left(\frac{548+323}{2} \right) = 12,6 \cdot 435,5 = 5487,3$ ft.
- 5. „ $1,12,5 \left(\frac{822+548}{2} \right) = 12,5 \cdot 685 = 8562,5$ ft.
- 6. „ $1,11,4 \left(\frac{1152+822}{2} \right) = 11,4 \cdot 987 = 11251,8$ ft.

Man kann 2 zu erhalten ist die Kraft $P_1 =$
 $(1622,79 + 2688,14) \cdot \frac{1}{2} (87^\circ 30' - 30^\circ) = 104,84 \cdot 57^\circ 30' = 6010,7$ ft.

die 2 zu erhalten
 $P_2 = (104,84 + 3607,66) \cdot \frac{1}{2} (85^\circ - 30^\circ) = 221,17 \cdot 55^\circ = 12162,35$ ft

die 3 zu erhalten
 $P_3 = (221,17 + 5487,3) \cdot \frac{1}{2} (82^\circ 30' - 30^\circ) = 3456,7 \cdot 57^\circ 30' = 19870,7$ ft.

im 4ten / 5ten aufsteigen

$$P_4 = (246,6 + 44,7 + 89,6) / 3 (50^\circ - 30^\circ) = 490 \cdot \frac{1}{2} 50^\circ = 584,5 \text{ H.}$$

im 5ten / 6ten aufsteigen

$$P_5 = (490 + 88,4 + 39,6) / 3 (37^\circ 30' - 30^\circ) = 665 \cdot \frac{1}{2} 47^\circ 30' = 725,75 \text{ H.}$$

im 1,2 bis aufsteigen Druckverlagerung möglich

$$P_6 = (665 + 101,46 + 89,6) / 3 (75^\circ - 30^\circ) = 856 \cdot \frac{1}{2} 45^\circ = 836 \text{ H.}$$

Als wirkl. Kraft muß man diese P_6 annehmen

Um zu sehen ob die vertikalen, horizontalen die inneren

Wohlblicke durchzuführen, und wieviel Kraft

im Spital dazu gehört um diese Kraft zu

begrenzen, weiß man sonst die statische Mo-

ment der ersten Spitze der Gewölbe als auf

der Mauerwerk darüber berechnen.

Dies erfolgt durch Multiplikation der

Durchmesser mit der Fallhöhe der Spalten

und Kräftegleichheit der Spalten

dieser Spalten. Die hier mit dem Spalten

Abstand der Spalten und der

Spaltenhöhe der Spalten.

Die Kräfte gibt für diesen Druck:

$$P_0 = 1600 \cdot 150 \text{ H} = 240000 \text{ H.}$$

Diese Druck ist von 240000 H. auf die Spalte

über auf 1,7. \square $P_0 = 1008 \square$ oder für jeden

Zoll auf 240 H. Bei zunehmender

Spaltenhöhe wird man 225 H. für den Zoll

bei Mäuren der Wölbungen findet man

und die Formel

$$c = \frac{g}{h_1 y} + \sqrt{\frac{1,9 P (a + h) - g b + (g)^2}{\frac{1}{2} h_1 y}}$$

hier ist g = dem selben Gewicht Gewölbe

h_1 = die mittlere Spaltenhöhe

P = die Kraft im Spital

a = die Gewölbföhe

h = die Höhe des Spalten

y = die Dichtigkeit des Mauerwerks

b = der horizontale Abstand der vertikalen

Spalten der Gewölbföhe und

der inneren Punkte bezeichnet.

Gegeben wie 40 sind Spaltenhöhe so ist

$$h = 40, h_1 = 40 + 6,5 \quad g = 85000 \quad a = 17 \quad y = 150$$

$$P = 240000, c = 30 \text{ also.}$$

$$c = \frac{85000}{46,75 \cdot 150} + \sqrt{\frac{49 \cdot 240000 \cdot 57 - 85000 \cdot 30}{46,75 \cdot 75} + \left(\frac{85000}{46,75 \cdot 150}\right)^2}$$

$$c = -12,1 + \sqrt{8177}$$

$$c = -12,1 + 90 = 78 \text{ fl.}$$

Berücksichtigt man die gestimmte Futterbreite
mittels man die fünfseitige ungleichere, dessen
mit der Höhe des Pfeils, welches man ansetzen
müßte, in einem Punkte angreift, so erfüllt
man die dritte Bedingung gleich ist.

$\frac{1}{2} h^2 / (y_1 + y_2)$ sind die Vertikale
für fünf Jahre = 43° ist.

$$I = 240000 - 100000 = 140000 \text{ u. fl.}$$

$$c = -12,1 + \sqrt{7263} = -12,1 + 85 = 73 \text{ fl.}$$

die Differenz ist zu betrachten.

V Man soll für die Tonnensicht von 100 fl.
eine fähige Breite von 24 fl. Breite
anordnen und berechnen.

Spalt man die ganze Länge in 3 Teile, so ist
jeder 50 fl. als Spalt geeignet, für je zwei
einmal die gleiche Höhe von 20 fl. zu
nehmen. Nehmen wir als Belastung der
Breite für jeden 10 fl. 50 fl. an, so ist die
Gewicht einer Säule 10000 fl. die je 20 fl. von
 $\frac{1}{3}$ zu tragen hat. Es fallen die Probekörner
Menge so erfüllt man die fähigkeit, die
in der Tonnensicht gleich

$$\frac{1}{2} \cdot \cot 22^\circ \cdot 10000 = 12071 \text{ fl.}$$

und die Tonnensicht in einem Probe

$$= \frac{1}{2} \cdot \frac{10000}{\sin 22^\circ} = 13066 \text{ fl.}$$

Die Festigkeit des Materials = 7400 und die nötige
Distanz 20 fl., so erfüllt man die Anforderung
der Tonnensicht zu $\frac{12071 \cdot 20}{7400} = 33 \text{ fl.}$

$$\text{und die Probe } \frac{13066 \cdot 20}{7400} = 35 \text{ fl.}$$

Die fähige Säule würde demnach
die Probe von $\frac{20 \cdot 10000}{7400} = 27 \text{ fl.}$ erfüllen müssen

Freiberg den 4. Juni 1771.
J. A.

[Faint, illegible handwritten text, likely bleed-through from the reverse side of the page.]

[Faint, illegible handwritten text, likely bleed-through from the reverse side of the page.]

Man soll für dieselbe Anzahl einer
Stützebrücke ausrechnen und berechnen.

Gebe man die Brücke auf die Länge 15 fß
Längsseite und 45 fängeitau so bekommen wir
 $75-1 = 44$ Teile zu 3,409 fß. Die Länge dieser
fängeitau ist von der Mitte und wegungau
 $0, \frac{15}{22} = 0,031. \frac{4 \cdot 15}{22} = 0,124. \frac{9 \cdot 25}{22} = 0,21709.$
und sofort oder wenn man zu jedem 2^{te}
nimmt 2", 2,27", 2,40", 5,35", 7,95", 11,3",
die Maximalbestimmung der selben Brücke
Länge ist, für jedes Quadratfuß 42 K gepumpt,
 $75 \cdot 42 \cdot 24 = 75600$ K und wenig die übrige
vollkommen demselben Lagen abemporal, so
fallen wir mit Last 151200 K folglich die
Brückenspitze für diesen hängeitau

$$\frac{151200}{2160} = 68,1 \text{ fß}''$$

fängeitau mit der ganzen Länge an 2,45 = 90
hängeitau sind, so folgt für den Brückenspitze
nicht jedes $\frac{2 \cdot 681}{2 \cdot 45} = 1,5 \text{ fß}''$ also der Brückenspitze
nicht (Kopf) mindern) = 1,4". Nun der
Quadrat der Parabel für man die
mittlere Länge nicht hängeitau = $\frac{1}{3}$
der Länge der Länge ist, für also = $\frac{15}{3} = 5 \text{ fß}''$
oder die 2^{te} fängeitau modus 5,175 fß. Lagen
der Volumen aller 90. 62. 16 = 8928 fß³
und der Gemisch, der Brückenspitze = 0,29 fß
gerade, 2589 K. Nun man die
Stütze zu tragen ein Lastgleich
 $151200 + 1294,5 = 152494,5$ K die Punkte
der gesamten Halle ist man

$$F = \frac{152494,5}{175000 \cdot 0,3714 - 900(1 + \frac{2}{3} \cdot 0,2)} \text{ fß}''$$

man die Formel

$$F = \frac{G}{K \cdot a - b(1 + \frac{2}{3}(\frac{a}{b})^2)}$$

von K der Brückenspitze modus = 17500.
b die Länge = 75,12 = 900"
 $\frac{a}{b} = \frac{15}{75} = 0,2.$
 $\gamma = 0,29$ sind
 $\text{sin} \alpha = \frac{2a}{\sqrt{b^2 + 4a^2}} = \frac{30}{\sqrt{75^2 + 30^2}} = 0,3714 \text{ fß}''$

oder $T = \frac{1524945}{6231} = 24,4 \square''$ also bei 4
 Stellen, jede $6,1 \square''$

Die horizontalspannung H ist g , wobei
 g_1 ist $= 152494,5 + \text{Lfd. Zahl.}$ Die h ist
 $= F \cdot 1 \left(1 + \frac{2}{3} \left(\frac{g}{b} \right)^2 \right) x = 6557,4 \text{ A} = 159046 \text{ A}$
 wobei d ist $= \text{rotz } 21'48''$ also $A = 397750$.

Die Spannung S aus h ist $= \frac{g_1}{\sin d} =$
 $\frac{159046}{\sin d} = 428250 \text{ A}$.

Die Abweichung v_2 auf den Pfeilen ist
 aber $v_2 = v + v_1 = S \sin d + S_1 \sin d = 159046 +$
 $(159046 - 75600) = 242492$. Lassen wir die
 Stellen über Rollen gehen, deren Druck,
 um $1/4$ zu sein die Zylinder mit $4:1$
 verhält, so erhalten wir bei einem
 H beträgt h $0,25$ die Zylinder,
 v $0,25 \cdot 0,25 \cdot 242492 = 15156$
 die Differenz der Spannungen ist aber
 $7649 \cdot 83446$, ab wird demnach im
 Rollen eintritt.

Geben wir drei Pfeilen 20 Lfd hoch und
 6 Lfd breit, so finden wir für die h ,
 welche nötig sind die h 20 zu
 verfinden.

$$b^2 + \frac{242493}{20 \cdot 4 \cdot 130} \quad b = \frac{2 \cdot 151200 \cdot \cos d}{6 \cdot 130}$$

$$= \frac{141389,2}{290}$$

$$b^2 + 15,546 = 362,54$$

$$b = -7,77 + \sqrt{1509,42} = -7,77 + 38,71$$

$$= 2 \text{ Lfd.}$$

Die Stärke der Widerlager berechnet
 sich bei 20 Lfd breit und 20 Lfd dick.

$$\text{zu } \frac{2 \cdot 159046}{24 \cdot 20 \cdot 130} = 4,7 \text{ Lfd.}$$

Wenn soll die Höhe eines Wasserlaufes, der die Geschwindigkeit nicht betrachten
 durch welche das Wasser in einem 20' weiten, so wissen wir durch die Erfahrung
 berechnet sind 4 1/2 Fuß tiefer Lauf 5 1/2 Fuß zu 0,0075 an Fall = 80, p = 24. In dem
 ersetzten wird, wenn man weiß, haben wir $0,0075 = \frac{0,0075 \cdot c^2 \cdot 24}{80 \cdot 19}$
 geschnittene Wellen zu Folge der Neigung
 des Laufes beträgt 0,0075 ist. Die Fallung
 geben werden, wie groß dann die
 Wassertrieb 4000 Fuß oberhalb des Abfalls
 ist und wie viel der Fallung und
 Wasser die Druckspannung sein soll bei
 1000'?

$$0,0075 = \frac{0,0075 \cdot c^2 \cdot 24}{80 \cdot 19}$$

$$0,0075 = \frac{0,0075 \cdot 3,9016 \cdot c^2}{10}$$

$$1 = 0,048 c^2 \text{ etc.}$$

$$c = \sqrt{\frac{1}{0,048}} = 1,4$$

Der Wasserquantum ist daher 80.14 = 1120
 die Neigung $y = 1$ auf 1000 Fuß
 wird ist $s = \frac{h + 0,828(a - \frac{v^2}{g})}{a}$

wobei $h = 5$ Fuß, $a = 4$ Fuß, $v = 1,4$ und $a = 0,0075$
 folglich wird

$$s = \frac{5 + 0,828(4 - 0,08) \cdot 10800 \text{ Fuß}}{0,0075}$$

Umgekehrt ist die der Neigung $s =$
 4000 Fuß auf 1000 Fuß die Neigung $y =$

$$y \text{ nat } y = \frac{s \cdot a}{h - \frac{1}{3}(a - \frac{v^2}{g})}$$

$$= \frac{4000 \cdot 0,0075}{5 - \frac{1}{3} \cdot 3,06}$$

$$= 0,75000000, \text{ folglich}$$

$$y = 2,11 \text{ Fuß.}$$

Wenn soll für ein Gefälle von 30 1/2
 und ein Wasserquantum $Q = 6$ Kubfuß p. S.
 die Anordnung und Berechnung
 oberflächigen Wasserlaufs voll
 ziehen.

Haben wir ein 30 1/2 Fuß Geschwindigkeit,
 wird und wissen wir die durchschnittliche
 Geschwindigkeit des Wasser $v = 1,5 \text{ c.}$

$$= 7,5 \text{ Fuß so brauchen wir zum freien}$$

$$Gefälle $h_1 = \frac{v^2}{2g} = 0,016 \cdot 55,25 = 0,9 \text{ Fuß.}$$$

haben wir das Wasser oberhalb
 Neigung gesucht zu werden, so werden
 wir abgeben. Wenn wir die 4000
 Fuß zu 5% an, so erhalten wir eine
 Ursache ist mögliche Höhe h_1

$h_1 = \frac{c^2}{g \cdot 2g} = \frac{715^2}{493 \cdot 2g} = 180 \text{ ft}$ bleibt, sonst
 wenn ganzen Gefälle nur noch ist $h_2 = 30 - 1$
 $= 29 \text{ Sp}$ das Adressfall sonst 29 Sp für
 Sp die Kranztrafe $10''$ so ist der Sättigung
 nicht p. sec. bei der mittleren Gefällewindig
 bei $\text{neu} \frac{5 \cdot 14}{14,5} = 4,8 \text{ Sp} = 480 \times c$ (bei der
 Kranztrafe) da das Wasser konstant
 p. sec. = $0,8348$ ist, so ist $\text{neu} b = 0,8348 \cdot c$
 Druck $e = \frac{c}{0,8348}$

Da aber nicht alle Pfänfel gefüllt
 werden, so müssen wir die Sättigung
 effizienter zu 4 an, und es wird
 dann die Kranztrafe $e = \frac{4 \cdot b}{0,8348} = 6 \text{ Sp}$
 Auf der Länge der Pfänfel Anzahl ergibt
 sich als die gesamte Pfänfelanzahl
 $18 + 3 \cdot 14,5 = 61,5$ nur für vier Pfänfel
 so beträgt Druck der Zentrirwindel
 zwischen je zwei Pfänfel $\frac{360}{60} = 6$
 Legen wir die Spielbreite in die Mitte
 der Kranztrafe und die Pfänfel so,
 daß sie 94 der Spielwindel ausfüllen,
 so ergibt sich der Drehungswinkel
 unserer Formel $\frac{1}{2} = \frac{v \cdot \sin(\frac{1}{2} \cdot \frac{94}{10})}{\frac{10}{2 \cdot 10} \cos(\frac{1}{2} \cdot \frac{94}{10})}$

zu $37.18'$
 Da wir rechteckigen Pfänfel
 verwenden, so können wir diese
 und zwar auf beidseitige Weise
 lassen wir das Wasser bei $13 \frac{1}{2}^\circ$ Ausfüllung
 zum Pfänfel, also in die gleiche Pfänfel
 einströmen. Damit der Pfänfel in die
 die Pfänfel einströmen, muß man ihn
 eine bestimmte Neigung geben und
 zwar wird der Neigungswinkel
 durch die Formel

$$\sin \varphi = \frac{v \cdot \sin \varphi}{c} \text{ gegeben}$$

$\beta, \gamma \varphi = 90^\circ - 81^\circ 18' + \epsilon = 14^\circ 42'$ Infall

$\varphi = 10^\circ 26'$ nach formal verlässl. über
Krauß von der Richtung der Nordschneise
abgewandt. Die Richtung gegen den
Horizont ist daher $14^\circ 42' + 73^\circ 30' - 10^\circ 26' =$
 $77^\circ 46'$ und die relative Gefällewindigkeits
des anstehenden Wappes

$C_1 = \frac{7 \sin(14^\circ 42' - 10^\circ 26')}{\sin 14^\circ 42'} = 2,05 \text{ fB}$

Zur Verzögerung dieser nötigen Krauß-
richtung wird man die Höhe des
und der Kraft der Bewegung die von
formale Richtung geben müssen.

Berechnung der Leistung.

Die Füllung der Kessel beginnt bei
 $13\frac{1}{2}^\circ$ Neigung. Der Endpunkt wird bei
anfang sein, wenn die Nordschneise frei
ganzal liegt, das geschieht bei einem
Neigung von $\gamma = 90^\circ + 90^\circ - 8^\circ 42' = 171^\circ 18'$
Die Füllung eines jeden Kessels beträgt
 $\gamma = \frac{60 \cdot C}{n \cdot u}$ das sind ungefähr $\frac{60 \cdot 7}{21 \cdot 11}$

$= \frac{300}{91} = 3,3$ Ueberformungen

folglich ist der Leistungswert der Kessel
zeitmaß $= \frac{360}{60 \cdot 33} = 0,311 \text{ fB}$

Ueberformungen von der Länge von der
Kessel und man hat also das Diagramm
abcd von, so ist dessen Inhalt, den

$bc = \frac{24 \cdot 11 \cdot 7\frac{1}{2}}{360} = 1,9 \text{ fB}$ ab $= 0,853 \text{ fB}$ $\frac{1,287}{2,75}$

die Kessel wird, also auch gegeben wie
von diesen Diagramm im Bereich
ab und das allmähliche Verändern abe
abgeschritten wird, welche $1,28 - 0,3 =$
 $0,987 \text{ fB}$ ist. bleibt übrig ist dann ca
der $\frac{3}{4}$ Teil des ganzen Diagramm.

Dieser einfache Nachweis zeigt sich
daß diese Arbeit entsteht, wenn man
man a nach dem letzten Punkt
von bc eine Gerade zieht. Liegt diese
bei dem Punkt frei zumal, so fängt

Die Hauptfall an, unregelmäßig. Die sind
aber bei dem Winkel von 90° - L. da statt
finden, d. i. da $bca = 26^\circ 46'$ bei $63^\circ 14'$
aufsteigend stattfanden. Die Hauptfälle
sind dieser vollkommen gefüllt noch
 $90^\circ + 63^\circ 14' - 73^\circ 30' = 139^\circ 44'$ unvollkommen
gefüllt aber während $81^\circ 18' - 63^\circ 14' =$
 $18^\circ 4'$.

Da aber die Hauptfälle während des Auf-
stieges im Lagen immer weniger
gefüllt sind, so müssen wir immer d. h. längere
Korrekturen einführen. Die sind
da durch die das fünfseitige unregelmäßig
für die unregelmäßig ist. So ist die
Differenz $= \frac{ad^2}{2} \tan \gamma$, wo $\gamma = 26^\circ 46' - 81^\circ 18' =$
 $18^\circ 4'$.

Die Differenz die ist mit der Krümmung
gleichmäßig abnehmend, die ist
bei den unregelmäßigkeiten
wird durch die Krümmung
in einem unregelmäßigkeiten
bestimmt. Die Form alle diese
ist aber immer $= \frac{bc^2}{2} \tan \gamma$ wo $\gamma = 18^\circ 4'$
da $\tan \gamma = \tan 18^\circ 4' = \frac{ad}{bc} \tan \gamma$
wenn man für $\gamma = 18^\circ 4'$ und d einsetzt
so ergibt sich dann alle Form
von $\frac{bc^2}{2} \tan \gamma$ und da ist die
die Hauptfälle vollständig so ist das Verhältnis
Verhältnis $= \frac{2,04}{3} = 0,68$.

So ist dieser die
 $L = bh \gamma + \frac{1}{2} b^2 \gamma$
 $= 6.06.24 (\sin 90^\circ - 13^\circ 2') + \sin 63^\circ 14'$
 $+ 0,68.6.6 (\frac{24}{2} \sin 81^\circ 18' - 12.94$
 $= 10103,88 + 450 = 10553,88 \text{ pSt.}$
Dagegen kommt noch die Krümmung
die ist aber $= \frac{1}{2} b^2 \gamma \tan \gamma$
 $= 7,5105 (10^\circ 2' - 8^\circ 42') - 4,8) 7,8.6.2,10$
 $= 162,41 \text{ pSt. folglich}$
 $L = 10553,88 + 162,41 = 10716,29 \text{ pSt.}$
sind nun ganz nach der Krümmung
et.

Das Gewicht des Faches zu 35000 N angenommen
 sei die Zugkraft $2F = 0,048 \sqrt{35000}$ soll
 $= 0,048 \cdot 187 = 9,07 = 10$ das ist die Erdbild
 $= 0,0002116 \text{ u. f. } \sqrt{35000}$ und da $u = 3,3$

$f = 0,6$
 $L_1 = 0,0002116 \cdot 3,3 \cdot 0,6 \sqrt{35000}$
 $= 2,750$

Es bleibt demnach als neue Leistung
 $10000 - 2,750 = 9972,5 \text{ N}$

Es ist für die letzte Messung die Aus-
 ordnung und Bestimmung einer
 Generalplan Erdbild zu machen.

Die Ausfallwinkel sind durch
 man willkürlich an, so dass
 dessen möglich klein, 15° und ist
 folgt der Ausfallwinkel α .
 $\cot \alpha = \cot \beta + \frac{1}{\sin \alpha}$ wenn $\alpha = 13^\circ 44'$
 so folgt das für die Ausfallwinkel
 mit r nach der Formel

$$r = \sqrt{\frac{2gh}{2 \sin \beta \cdot \cos \alpha + g \left(\frac{\sin \beta}{\sin(\beta - \alpha)} \right)^2 + k}}$$

$g = 0,15$ und $k = 0,10$ ist
 $r = 24,7 \text{ Sp}$ wenn r gibt sich die Geschwindigkeit
 gemäss der Formel

$$c = \frac{v \cdot \sin \beta}{\sin(\beta - \alpha)} = 24 \text{ Sp}$$

der Ausfallwinkel ist $\frac{a}{c} = \frac{b}{24} = 0,207 \text{ Sp}$
 und der $\frac{a}{r} = \frac{b}{24,7} = 0,202 \text{ Sp}$
 sind nun das Ausfallwinkel $\frac{a}{r} = \frac{b}{r}$ ist
 der mittlere Ausfallwinkel

$$r = \frac{c}{\sin \beta} = 0,215 \text{ Sp oder besser}$$

0,21 (wegen der Genauigkeit)

die Fallhöhe ist $\frac{1}{2} r^2 = \frac{0,21^2}{2} = 0,022$
 folglich die Falllänge $= \frac{0,207}{0,215 \cdot 0,105} = 91$
 wenn die Ausfallwinkel

Ausfallwinkel des Ausfallwinkel ist 11°
 $= 0,645 + 0,805 = 0,75$

also ist Ausfallwinkel $= 1,76 \text{ Sp}$ und die
 Geschwindigkeit des Wasser in ihm
 $\frac{a}{r} = \frac{b}{r} = 3,41 \text{ Sp}$ und

die Geschwindigkeit ist $0,016 \cdot 3,41 = 0,0547$
 entspricht.

Und diese Werten ergibt sich die Leistung
 $L = \sqrt{h + \sqrt{g \cdot c + h^2 + (p \cdot \sin \alpha)^2}} + 10 \cdot \sqrt{g \cdot c}$
 im vorliegenden Fall

$h = 20 \text{ ft}$ $g = 4,15$ $c = 29$ $k = 0,1$ $c_1 = 29,7$
 $v = 24,7$ $d = 15 \text{ ft}$ $= 3,41$ $C = 6,7 = 66 \text{ ft}$
 diese Werte eingesetzt, resultiert eine
 für L result. Leistung = $19,72$ Pferdkräfte
 welche einem Wirkungsgrad von
 $0,856$ entsprechen

Da die Leistung 450 Pferdekraften
 je min. ausfließt, sind die nötigen Wellen
 für $d = 6,12 \sqrt{\frac{450}{450}} = 6,12 \cdot 0,38 = 2,1$
 also für eine $2,5$ " große Wellen. Jedem
 Gang für geben wir 2 " Durchmesser und den
 Wirkungsgrad $0,856$ ergibt sich daraus
 wenn wir ihn gewinn zu 12000 P. setzen
 pro Umdrehung zu $0,1 \cdot 12000 \cdot \frac{1}{3} \cdot \pi \cdot \frac{1}{12} = 42$
 d. h. oder $p = 22000 \cdot \frac{250}{60} = 7 \frac{1}{2}$ Umdreh.
 ausgeführt
 $42 \cdot 7,5 = 315 \text{ d. h.}$

Handwritten text from the adjacent page, including fragments like "g.", "177", "178", "179", "180", "181", "182", "183", "184", "185", "186", "187", "188", "189", "190", "191", "192", "193", "194", "195", "196", "197", "198", "199", "200".

