

Badische Landesbibliothek Karlsruhe

Digitale Sammlung der Badischen Landesbibliothek Karlsruhe

Theorie der hydraulischen Kraftmaschinen

nach [der Vorlesung von Franz] Grashof von Otto Albrecht; WS 1889/90

Albrecht, Otto

[S.l.], (1890)

[Text]

[urn:nbn:de:bsz:31-282983](https://nbn-resolving.org/urn:nbn:de:bsz:31-282983)

Einleitung.

Gegeben ist ein folgendes unspanntes System unter

Q Wasserquantum in cbm. pro. sec., so wie
in bestimmter Motor gegeben werden soll.

H das mögliche Gefälle in m, das zum Betrieb
des Motors verfügbare Gefälle.

H_0 der Höhenunterschied des Zuflusses oberhalb des
Luftflusses am Ende.

$\xrightarrow{c_1} H_0$ Antriebsenergie in Pferdestärken
 $\xrightarrow{c_2}$ der Turbinen

$$H = H_0 + \frac{c_1^2 - c_2^2}{2g}$$

η : das spez. Gew. des Wassers.

so ist ηQ das spez. Gewicht des Luftflusses oberhalb
des Turbinen. Absolute des Wassers beim Nieder-
fallen: $\eta Q H = E_0 =$ absolute Effect.

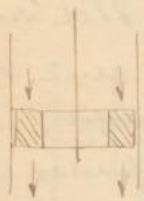
der Nutzeffect: $E = \eta E_0$; η -Wirkungsgrad:

absolut. Effect in H ausgedrückt: $E_0 = 75 \text{ H.}$

$E = 75 \text{ H}$

Radialrohr, haben einen radialen Zufluss des
Wassers in Bezug auf den Kranz.

Die Hauptflaß für die Flügel,
der ferner "für Messer."



Winkel der Hauptflaß mit dem Radkranz:

Der Radialrohrwinkel ist der Winkel der Hauptflaß mit dem
Radflaß ein Grad, der // mit der Ränderlage
zu der axialen Linie und das Wasser an der Fließmitt-
öffnung möglichst tangential einfließen in
Hauptflaß, damit kein Tropfen des Wassers fließt.

Einflußfluss möglichst klein, Sog
des Flüßflaß möglichst groß sein.

Man ist zu wissen, daß das Flüßflaß in der
Richtung zum Hauptflaß eintritt, genügt es nicht,
daß die Hauptflaß ein bestimmter Winkel gegen
den Kranz hat, sondern daß ein Teil des Wassers in
einem bestimmten Ringflaß einfließt. Wasser der
Hj. Leitapparats. (Leitraß).

Die Höhe der Flüßflaß genügt, die Höhe der Flüßflaß
fließt des Wassers mit dem Leitraß in der Flüßflaß-
flaß ist Leitraß.

Voll- u. Partialdrucke:

Bei offenem Gefälle des Meßpost auf der ganzen Umfassung des Rades ein. Bei tiefem ein auf einem kleinen Teil des selben. Bei Partialdrucke wird die gestrichelte Anschlagung des Meßpost an 2 d. a. mittel gegenüberliegenden Stellen des Rades einigeführt, um kein einseitiges Drücken auf der Lya zu bewerkstelligen.

Bei geringem Gefälle (Niederdruckdruck) wird das Meßpost in einem offenen Kanal angebracht. Bei hohem Gefälle nimmt die Anschlagung ein Rad zu bewerkstelligen. (Gefälle des Meßpost). Die gestrichelte Linie unterhalb des Meßposten zeigt ein Rad, das unterhalb des Rades einigeführt ist.

3 Arten von Turbinen: in Bezug auf die Art des Auftriebs
des Meßposten:

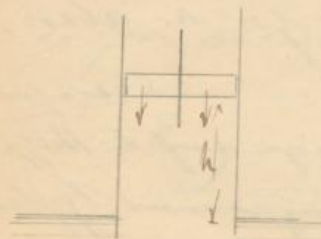
Überwasser Turb.

Unterwasser Turb.

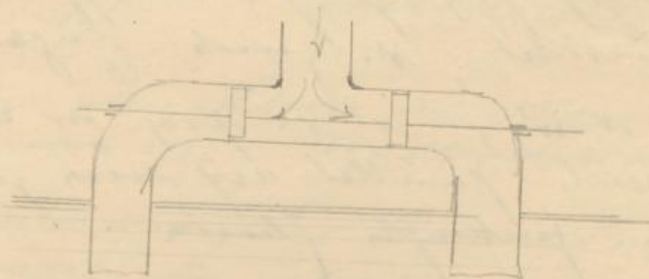
Rohr Turb.

Bei Überwasser Turb. fließt das Wasser in der freien Luft unterhalb des Meßposten. Wichtig an der Anschlagung = dem Meßpost.
Bei Unterwasser Turb. fließt das W. unterhalb des Meßposten. Die für propeller drückt ist mehr hoch als der Abw. Druck.
Bei der Rohr Turb. ist der Turb. in 1 Rohr angebracht. Die drückt an der Anschlagung ist

fris regelmäßig kleiner als der oben. Daraus
 s. g. h. rumpf kleiner sein als 10 Mi.



Horizontallurb. Anordnung von 2 Rollen,
 die durch die bekannte Maschine festgehalten
 werden und der Messer einengung sind,
 so daß die festgehaltenen für beide
 Röhren aufgeben.



Prapstrolchen. Da angewandt, nur
 große überflüssige Wassermassen wegzuwe-
 gen, sonst nicht zu empfinden. Wasser
 wird durch das auf die Gefälle.

Überdruck ⁱⁿ der Druckturbinen oder
 Actidars = in. Reaktionstrieb.

1. in allen Fällen in relat. Bewegung eines kleinen
 Systems, wobei die sich selbst bewegt. Die letztere
 Bewegung kann betrachtet werden als ein
 gewisses für andere Bewegung.

Das System hat eine anziehende Wirkung.
Zusammenhang. W. ist relativ. Bewegung des Punktes
kann betrachtet werden als stat. Bewegung,
wenn man die Bewegungskraft zu der abse.
bewegten Kraft hinzufügt.

Die stat. Bewegungskraft ist bezogen auf d. Kraft
der aufsteigenden gleich der Beschleunigung eines Systems.
Zusammenhang; die gewichte Bewegungskraft ist:

$2W W'$; W' ist stat. die relativ. W. ist
relativ. Punkt auf einer zum Momentan-
az. Punkt gleich. Richtung der Kraft:

wenn man auf W' in einem Punkt
aufgehoben W' um ein 90° Kraft. Absolut.
bewegte Kraft ist die Gewichtskraft. Sie
man sagt die 2 Bewegungskräfte, so
ist es die stat. relative bewegte Kraft.

Bewegung ist der Punkt der Linie eines
Lichtstrahls, ^(W. ist stat.) das ist die Momentan-
W. Punkt auf der stat. relat. bew. Kraft
in der relativen Richtung der Kraft
anziehende Wirkung Richtung der Kraft
denn ist die Centrifugalkraft

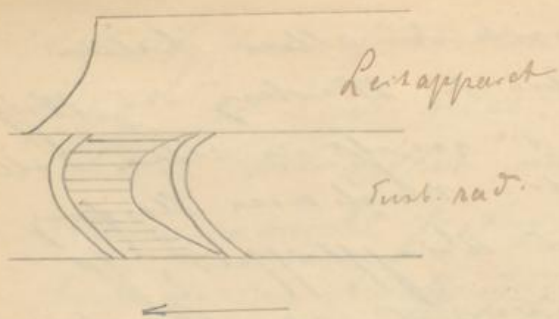
diefer Normaldruck findet in allen Lagen
statt. Eine gewisse Art der Mischung des Muffes
in der Feink. goll, die nicht in allen Lagen
gleichförmig. Epl. zu hrv. Nicht aus Anfang
größer als am Ende der Abzinsfluppel, es
ist das eine Überwuchter = oder Reaktions-
wirkung. Es möge im folg. d. d. f.
d. Verb. unterfuchen werden in.

Überdruck, bei dem Überdruck des Muffes
kurz. voran. Epl. Reaktionsdruck.

Druckdruck. kommt ein jenes Normaldruck
zu Manufak. in Betracht. Neben dem
P. die Lignifizierung & Chem. & Reaktionsdruck.
Sind weniger geformt, da in beiden Lagen
ein Reaktionsdruck stattfindet.

faucht es sich ein ein ^{Voll} Verb., das ein jenes
bezugnehmend, das mit als ^{ganz} Überdruck
druck. befaucht werden.

druck. mit der Manufak. ein das alle
abgrenzt.



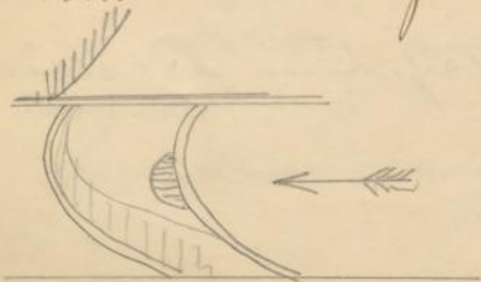
Strahltrieb im sehr feuchten Zustand bei der Wasserführung
 und in der Regel für ein Abfließen durch den Leit.
 radial für einfließen.

Überdrucktrieb, der mehr beaufschlagt werden soll
 erfolgt es kann einen feuchten Zustand, ab dem die
 einfließen ist als Ober - Mittel - od. Unter.
 verfahren.

ein Drucktrieb darf nur als Überwasser-
 trieb. einzutreten.

Gerade für eine in der partikulär beaufschlagte
 Überdrucktrieb.

Abmildern der Zellen. Zerstören der Gerüststruktur.



Berechnungen.

Q hat Aufschlagwasserquantum pr. sec.

H hat berechnete Gefälle in m

γ hat spez. Gew. des Wassers. d. g. Gew. eines cbm
 $1 \text{ cbm} = 1000 \text{ kg}$

C_0 der absol. Cffkoeff. in m/s pr. sec.

$$C_0 = \gamma \cdot 5 \cdot V_0 = \gamma Q H \text{ in } \underline{H}$$

$$\eta = \frac{C_0}{C_0} = \frac{V}{V_0}$$

$$H = H_0 + \frac{C_1^2 - C_2^2}{2g}; H_0 \text{ der Höhenunterschied des Wasserstands}$$

der Gefälle, welche sein spez. Mittelwert
 C_0 ist

εH hat spez. mittlere Gefälle

es trägt den für Mittelwert Bezug. Größe
 $\varepsilon = \text{hydraul. Wirkungsgrad}$

ηH die wirkb. Gefälle.

η der spez. Wirkungsgrad $>$ als in m. 100%

εH (für Proprietätsverlust) Kopfgefälle
 schupp. Verlust - Verlust

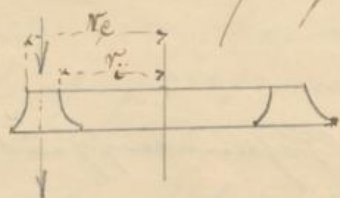
Q hat Wassermenge, die pr. sec in die Läng.
 gebirge

$\mu \epsilon_0$ der Effektivwert durch Aquivalenz + Ringfluss

$\gamma \varphi Q (\epsilon - \epsilon_0) H - \mu \epsilon_0 =$ Nutzfrequenz pro all.

$$\gamma = \frac{\gamma \varphi Q \cdot (\epsilon - \epsilon_0) H - \mu \epsilon_0}{\epsilon_0} = \varphi (\epsilon - \epsilon_0) - \mu$$

$r_1 =$ Einflusradius v. j. Ker an der Einflusstelle
 $r_2 =$ Ausflusradius.



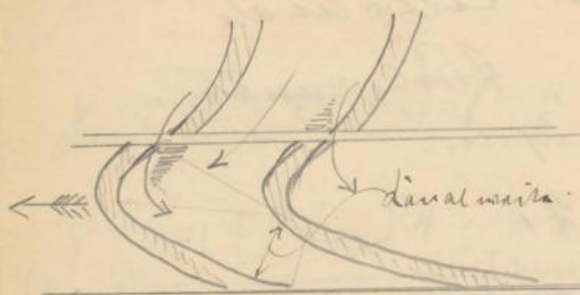
Ringelement: $2 \pi r dr$

Moment des selben in Bezug auf die Achse $2 \pi r^2 dr$.

für die ganze Ringfläche: $\int_{r_1}^{r_2} 2 \pi r^2 dr$.

$$\left. \begin{matrix} r_1 \\ r_2 \end{matrix} \right\} = \frac{1}{\pi (r_2^2 - r_1^2)} \int_{r_1}^{r_2} 2 \pi r^2 dr = \frac{2}{3} \frac{r_2^3 - r_1^3}{r_2^2 - r_1^2}$$

$$\frac{r_2 + r_1}{2} = r_1 = r_2$$



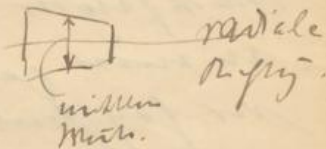
In der mittleren Her-
 zungung erst. der
 In der Herzspitze
 der L. e. a.

In der typischen
 Herzhörigen Raum
 kann das Wasser nicht abfließen
 diese Stellen treten auf, wenn das Wasser
 auf die Herzhörige der Herzhörigen
 In der Herzhörigen erst. der Herzspitze
 der L. e. a.

Kanalweite der Herzhörigen der L. e. a.
 Richtung ist. (Oxyalium)

Kanalweite der Herzhörigen der L. e. a.

In der Herzhörigen. alle sind die Mittel-
 anzeige. In der Herzhörigen. alle sind die
 mittleren Kanalweite reparieren



a n. b. die Mittel & breite sind
 L. e. a. an der L. e. a.

je maytres, das Messer vor aber aber may
in dem die im gefasst geordnet.

H, n. H2 find in allen Seiten.

Seien Meinen folgenden Seiten in Betracht

I. Absatz. Messer gegen. M im Thalt.

II. Messer gegen die Tür. V

III. viele Seiten. in Messer gegen die Tür. W

M1 = Absatz. Seiten. der Messer nach zu fallen
empfangt in die Tür. die nach W. Bezug
in dem nach dem Weg gehen mit.

M2 also gegen mit der Messer der
Tür. ca. 2000 W. 1000.

M Seiten. der gestrichelten Messer in der
Tür.

V1 Seiten. der Messer in der Tür. mit der
von der Tür

V2 Messer gegen die Tür in der Tür. die von
der Tür

V der viele Seiten mit der Messer der Tür
gestrichelt.

$k_1 = k_2$ gaschrieben ein Druck hat, zu dem
 die im Löffel in Flüssigkeit; keine Wärm
 durch die Luft

ω - Winkelgeschwindigkeit der Erde.

N - Drehung der Erde pro Minute.

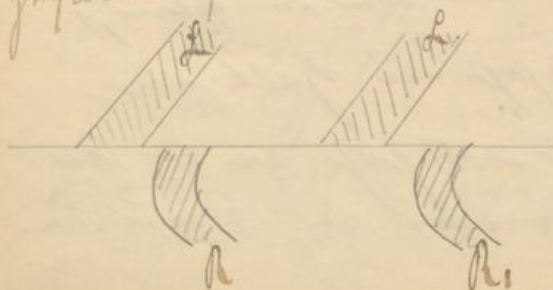
$$\omega = \frac{v_1}{r_1} = \frac{v_2}{r_2}$$

$$N = \frac{30}{\pi \cdot \omega} = 9,55 \omega$$

Bestimmung der mittleren Verengungs- coeff. K_1 & $L K_2$.

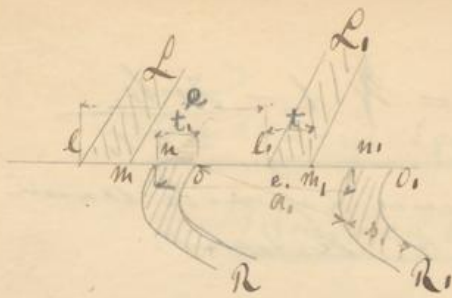
vorausgesetzt: ein Axialurbene mit vertikaler Äq.
 durch mit derselben gegebenen Länge ein evagiertes Glem
 fließ mit der Rotations N , nur um den Nordaff.

Abstrahieren man den sehr kleinen Spalt, durch den
 alle die abgewinkelten Mantelflächen der beiden Räder
 zusammenfallen.



L_1, L_2 die Krümmung
 (abgewinkelte) der Räder
 zwei ganz kleine

R_1, R_2 die abgewinkelten
 Krümmung der Räder
 Räder



mittleren Längs der Teilbogen der Zeit c_1
 mittleren Längs der Teilbogen der Zeit c .
 der Zeit der c_1 muß der der Zeit c entsprechen.

mittlerer Wert für t_1
 der c für t .

$c - t$ der mittlere freie Teil der mittleren Teil-
 bogen der Zeit c ; m t_1

$c_1 - t_1$ der mittlere freie Teil bogen der Zeit c_1 der für
 fließt.

$c - t$ wird nicht verengt durch den in Punkt t .
 Prop $c - t - t_1 = m$ t_1 $c - t$ der
 Zeitverhältnis ist.

Dies ist der mittlere freie Anstieg der Zeit c .

$$p = 2(c - t) \quad ; \quad 2 = \text{Anzahl der Seitenkanäle.}$$

Wenn es nur ein Teil p' in c fließt

$$p' = 2(c - t) - 2 \cdot t_1 \cdot \frac{c - t}{c}$$

mittleren Anstieg, der durch ein einzelnes Teil fließt
 berechnet wird ist: $t_1 \frac{c - t}{c}$

der mittlere Anstieg ist $R = \frac{p'}{p}$

$$k = \frac{p'}{p} = 1 - \frac{z \cdot t_1}{z \cdot e} = 1 - \frac{z \cdot t_1}{2\pi r_1}$$

$z \cdot e$ = Perimeter des Kreises und $z \cdot t_1$ als bekannt.
 - zeigt welchen Ausfluss der Perimeter

$$k = \frac{2\pi r_1 - z \cdot t_1}{z \cdot e} = \frac{e_1 - t_1}{e_1} = \frac{a_1}{a_1 + b_1}$$

analog: $k_1 = \frac{e - t}{e} = \frac{a}{a + b}$ (für den Leberapparat)

!!! $\left\{ \begin{array}{l} k = \frac{a_1}{a_1 + b_1} \quad (\text{Tisch}) \\ k_1 = \frac{a}{a + b} \quad (\text{Leberapparat}) \end{array} \right\}$ Mittlere Verengungs-coeffizienten

p der Perimeter - für Umfang.
 $k \cdot p$ - für inneren Umfang der Leberarterie.

$k_1 \cdot p_1$

$$k \cdot p = \frac{e_1 - t_1}{e_1} \cdot z \cdot (e - t)$$

$$k_1 \cdot p_1 = \frac{e - t}{e} \cdot z \cdot (e_1 - t_1)$$

Fundamentalgleichungen der Turbinentheorie

- 1) Bewegung des Wasserpunktes beim Abwärts Wasserfall bis zum Fall
- 2) Übergang des Wasserpunktes aus dem Fall in die Turb.
- 3) Umlauf des Wasserpunktes durch die Turb.
- 4) Bewegung des Wasserpunktes beim Aufsteigen zum Aufwärts Wasserfall.

Gemäss der
~~folgenden~~ Gl. der leb. Kraft des Wasserpunktes in
 einem Kanal (welcher fluss in seiner Bewegung
 begriffen ist [turb. canal]):



Zwei Abwärtsflüsse u. Aufwärtsflüsse
 in einem Kanal im Fall: h. Bewegung des
 in die abw. fluss. nach fortgesetzt der
 Turbinen.

$$h + \frac{u^2}{2g} = \frac{c_1^2}{2g} + H_0 - H_1 - \rho H \quad \text{Gl. der leb. Kraft.}$$

$\frac{u^2}{2g}$ Abw. + Aufw. fluss ; ρ in kleineren abw. fluss.

4) Ausfluss aus dem Füllb.

$$\frac{c_2^2}{2g} = h_2 + \frac{u_2^2}{2g} + H_2 - \rho_2 H.$$

man
nimmt die 4 Gleichungen:

$$(\rho + \rho_0 + \rho_1 + \rho_2) H = H - \epsilon H$$

gleichm. hydr. Verdrängung = ungleichm. Verdrängung, wenn nicht gleiche Verdrängung.

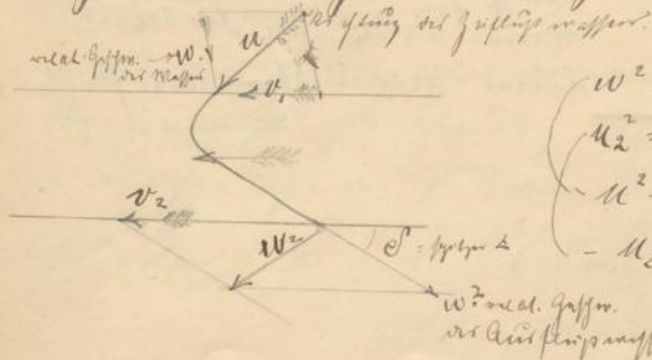
$$\epsilon H = (1 - \rho - \rho_0 - \rho_1 - \rho_2) H$$

ferner für $H = H_0 + \frac{c_1^2 - c_2^2}{2g}$

nimmt die 4 Gleichungen:

$$\frac{u^2 + w^2 + c_2^2}{2g} = \frac{c_1^2 + w^2 + u^2}{2g} + H_0 - \xi H - (\rho + \rho_0 + \rho_1 + \rho_2) H + \frac{v_2^2 - v_1^2}{2g} \text{ oder}$$

$$\frac{u^2 - u_1^2}{2g} + \frac{w^2 - w_1^2}{2g} - \frac{v_2^2 - v_1^2}{2g} = H(\epsilon - \xi)$$



$$\begin{cases} w^2 = u^2 + v_1^2 - 2u v_1 \cos \alpha \\ u_1^2 = v_1^2 + w^2 - 2v_1 w \cos \beta \\ -u^2 - w^2 + v_1^2 = 2u v_1 \cos \alpha \\ -u_1^2 + w^2 - v_2^2 = 2v_2 w \cos \beta - 2v_2^2 \end{cases}$$

H.
r1^2
2

ξ hat Wert γ falls

$$\xi H = \frac{H v_1 \cos \alpha}{g}$$

= Winkelwert falls =
Wert falls mit der (Länge um die
Erhebung

$$= \frac{v_1^2}{g} \frac{\cos \alpha \sin \beta}{\sin(\beta - \alpha)}$$

$$v_1 = \sqrt{g \xi H \frac{\sin(\beta - \alpha)}{\cos \alpha \sin \beta}} = \sqrt{g \xi H (1 + \frac{\gamma \alpha}{\gamma \beta})}$$

Winkelwert der Zeit an der jeweiligen Stelle
 ist v_1 .

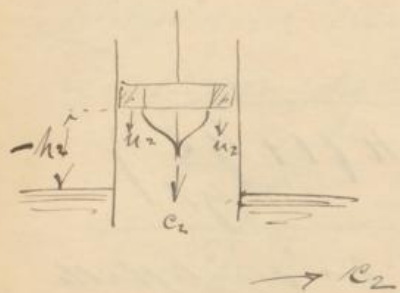
$$v_1 = \sqrt{g \xi H (1 + \frac{\gamma \alpha}{\gamma \beta})}$$

Man kann sich Zeit zu verschiedenen Stellen
 bewegen, wo man immer Zeit ξ & γ
 freier Bewegung γ hat, was man zu verschiedenen
 zu machen ist der γ von ξ falls

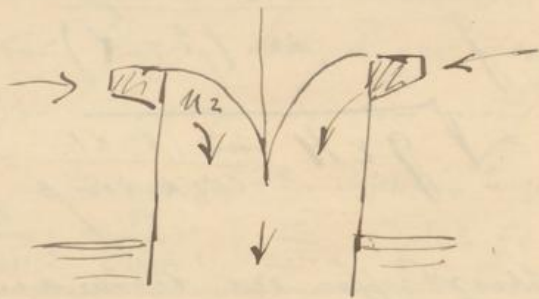
$$\xi = 1 - (\rho_1 + \rho_2 + \rho_3)$$

$$\frac{c_2^2}{2g} = h_2 + \frac{u_2^2}{2g} + H_2 - \int_A^B H$$

$$\int_A^B H = h_2 + H_2 + \frac{u_2^2 - c_2^2}{2g}$$

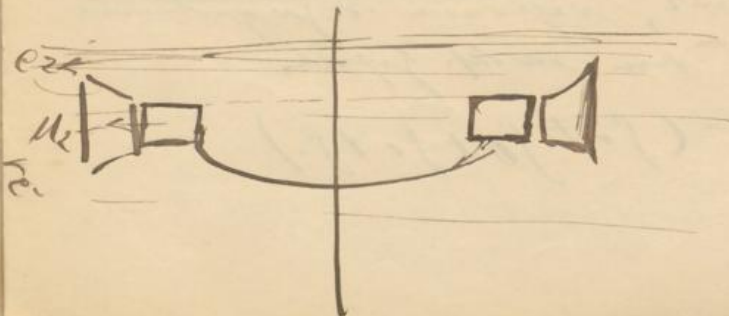


Axialtrieb



außenströmendes Radialtrieb

Diffusor nach Boyden.
 immer noch. Kavität mit in der zentralen
 Vertiefung des Diffusors angeordnet.



Die Druckmaschine

1.2.4. Einheitsverhältnis der leb. Kraft:

$$h + \frac{u^2}{2g} = \frac{c_1^2}{2g} + H_0 - H_1 - \rho H$$

$$\frac{c_2^2}{2g} = \text{Gefälle der abfließenden Röhre} = \frac{u_2^2}{2g} + h_2 + H_2 - \rho H$$

ein vom Druckverlust. In geschlossenen Leitung:

$h = h_1 = h_2$ d.h. manuelle der Druckverluste sind gleich sein. Dichtung der Röhre und Abdichtungspunkt gleich.

$$\frac{u^2}{2g} = \frac{c_1^2}{2g} + H_0 - H_1 - \rho H - h \quad \left. \begin{array}{l} h = h_2 \\ h_2 = \text{...} \end{array} \right\}$$

$$= \frac{c_1^2}{2g} + H_0 - H_1 - \rho H + \frac{u^2 - c_1^2}{2g} + H_2 - \rho_2 H$$

$$\frac{u^2}{2g} = H - H_1 + H_2 + \frac{u^2}{2g} - (\rho + \rho_2) H; \quad H - H_1 = \text{Gefälle der Röhre}$$

man hat Wasser von oben
auf unten.

Verhältnis für ein Druckverhältnis
Zuflussgefälle

Merkwürdig war die Größe der mit dem
 Wasserball gefüllten: $\frac{u^2}{2g} = m H$, so findet
 man die Höhe h für einen Druck.
 Die Größen 0,8 & 0,9 liegen.

Man set die Zahl m als die Charakteristik
 der Zeitrechnung $m \approx 0,5$ für Über-
 druckhöhe.

Die Bewegung für die Bewegung
eines Zugs. Zusammenstellung:

Anwendung des Gesetzes der Erhaltung der Energie.

$$(1) \frac{u}{\sin \beta} = \frac{v_1}{\sin(\beta - \alpha)} = \frac{w}{\sin \alpha} \quad ; \quad \alpha = \angle \text{ von } v \text{ zu } u, \quad \beta = \angle \text{ von } v_1 \text{ zu } w$$

Bedingung für den normalen Aufschlag gegen die Aufschlagfläche:

$$(2) \frac{u_2}{\sin \delta} = \frac{v_2}{\cos \delta} = w_2 \quad ; \quad \delta = \text{Supplement von } \angle \text{ von } w_2 \text{ zu } v_2$$

$\delta = 180^\circ - \angle v_2 w_2$

$$(3) g \varepsilon H = u v_1 \cdot \cos \alpha$$

$$(4) \quad \frac{u^2}{2g} = mH ;$$

$$(5) \quad \frac{v_1}{v_2} = \frac{r_1}{r_2}$$

$m \frac{v_1}{r_2} \alpha \beta \delta u u_2 v_1 v_2 w w_2 (\frac{I}{r})$ günstig

da 5 Gleich. zwei Bedingungen genügen dürfen

11. Limb: unbenutzt.

Combinationen aus obigen Gl. folgende sind:

$$v_1 = \sqrt{g \varepsilon H \left(1 - \frac{4g\alpha}{4g\beta}\right)} = \frac{\varepsilon}{\cos \alpha} \sqrt{\frac{gH}{2m}}$$

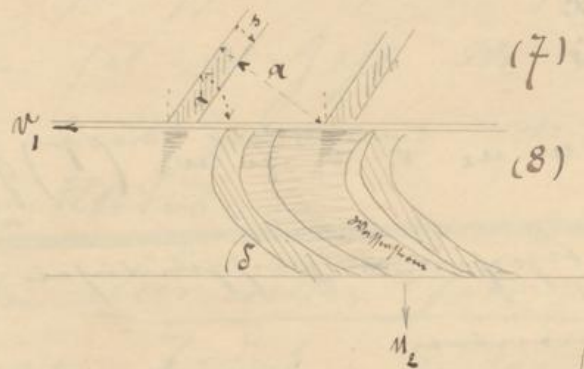
$$g \varepsilon H = v_1 \cos \alpha \sqrt{2mgH} \text{ aus Gl. 3) u 4.)}$$

$$g \varepsilon H = v_1 \cos \alpha \sqrt{2mgH}$$

$$g \varepsilon H \left(1 - \frac{4g\alpha}{4g\beta}\right) = \frac{\varepsilon^2}{\cos^2 \alpha} \frac{gH}{2m}$$

$$\varepsilon = m \sin 2\alpha (\cot \alpha - \cot \beta)$$

Wasser in voll bei anfflaege Kullerink maffin vorant.



(7) $2\pi r_1 = z_1 \frac{a+b}{\sin \delta}$ für Lückcanal

(8) $2\pi r_1 = z_1 \frac{a_1 + b_1}{\sin \beta}$ für üb. canal

In Bezug auf den Ausfluß:

$2\pi r_2 = z_2 \frac{a_2 + b_2}{\sin \delta}$ (9)

Die Ausflugaussparmenge pro sec:

(10) $Q = k z \cdot a \cdot b \cdot v$; ab = für Lückcanal

k = Widerstandscoeff für die Lückcanal

$k = \frac{a_1}{a_1 + b_1}$

$\varphi Q = k \cdot z_1 \cdot a \cdot b \cdot w_0 \dots$ Wasserquantum, das pro sec in die Lück. einfließt

w_0 die relat. Gefällsgeschw. für Lück.

Die Geschw. vor dem Ausfluß kann man durch die Geschw. im Fall

$w_0 = \varphi w$

Die Ausdrucksgruppen der Dicht. müssen wieder vollständig;
 nur Wasser einfüllen sein:

$$\rho Q = z, a_2, b_2, w_2 \quad ; \quad \text{Anfangswerte fallend für } w_2.$$

Diese mit dem unten erhaltenen gl. einfallen dürfen
 in in Gruppe I. vorfinden. Gemunter auf
 folgende andere Gemunter:

II Gruppe: $z; z_1; s; s_1; s_2; r_1; \frac{b_1}{b_2}; b_1;$
 $a; a_1; a_2;$

Die 2 gl. für Q identisch:

$$1 = \frac{R}{R_1} \frac{z}{z_1} \frac{a}{a_1} \frac{\sin \beta}{\sin \alpha} = \frac{a_1}{a_1 + s_1} \frac{a + s}{a} \frac{z}{z_1} \frac{\sin \beta}{\sin \alpha} \frac{a}{z_1} = 1$$

= identische gl.; es für bloß die gl. beibehalten:

$$Q = R z a \cdot v \cdot u$$

Die beiden anderen gl. für ρQ identisch:

$$R_1 \frac{a_1}{a_2} \frac{b_1}{b_2} = \frac{w_2}{w_0} = \frac{1}{\varphi} \frac{w_2}{w} = \frac{1}{\varphi} \frac{v_2}{v_1} \frac{v_2}{v_1} \frac{v_1}{w} = \frac{1}{\varphi} \frac{v_2}{v_1} \frac{\sin(\beta - \alpha)}{\cos \beta \sin \alpha}$$

$$\varphi \frac{K_1}{a_1} \frac{r_2 \sin \delta}{r_1 \sin \beta} \frac{b}{b_2} = \left(\frac{r_2}{r_1}\right)^2 \operatorname{tg} \delta \frac{\sin(\beta - \alpha)}{\sin \alpha \sin \beta}$$

Es ist $K_2 = \frac{a_1}{a_2 + b_2}$ entsprechend den vorigen Bestimmungen nach K

$$\text{Dann ist } \frac{a_1}{a_2} \cdot \frac{r_2 \sin \delta}{r_1 \sin \beta} = \frac{a_1}{a_2} \frac{a_2 + b_2}{a_1 + b_1} = \frac{K}{K_2} \quad \text{nach (7) ist}$$

K, K_1, K_2 sind kleiner als 1,

Der vormalige Ausdruck aber eingeteilt:

$$\varphi \frac{K K_1}{K_2} \frac{b}{b_2} = \left(\frac{r_2}{r_1}\right)^2 \operatorname{tg} \delta (\cot \alpha - \cot \beta); \quad \text{nachdem man}$$

den sin der Differenz
unterteilt hat.

$$= \left(\frac{r_2}{r_1}\right)^2 \operatorname{tg} \delta \frac{\varepsilon}{m \sin 2\alpha} \quad \text{gemäß der früheren Ausdrücke}$$

für $\varepsilon = m \sin 2\alpha (\cot \alpha - \cot \beta)$

$$\operatorname{tg} \delta = m \frac{\varphi}{\varepsilon} \frac{K K_1}{K_2} \frac{b}{b_2} \left(\frac{r_1}{r_2}\right)^2 \sin 2\alpha \quad \dots (6)$$

Die Elemente dieser Formel kommen in Gruppe II vor.

Die 7. 8. 9. u. 10. war eine vollbräut' pflanzte Palle Dinstein.

Jetzt ist es aber nun eine Partialturbine, es ändert
sich hier eine ringförmige Gleichung n. nach (7).

wird der mittlere Muffen des Austritts canal
 kein Kreis, sondern ein Dünner von Kreis =
 Bogen ist.



ist ein x solcher Einflüsse
 vorfinden, welche durch
 ang. ort und sind.

Zahl der Bögen x ; 2 Anzahl der
 Lückcanäle

Ist der Bogen habe die
 Länge i . Ist der Lauf.

Welle in Zahl $\frac{x}{x}$ Lückcanäle
 $\frac{2}{x} - 1$ Lückstellen.

Dunk der Kräfte am Ende s ; mit d gegen die Kräfte
 genug. $\frac{s}{\sin d}$ das Mittel, welche von einem
 Lückstellen rings herum sind.

$i + \frac{s}{\sin d}$ die rechnermäßige Länge eines
 Lückstellenboogens.

Gesamtlänge der Einflüsse: $x(i + \frac{s}{\sin d})$

Dann gesamt ist Locum z) im in =

$$2 \pi r_1 = x(i + \frac{s}{\sin d}) \quad (7) \text{ für Partialwerk.}$$

Man zieht es füglich vor ein Dreieck $\triangle ABC$ an-
zunehmen, mit dieselben den größten Neigungswinkel
bezeichnen.

Genau das Evidenteste für α ist:

$$\cot \beta = \cot \alpha - \frac{\epsilon}{m} \frac{1}{\sin 2\alpha}$$

Bei einem Dreieck $\triangle ABC$ ist unter allen Neigungswinkeln α u. β
Winkel $\alpha < 45^\circ$, $\beta < 90^\circ$ konstruirt
 ϵ sehr wenig kleiner als die Eisaaktreibung m
Wäpfer $m = 0,8$, ϵ nähert sich ϵ mehr der 1.

Es ist:

$$\cot \beta > \cot \alpha - \frac{1}{\sin 2\alpha} \text{ etc.}$$

nach einigen Umformungen findet man, dass
 $\beta < 2\alpha$ bei Dreieck $\triangle ABC$ ist.

Ein andrer bemerkenswerter Befund, bei der Dreieck $\triangle ABC$.

$$\frac{W}{W_2} = \frac{W}{v_1} \frac{v_1}{v_2} \frac{v_2}{W_2} = \frac{r_1}{r_2} \frac{\sin \alpha}{\sin(\beta - \alpha)} \cdot \frac{1}{\cos \beta} \cdot \cos \delta$$

Es ist so klein α , dass der $\cos \delta$ fast wenig < 1
ist; daher muss der Fall sein.

$$\frac{W}{W_2} = \frac{r_1}{r_2} = \frac{v_1}{v_2}$$

In der Regel ist bei der Führung einer Linie die
 Anzeigung gegeben, außerdem die Höhe der Ober-
 mässigkeit über den Mutter mässigkeit, ferner
 die mässigkeit c_1 , am Anfang, & c_2 die
 Endmässigkeit. in Mutter grade.

Daraus besteht sich

$$H = H_0 + \frac{c_1^2 - c_2^2}{2g}$$

Darauf ist man eine Fortsetzung über die Höhe der
 Linie zu machen.

Nach diesen Annahmen ferner ist sich eine zu verläufige
 Höhe der Curve, ϵ , φ , η , ξ .

ξ der Curve der Höhe fällt nicht - 0 sein.

Die stärkste Markierung ist $\epsilon = 0,8$ kürzer anzuwenden
 20% geben sich die Mittelwerte bei Wellen. verloren.

φ ist weniger bei Druck & Widerdruck.

Bei Druck ist kein Widerdruck vorhanden $\varphi = 1$

Bei Widerdruck. Kennzahl wurde $0,95$

5% geben sich die zu Fall anzuwenden Widerdruck
 verloren.

Die stärkste Markierung $\eta = 0,76$ bei Druck.

$= 0,72$ bei Widerdruck.

Ein Luftstrahl in folgenden Bedingungen:

μ - die Viskositätsmaßzahl, η - die dynamische Viskosität
 2. Eigenschaften des Fluids:

$$\eta = \rho (\varepsilon - \xi) - \mu ; \mu = 0,04.$$

Bei partikulären, muss die Viskosität ein Druckverhältnis
 gebildet sein, muss man μ jedoch etwas
 größer & ε etwas kleiner:

$$\mu = 0,06 ; \varepsilon = 0,76 ; \rho = 1 ; \eta = 0,7$$

Das experimentelle Aufschlagmaß pro sec ist:

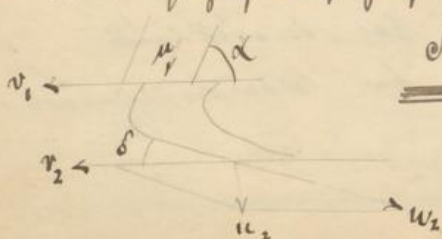
$$CV = \frac{1}{75} \eta \cdot 1000 Q H ; 1 \text{ cm} = 1000 \text{ kg}$$

$$\text{Daraus } Q = \frac{0,075}{\eta} \cdot \frac{CV}{H} \text{ Aufschlagwassermenge}$$

Wenn die 11 fließenden Strömungen I durch 3 verschiedene Zonen
 in fließendmäßig ausgeführt; zeigt die gleiche für die 3 Zonen:

$$m, \frac{21}{22} \text{ u. } \alpha$$

α immer größer, je größer Q in je kleiner H .



$\alpha \approx 25^\circ$, wenn α_2 nur um 25 mm wird

In Gl. 6 sind q & r zu berücksichtigen.
 Ist man dann $\frac{r_1}{r_2}$ & $\frac{a_1}{a_2}$ zu sein, so kann man
 β ab $\delta \angle 25^\circ$ misst. Mit der Hilfe des
 Auf. $\frac{b}{b_2}$ gibt man nicht mehr $\frac{1}{2}$ für r .
 Für β man dann noch nicht der Genauigkeit,
 so muss man die Annahme verändern,
 mit d. kleiner annehmen.

Bei sehr kleinen Werten ist $\delta \angle 25^\circ$ nicht
 möglich:

Wie Gl. 9 ergibt sich:

$$\sin \delta = \frac{2 \cdot \frac{a_2 + b_2}{2\pi r_1}}$$

Wegfall kann gegeben werden: $r_1 = 20 + 30 r_2$ in mtr.
 Wägenweite $b_2 = 0,008 r_2$. Wählt man, dass

$a_2 > 0,025$ mtr, so ergibt man:

$$r_1 = 0,2 \quad , \quad 0,4 \quad , \quad 0,6 \quad , \quad 0,8 \quad , \quad 1 \quad \text{mtr.}$$

$$\delta > 34^\circ \quad 21^\circ \quad 18^\circ \quad , \quad 16^\circ \quad 15^\circ$$

Wenn die resultierende Winkel $\delta > 34^\circ$ ist,
 so kann diese bei geringen Werten nicht, wenn
 $\delta \angle 25^\circ$ gemessen wird.

Bei Axialtrieb. geht man von einem erfahrungsmäßig zu bestimmenden Wert von $\frac{b}{r_1}$ aus; so kann gleich 10 angesetzt werden; (mit Rücksicht auf Gl. (2))

$$Q = R_2 R_1 (a + s) \cdot n = R R_1 2\pi r_1^2 \frac{b}{r_1} n \sin \alpha.$$

Es genügt der abgerundete Wert von r_1 , man setze auf der Gl. mit dem abgerundeten Wert $\frac{b}{r_1}$ ein.

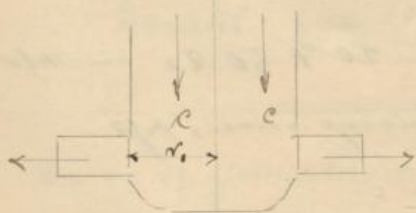
Oder man gewinne r_1 durch Ausprobieren, so wie hier r_1 .

$$n = 9,55 \frac{v_1}{r_1}$$

Bei einem pfl. Trieb. geht man von einem anderen Erfahrungswert aus:

$$Q = \pi r_1^2 c$$

für c nimmt man einen gewissen Wert an, etwa 4 cm pro sec.



Obige Gl. ist eine Erfahrungsgleichung bei der Bewegung eines Triebes.

Zur Bewegung } $Q = R R_1 2\pi r_1^2 \frac{b}{r_1} n \sin \alpha$; $n = 9,55 \frac{v_1}{r_1}$

mit R_1 } $Q = \pi r_1^2 c$.

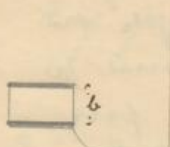
R_2

Die Spanfeld: Röhren müssen gespannt angestrichen.
 Man mache sie so dünn wie möglich, damit
 der Mithenraum gegen das Wasser möglichst gering
 wird. Man verfertigt sie davor aus Kupfer oder
 Zinnblech. Nachher sie für voran zu setzen.

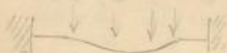
Die die Metallwand muss R_1, R_2, R_3
 Die vier Spanfeld muss man 2 gestalten.
 Die vier Spanfeld an beiden Mänteln
 befestigt, so gleiche man die die die Spanfeld
 zu machen:

$$R = (0,006 - 0,01) R$$

Mit waagrecht H wird man den Coeff größer.
 Das die Proportionen axial flussend, axial
 sind auch folg. Mithenraum: Radial axial - voran zu setzen.



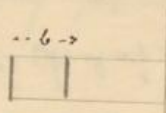
Radialrohr



Die Spanfeld aus Kupfer wenn Röhren,
 der auf eine best. Länge zu setzen;
 belassen die an beiden Seiten ein
 gespannt ist.

Die größte Spannung eines tubula
 Dargestellt ist:

$$R = M \frac{e}{y}$$



Axialrohr.

$$R = \frac{M e}{f} = \text{proportional } \frac{M}{s^2} \quad (\text{aus dem Austr. für } d \text{ herausgemittelt } \frac{1}{6}^2; n=5)$$

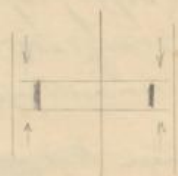
M = Austr. von der Form: $C p l^2$; ($p l^2 = \text{Moment}$
für gleich. vert. Last)

so ist also R prop. zu p bzw.:

$$R \text{ prop. } \frac{l^2}{s^2} \text{ prop. } \frac{R^2}{s^2}; \text{ daher muß also } s \text{ prop. } R \text{ sein.}$$

Man muß wissen von dem Typ. Druck p abhängig.
Der Zylinder erst. wogte daher mit dem Zylinder, in
also nicht constant.

Bei Reparatur für die Zylinder klar auf einer
Seite beschriftet.



Es ist gleiche Aufbringung wird
empfindlich ungleich aus den Längen
in einer anderen Teilung ange.
Ganzem Rohr M , mußte die
Dicke der Zylinder 2,45 mal so
groß sein. als die Dicke für
ein Zylinder, die an 2 Rändern
besetzt ist.

Da das Maximum 6 mal so groß ist. $\sqrt{6} = 2,45$.

Die Zahl der Zylinder mag man offen:

$$Z = 20 + 30 \text{ L. für Ballstab.}$$

Bei Partiallös. mag man 2 etwas größer.
 Nach Gl. (7) u. (8) können a_1 u. a_2 bestimmt
 werden, wenigstens vorläufig näherungsweise:
 entsprechend dem Körpergewicht w von D .
 Es handelt sich nun um die endgültige Bestimmung
 von a .

Nach Gl. (6) mag Multi. mit $R_2 \sin \delta$.

$$R_2 \sin \delta = \frac{m \cdot g}{Z} \cdot \frac{R_1}{R_2} \cdot \frac{b}{b_2} \cdot \left(\frac{a_1}{R_2}\right)^2 \sin 2\alpha$$

Dieser Ausdruck ist bekannt, & so mit dem
 betr. Bezugswert:

$$R_2 \sin \delta = C_1.$$

Nach Gl. (9) folgt: $\frac{a_2}{R_2 \sin \delta} = \frac{2 \pi R_2}{Z} = C_2$

2 Gl. mit 2 Unbek., R_2 u. a_2 bestimmbar.
 a_2 u. δ sind nun genau endgültig zu bestimmen.

Darum ergibt sich:

$$C_2 = \frac{a_2}{C_1 \sin \delta} = a_2 \sqrt{1 + \frac{A^2}{R_2^2}} = \sqrt{a_2^2 + A^2 (a_2 + b_2)^2}.$$

Diese Gl. quadratisch & durch A^2 dividieren, per
 quod seq:

$$\frac{a_2^2}{A^2} + (a_2 + s_2)^2 = e_2^2 \quad = \text{quadrat. Gleichg.}$$

$$\left(\frac{1}{A^2} + 1\right)a_2^2 + 2s_2 a_2 = e_2^2 - s_2^2$$

Hiervon folgt a_2 , n. dann auch $\cos \delta = \frac{a_2}{Ae_2}$

Aus Gl. (10), er geben sich w ; n. aus (2)
 u_2 n. w_2 . Damit sind alle 22 Glem.
 für die Verbine explizit. Einige dieser
 sind schon in der Vorlesung des Herrn,
 werden sich zur Prüfung der vorläufig an-
 genommenen Werte von ξ, φ, γ .

Die Annahme von H_2 ist von den Versuchen
 abhängig, bei den Übersetzungen sind.

Bei axial. sind sie, wenn H_2 fesselt, Abstände
 durch die Verb. fess $H_1 - H_2$. Man möge
 die fess: 0, 3 r bis 0, 5 r.

Bei einer Radialverb. ist H_1 fess gar nicht gegeben
 von H_2 , fängt ab von der Seite der Braggwinkel.

die Coeff $\varepsilon, \varphi, \eta$ sind meistens ungewissen,
sind aber eine Probirung gewöhnlich, dass
sich eine ungewisse Richtung dieses Coeff.
nicht gemacht. (Wie die Probirung mit
Zusatz nicht, nicht gleich erreicht).

Wenn man trinkt, so muss man, so wenig
Zeit nicht auf die Quarkkuchen
für man hat die Probirung unterhalb der
Coeff. gegeben, so oft es nicht möglich, die geringe
Kuchen mit der ungewissen Coeff. nicht in
mal wenig zu geben.

Genau eine gewisse Auswertung haben die
Gl. 1 bis 3 zu vermeiden, wenn sich die
Coeff. w, u_2, v, v_2, w, w_2 in der selben
Auswertung zu $\sqrt{2}$ ändern. Man muss sich
z. B. die Probirung $\sqrt{2}$ um 6% zu nicht
auf die Coeff. um 6% zu ändern.

Gl. (4) bleibt auch erfüllt, wenn man in der selben
Auswertung nicht als ein $\frac{1}{2}$ geändert wird
Nur diese Auswertung haben die Gl. 1 bis 3
erfüllt. An der Gl. 7 bis 9 sind nicht geändert.

Da $Q = \frac{0,075}{\eta} \frac{N}{H}$, also η umgekehrt prop. η

von η mit Rücksicht auf Gl. (2) zu erörtern:
gesehen im Hinf. $\frac{1}{\eta T_2}$

Franklin's. vorantgetz. nach Gl. (4) ändert sich
in prop. \sqrt{m} ; κ v_1, v_2 prop. $\frac{\varepsilon}{\sqrt{m}}$ nach Gl. 3.

manach sich w in β aus Gl. (1) ergeben.

Gl. (1) enthalten zwei Naturk. v_1, v_2 w sind bereits
bekannt, w in β unbekannt. η und κ
beim Gl. (1) sind diese Größen best. sind.

Es findet sich nun die Änderung von b_1 & a_1
 a_2 bezieht sich auf Gl. (3) a_2 bleibt unverändert
In Gl. (3) hat sich β geändert nach Gl. (1) danach
kann das unänd. a_1 bestimmt werden!

$\frac{b_1}{b_2}$ ist nach Gl. 6 zu erörtern. κ hat sich geändert
mit a_1 ändert sich w . $\frac{b_1}{b_2}$ ist dann
zu ändern in Hinf. η von $\frac{m \eta \kappa}{\varepsilon}$.

Es ist nun möglich. Dasselbe mit κ η \sqrt{m}
nämlich im Hinf. η $\frac{Q}{\kappa \eta}$ ändert sich η

Der hydraulische Wirkungsgrad?

Prüfung der vorläufig angenommenen Wirkungsgrad ϵ .
 Die Annahme ist $\epsilon = 1 - (\beta_0 + \beta_1 + \beta_2)$
 Der erste geht zurück auf die Leistung der
 spez. Widerstand β gegen ρH & ρH etc.

1) Widerstand β ρH für die Bewegung des Wassers
 bei einem Ausfluss aus dem Leitungsrohr. Ist
 ganz allgemein sehr klein dem die hydr. M. β
 im Vergleich dazu.

$\rho H = \frac{1}{d} \frac{L'}{2g}$ aus der hydraulisch bekannte Ausd.

geht in einem Rohr. Ist man geht weiter für
 $\lambda = 0,025$. Die Werte der Reibung bedingen
 einen mittleren Widerstand, im Contracten der



$\lambda = c \cdot \frac{L}{d} + m + n_0$

Wasserfluss. Man fahre es gibt mit dem
 Einfluss der Maffort von einem
 großen in einen kleineren Querschnitt

a in Contracten
 ist $\frac{x}{u_0} = \frac{1}{x}$; Widerstand β ρH .

$$\frac{(x - u_0)^2}{2g} = \left(\frac{1}{x} - 1\right) \frac{u_0^2}{2g}$$

Wenn der Kopf in beiden Querschnitten gleich ist, so kann man nach Vorzeichen von Weisbach ab.

Wasser oben in kleineren Gefäß:

$$\frac{(x - u_0)^2}{2g} = (1 - R_0)^2 \frac{u_0^2}{2g}$$

R_0 hat nun mit Wasser einen größeren Querschnitt.

Es ist dann die gesamte Widerstandsgröße:
im Zylinderrohr.

$$SH = \frac{\Delta l'}{d'} \frac{c^2}{2g} + (1 - R_0)^2 \frac{u_0^2}{2g};$$

$$R_0 = \frac{a_0}{a_0 + s_0}; \quad u_0 \text{ ist in einem Gefäß im}$$

kleinen Querschnitt der Rohrgerade nach Überwindung der Contraction.

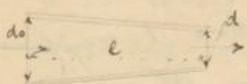
$$u_0 = \frac{ab}{a_0 b_0} R u; \quad u \text{ ist in einem Gefäß mit}$$

ausgeglichener Weite
im weitausgehenden Querschnitt
von Kl. Querschnitt mal Verengungscoefficient.

Es handelt sich um die allgemeine Leistungswiderstandsgröße, die von der Flüssigkeit durch die Rohrgerade verursacht (oder gebildet) wird, die durch die Flüssigkeit in einem conischen Rohr

die betreffende Widerstandsgröße:

$$\xi \frac{(R u)^2}{2g}; \quad \xi = \frac{L}{4} \frac{L}{g} \cdot \left(1 + \frac{d}{d_0}\right) \left(1 + \frac{d^2}{d_0^2}\right)$$



d , also bestimmt die mittlere Distanz, so wie
 er sich nicht mit einem Kreisbogen Kappe zu
 geben laßt; 3. Aufg. der 4. par. Distanz zum
 unserer Messung = der mittlere Distanz unserer
 sind Distanz:

$$d_0 = \frac{2 a_0 b_0}{a_0 + b_0} = \text{mittlere Distanz unserer}$$

$$d = \frac{2ab}{a+b}$$

Die Krümmung der Canale bedingt eine
 gewisse Widerstandsgröße.

Widerstandsgröße mag nach Weisbach:

$$= \lambda \frac{u^2}{(k u)^2}$$

In dem Weisbach ^{49.} ist λ nur für den
 Fall der rechteckig gekrümmten Kanäle.



$$\lambda = 0,124 + 3,104 \left(\frac{\alpha}{2}\right)^{3,5}$$

λ der gegebenen Abkrümmung α ist die Canal mit
 Linie, die λ , auch die für die Distanz auf der
 Krümmung α abnimmt:

$$\lambda = \frac{\lambda}{90^\circ} \left[0,124 + 3,104 \frac{\left(\frac{90}{29^\circ}\right)^{3,5} + \left(\frac{2}{29}\right)^{3,5}}{2} \right]$$

$$(1 - \epsilon) H = \rho_0 H + \rho_1 H + \rho_2 H + \rho_3 H$$

$$(1 - \kappa_0)^2$$

$$\rho_0 H = (1 - \kappa)^2 \frac{w_0^2}{2g} + (1 - \kappa_1)^2 \frac{w_1^2}{2g} + \left(\frac{1}{\phi^2} - 1\right) \frac{w_0^2}{2g}$$

L.



Strom für die den der Leiffängen
aufsteht auf im Kopf, da der
Kanal auf den einen Canal.
unter einem gewissen Winkel

auf einen Kanal von unten Leicanal gelangt.

Ablenkungswinkel = ψ

$$\rho_0 H = \sin^2 \psi \frac{w^2}{2g} = \left(\frac{\sin \psi}{2}\right)^2 \frac{w^2}{2g}$$

Bei Druckverlust ist $\frac{w^2}{2g}$ negativ = 0,9 H ; Papier.

$$\rho_0 H = 0,9 \left(\frac{\sin \psi}{2}\right)^2 H = 0,01 H$$

Bei einer Partialverl., welche immer als Druckverlust
comp. ist, ergibt es sich anders:

gegeben:



der Kopf ist, wie auch der Signo
aufsteig bedeutend größer.
die Querschnitte müssen so groß wie
möglich gemacht werden.

Es ferner ist jetzt um die Modifikation, welche dem Dreyflüss durch die Lückstelle entspricht: $\rho, H =$ Distanz um ρ Richtung: & H um ρ Modifikation:

$$\rho, H = \xi \cdot \frac{w_i}{2g} + \nu \cdot \frac{w_1^2 + w_2^2}{4g}; \quad \nu \text{ mal mittlerer } \rho \text{ f. f. f.}$$

Zum der unvollständigen Annahme der 22 fluss war diejenige mit f. f. f. Modifikation & Krüppelung e. b, 8.

Central der Annahme von E.

Das betraf die Ermittlung der 4 Modif. f. f. f.:

$\rho, H, \rho_0, H, \rho_1, H, \rho_2, H$; dann ist:

$(1-8) H$ der Modif. durch die f. f. f. Modifikation; die hier gegeben, so wie auch $\rho, H, \rho_0, H, \rho_1, H, \rho_2, H$ zu ermitteln, muss bereit angegeben.

Ermittlung von ρ, H von ρ_2, H

S, H (Vringfluss läng d. Canals) zusammen
 geben mit einem Radius- & Krümmungs-
 moment. Auch für einen gegebenen

$$S, H = \xi \cdot \frac{w_2^2}{2g} \quad ; \quad \xi \cdot \text{Widerst. coeff. d. Röhre}$$

Leistungsmoment. & Länge

Krümmungsmoment:

$$D_1 \frac{w_1^2 + w_2^2}{4g}$$

in allen Fällen für - angenommene Mittel d. Röhre
 am Anfang & Ende, die hier ^{die} gegeben f.

Der Anfangsdruck wird nicht ganz antwortend.

Dann ist:

$$S, H = \xi \cdot \frac{w_2^2}{2g} + D_1 \frac{w_1^2 + w_2^2}{4g}$$

ausgespart einen gem. Messer verläuft im Quell:

$$w_1 = R, w_0 = R, q w \quad , \quad \text{mit Messer der Messer}$$

zum Anfangsdruck bezogen
 würde, wenn die Messer nicht
 kämpten müste durch die Röhre der
 Röhre.

$$\xi = \frac{1}{4} \frac{l_1}{d_1} \left(1 + \frac{d_2}{d_1}\right) \left(1 + \frac{d_2^2}{d_1^2}\right)$$

$$a_1 = \frac{2 a_1 b}{a_1 + b} \quad ; \quad a_2 = \frac{a_2 b_2}{a_2 + b_2}$$

verändert, was durch Canal in allen
 Längen. man muss anfüllen mehr, und
 mit der rein Überdruck. passend.

Belassung V_1 kann analog sein Länge

$$V_1 = \frac{K_1}{90}$$

K_1 die gesamte Drückkraft einwärts wird
 im Canal, so kann K_1 kleiner
 gesetzt werden als V_1 in Folge einer ungleichigen
 Ableitung.

Nach Weisbach's ist für den Fall einer

Überdruckkraft, nur das Wasser alle Drücke erfüllt:

$$V_1 = \frac{K_1}{90} \left[0,124 + 3,104 \cdot \frac{\left(\frac{a_1}{28} \right)^{3,5} + \left(\frac{a_2}{282} \right)^{3,5}}{2} \right]$$

So die Drückkraft folgender am Anfang des
 Canals. Haupt Canals, so am Ende.

Die reine Drückkraft hinter dem
 malle Ausfüllung der Canals pass.



für $d_1 = \frac{4a_1b}{2a_1 + b}$; $d_2 = \frac{4a_2b_2}{2a_2 + b_2}$

Lies den Fall eines Druckstau mag
 d. 2. v. z. B. meßauflage werden wie
 für den Fall eines Wasserdruckstau.

Widerstandsfrage S. 4.

1) für ein Übermuffelrohr; Druckstau
 fließt durch Oberröhre unter
 an d. gef. der Druckstau fließt über unter
meßauflage. H_2 ist für den Druckstau unter

$S_2 H - H_2$; $\frac{H_2^2}{2g}$ gef. der Druckstau
zu dem gef. der Druckstau unter;
kommt $\frac{c_2^2}{2g}$ fließt der Druckstau in
den Druckstau ab.

$S_2 H - H_2 + \frac{H_2^2 - c_2^2}{2g}$



2) für ein Unterdruckrohr.

H_2 Druckstau der Druckstau; gef. der
in c_2 über den Druckstau.

Stufen gleiches Übergangswasser
in Höhe:

$$\rho_2 H = \frac{(u_2^2 - c_2^2)}{2g}$$

3) für ein Reparations:



$$k_2 = \frac{a_2}{a_2 + b_2} ;$$

3 Mitlauföffnungen bei der
3 Abzweigungen im kleinen Gefälle.

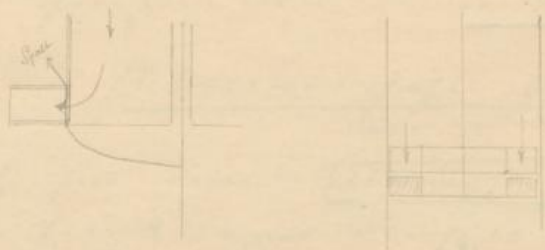
$$\rho_2 H = (1 - k_2)^2 \frac{u_2^2}{2g} + \frac{(k_2 u_2 - c_2)^2}{2g} + \frac{(c_2 - c_1)^2}{2g}$$

$$\rho H + \rho_0 H + \rho_1 H + \rho_2 H = (1 - \epsilon) H$$

Varianz ergibt sich dann ein einziges
Wert von ϵ . Man muss diese
gegebenen Wert von ϵ auf etwas vergleichen
müssen, außer die andere möglichen

geringeren Herabge.

Wasserverlust durch den Niederdruck im Spalt.



Überdruck null wird.

F' die Größe der Fläche, durch welche das Wasser ausfließt weniger kann.

als würde einmal die Fläche größer zu betrachten, gleichfalls der Radius von der Höhe; s' die Höhe des Spalt. Bei Radius $r' = r_1$. Bei $r' = r_2$, ist r' von r_1 verschieden. r_1 ist die mittlere Radius, Wasser ausfließt nach außen über $r' = r_1 + \frac{b}{2}$; wird Wasser ausfließt innen nach außen, so ist $r' = r_1 - \frac{b}{2}$. Wird der Wasser ausfließt nach beiden Seiten nach außen, so ist r' das arithm. Mittel beider, d. h. r_1 .

$$F', s', r' = r_1; \quad r'_2 = r_1 + \frac{b}{2}$$

in die Überdruckgröße der im Spalt überfließenden

Messer, h. über dem Kopf des Messer,
 messer der im Raum gefüllt, der den
 Fall im Spiel.

Das Messer hat, das pro sec im Spiel an-
 wesen geht, ist

Mul, das pro sec. : $(1 - \varphi) L$

Wird Mul in sich zu lösen der gestanden
 gewirkt haben:

$$(1 - \varphi) L = \mu' F' \sqrt{2g(h - h')}$$

Es handelt sich um ein einseitiges
 Anstell für h - h'. Das wird nun
 in Corp. μ' .

Mit h bezieht, im Raum die gl. der leb. Körper,
 mag sie sich die Bewegung, oberhalb des
 Fallens beginnt, bewegt werden:

$$\frac{u^2}{2g} + h = \frac{e_1^2}{2g} + H_0 - H_1 - sH$$

Es ist die + hgt. Wskf. um an der gestanden anst. an der Messer zu

$H_0 - H_1$ - falls der übermassig ist im Spiel.

da $\frac{u^2}{2g} = mH$, so ist mit einsetz:

$$h = \frac{c_1^2}{2g} + H_0 - H_1 - (m + \rho)H$$

Bei Wehrverschluss, wo sich der Fall an der
freien Oberfläche befindet, ist $h' = 0$

Bei Wehrverschluss, wenn h' der Wehrhöhe
gleich ist, so ist, wenn der Fall unvollständig,
- die wehrhöhe gleich der Wehrwasserspiegel
über der Fallhöhe: $h' = -H_1$,
oder = minus der Fallhöhe über der
Wehrwasserspiegel.

Bei reinem Regelabfluss, wenn der Wehr
auf genügend weite Sohle steht:

$$h' = -H_1$$

$$h' = \frac{c_1^2}{2g} - H_1 \quad \text{dann gilt}$$

$$h - h' = H - (m + \rho)H = (1 - m - \rho)H$$