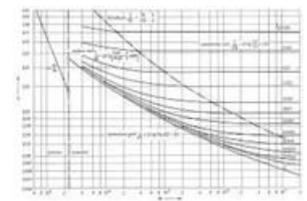
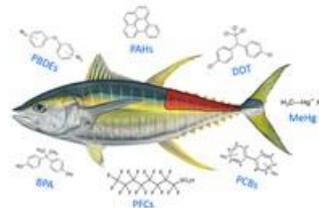
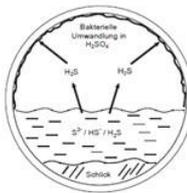
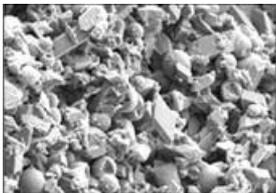


# Bachelor Infrastruktur

## Vorlesung und Übung: Naturwissenschaftliche Grundlagen

Prof. Dr. Welker, Frankfurt University of Applied Sciences



# Naturwissenschaftliche Grundlagen

## 1. Physikalische Grundlagen (Wasser)

### 1.1 Hydrostatik/ Hydrodynamik

- Hydrostatik
  - Schweredruck (Fluide und Gase)
  - Auftrieb
- Hydrodynamik
  - Bernoulli
  - GMS



# Naturwissenschaftliche Grundlagen

## Druck

„Maß des **Widerstandes**, den Materie einer **Verkleinerung** ihres Raumes entgegensetzt.“

Wirken einer Kraft  $F$  senkrecht zur Fläche  $A$

$$p = \frac{F}{A} = \frac{m \cdot g}{A}$$

$m$  [kg];  $g$ : 9,81 [m/s<sup>2</sup>];  $F$  [N];  $A$  [m<sup>2</sup>]

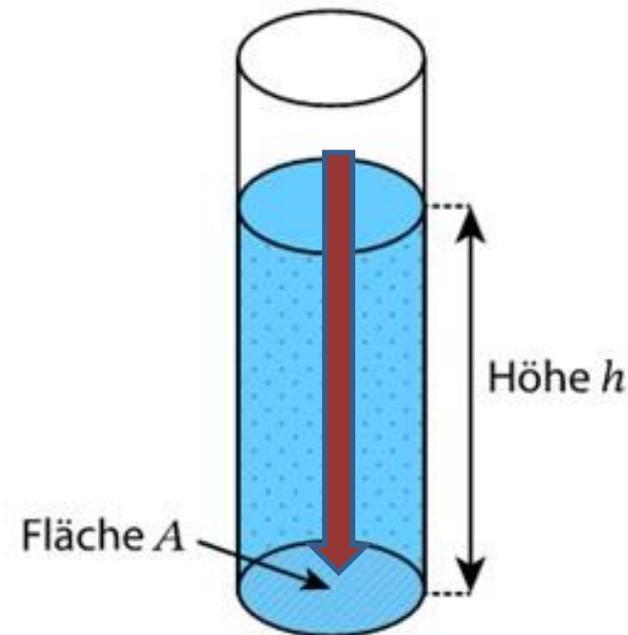


Abb. 1 Schweredruck am Boden einer Wassersäule

# Naturwissenschaftliche Grundlagen

## Druck

### Umrechnen Einheiten Druck

- Einheit: SI-Einheit Pascal (Pa), aber auch:  $\text{N/m}^2$ ; bar; mWS
- $1 \text{ N/m}^2 = 1 \text{ Pa}$
- $1 \text{ bar} = 10^5 \text{ Pa} = 100.000 \text{ Pa}$
- $1 \text{ mWS} = 9.807 \text{ Pa} = 0,1 \text{ bar}$

# Naturwissenschaftliche Grundlagen

## Druck

	bar	mbar	Pa (N/m <sup>2</sup> )	kPa (kN/m <sup>2</sup> )	Torr mmHg (0 °C)	mWs (4 °C)	at kp/cm <sup>2</sup>	inch Hg (0 °C)	inch H <sub>2</sub> O (4 °C)	PSI lb/inch <sup>2</sup>	atm
bar	<b>1</b>	1000	100000	100	750,062	10,1972	1,01972	29,53	401,463	14,5038	0,986923
mbar	0,001	<b>1</b>	100	0,1	0,750062	0,0101972	0,00101972	0,02953	0,401463	0,014504	0,000986923
Pa (N/m <sup>2</sup> )	0,00001	0,01	<b>1</b>	0,001	0,007501		1,01972 x 10 <sup>-5</sup>	0,0002953	0,004015	0,000145038	9,86923 x 10 <sup>6</sup>
kPa (kN/m <sup>2</sup> )	0,01	10	1000	<b>1</b>	7,501	0,10197	0,010197	0,2953	4,015	0,145038	0,00986923
Torr mmHg	0,00133322	1,33322	133,322	0,133322	<b>1</b>	0,0135951	0,00135951	0,03937	0,53524	0,019337	0,00131579
mWs (4 °C)	0,098067	98,0665	9806,65	9,80665	73,5559	<b>1</b>	0,1	2,8959	39,3701	1,42233	0,096784
at kp/cm <sup>2</sup>	0,980665	980,665	98066,5	98,0665	735,559	10	<b>1</b>	28,959	393,701	14,2233	0,967841
inch Hg (0 °C)	0,033864	33,8639	3386	3,386	25,4	0,345316	0,034532	<b>1</b>	13,5951	0,491154	0,033421
inch H <sub>2</sub> O (4 °C)	0,00249089	2,49089	249,089	0,249089	1,86832	0,0254	0,00254	0,073556	<b>1</b>	0,03613	0,002458
PSI lb/inch <sup>2</sup>	0,06895	68,9476	6894,76	6,89476	51,7149	0,70307	0,070307	2,03602	27,68	<b>1</b>	0,068046
atm	1,01325	1013,25	101325	101,325	760	10,3323	1,03323	29,921	406,78	14,6959	<b>1</b>

# Naturwissenschaftliche Grundlagen

## Schweredruck, Flüssigkeiten

### Herleitung

Der Druck wird definiert als (Gewichts-)Kraft pro Fläche.

Die Gewichtskraft der Flüssigkeit: Masse  $m$  \* Erdbeschleunigung  $g$

$$p = \frac{F_G}{A} = \frac{m \cdot g}{A}$$

Die Masse  $m$  der Säule ergibt sich aus dem Produkt von Volumen  $V$  und Dichte  $\rho$  der Flüssigkeit:  $m = V \cdot \rho$

$$p = \frac{V \cdot \rho \cdot g}{A}$$

Das Volumen berechnet man mit  $V = A \cdot h$

→ **Schweredruck:**

$$p = \frac{\rho \cdot g \cdot \cancel{A} \cdot h}{\cancel{A}} = \rho \cdot g \cdot h$$

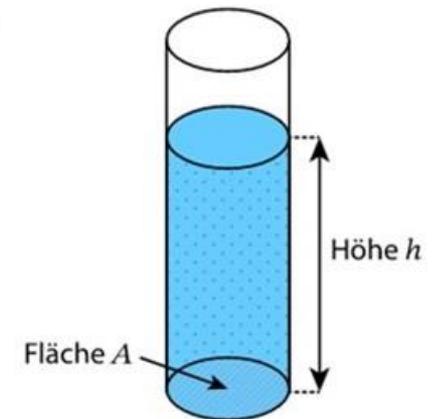


Abb. 1 Schweredruck am Boden einer Wassersäule

# Naturwissenschaftliche Grundlagen

## Schweredruck, Flüssigkeiten

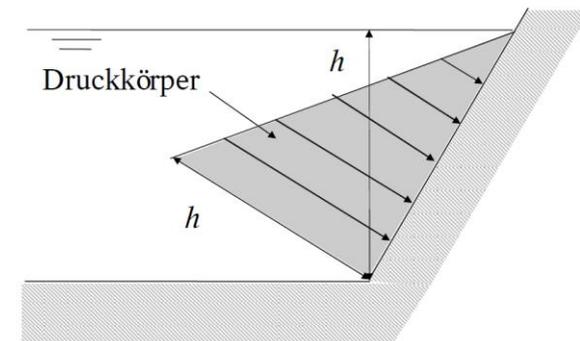
### Pascalsches Gesetz (Druckausbreitungsgesetz):

- An einem Ort innerhalb einer **ruhenden Flüssigkeit** wirkt der Druck in allen Richtungen mit **gleichem Betrag**.
- Der **Flüssigkeitsdruck** wirkt immer **senkrecht** auf das gedrückte Flächenelement.

$$p = p_0 + \rho \cdot g \cdot h$$

$\rho$  [kg/m<sup>3</sup>];  $g = 9,81$  m/s<sup>2</sup>;  $h$  [m];

$p$  [Pa];  $p_0$ : Atmosphärendruck [100.000 Pa]



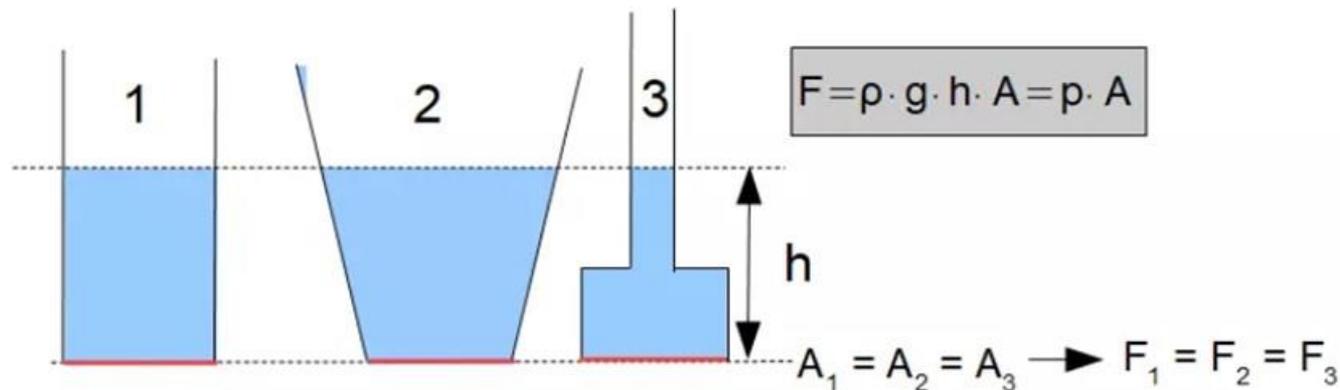
Der Wasserdruck nimmt **linear** mit der **Wassertiefe h** zu.  
Der Wasserdruck bleibt in einer **Horizontalebene konstant**.

# Naturwissenschaftliche Grundlagen

## Schweredruck, Flüssigkeiten

**Hydrostatisches Paradoxon:** Druck  $p$  am Boden des Gefäßes ist überall gleich, obwohl Fluidmassen unterschiedlich; Flächen  $A$  gleich  $\rightarrow$  **Druckkraft  $F$**  gleich

**Druck** einer Flüssigkeitssäule wirkt **unabhängig von Form oder Querschnitt**, nur von der Füllhöhe  $h$  abhängig (Pascal: berstendes Fass)



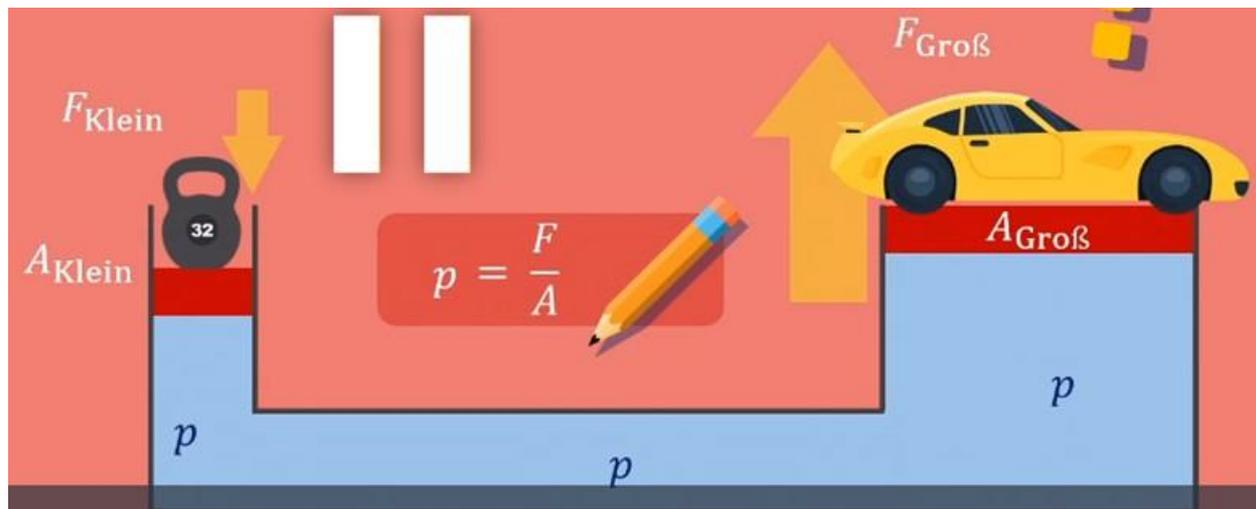
Hydrostatische Druckkraft für alle Gefäße gleich

# Naturwissenschaftliche Grundlagen

## Schweredruck, Flüssigkeiten

### Pascalsches Gesetz: Anwendung hydraulische Hebebühne

$$p = \frac{F}{A} \quad \rightarrow \quad \frac{F_{\text{klein}}}{A_{\text{klein}}} = \frac{F_{\text{groß}}}{A_{\text{groß}}}$$

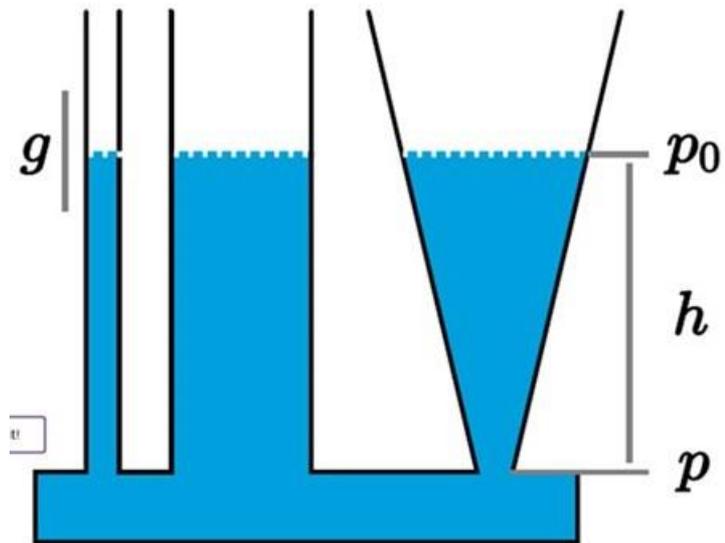


$p$  überall gleich

# Naturwissenschaftliche Grundlagen

## Schweredruck, Flüssigkeiten

**kommunizierende Röhren:** unabhängig von Querschnittsfläche und Form



$$p = p_0 + \rho \cdot g \cdot h$$

$p_0$  ist z.B. der  
Atmosphärendruck

Wasserstand gleich, da  $\rho$ ,  
 $g$  und  $p_0$  gleich

<https://www.leifiphysik.de/mechanik/druck-und-auftrieb/grundwissen/schweredruck>

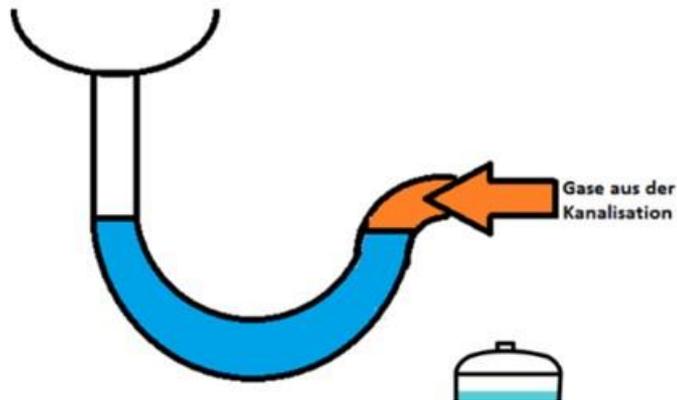
pixabay license / Ernesto Orihuela via pixabay

# Naturwissenschaftliche Grundlagen

## Schweredruck, Flüssigkeiten

### Anwendung kommunizierende Röhren:

- Geruchsverschlüsse Siphons
- Wassertürme (Sicherstellung Wasserdruck in Gebäuden)





# Naturwissenschaftliche Grundlagen

## Schweredruck, Gase

- **Druck** von Luft nimmt infolge **Schwerkraft (Luftmasse auf Fläche)** mit der **Tiefe** zu
- aber nicht **linear**
- **(Unterschied zu Flüssigkeiten)**, da sich in Gasen (z.B. Luft) die **Dichte** mit der Tiefe infolge der **Kompressibilität der Gase** erheblich **erhöht**.



# Naturwissenschaftliche Grundlagen

## Schweredruck, Gase

**Druck** von Luft nimmt **mit der Höhe ab** (Luftmasse auf Flächenelement wird kleiner) → **Barometrische Höhenformel (bei T= konst.)**

$h_0$ : Bezugshöhe und  $h$ : Höhe

$$p(h) = p_0 \cdot e^{-h/h_0}$$

$$h = h_0 \cdot \ln \left( \frac{p_0}{p} \right)$$

Nutzung  
Höhenbestimmung

### Beispiel:

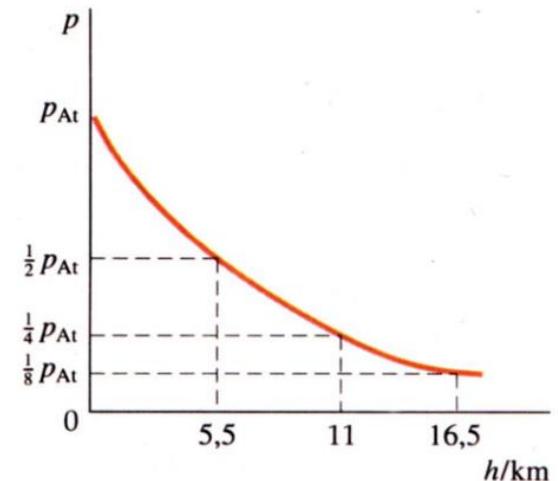
Meeresniveau  $h_0$ : 0 m;  $p_0 = 101.325$  Pa

2.000 m:  $p = \text{ca. } 78.000$  Pa

5.500 m:  $p = \text{ca. } 50.662$  Pa

11.000 m:  $p = \text{ca. } 25.331$  Pa

**Luft- oder Atmosphärendruck:**  
veränderlich (**Höhe/ Wetterlage**)



# Naturwissenschaftliche Grundlagen

## Schweredruck, Gase

- **Flüssigkeitsbarometer** (Torricelli) Messung **Luftdruck**
- **Vakuum** (kein Gas, das Druckkräfte erzeugt  $\rightarrow p_0 = 0$ ) über Quecksilber
  - $\rightarrow$  Druck in Höhe A gleich wie Luftdruck bei B
  - $\rightarrow$  Luftdruck an Höhe h der Quecksilbersäule über der Linie A-B ablesbar
- **Normaldruck Luft bei Quecksilber:**  
 **$h = 760 \text{ mm Hg} = 760 \text{ Torr} = 1 \text{ atm} = 1 \text{ bar}$**   
 $= 1.000 \text{ mbar}$  (Torricelli, 1608–1647, Blutdruckmessung)
- **Normaldruck Luft bei Wasser:**  
 **$h = 10.000 \text{ mm H}_2\text{O}$**  (10 m), Ursache: Dichte

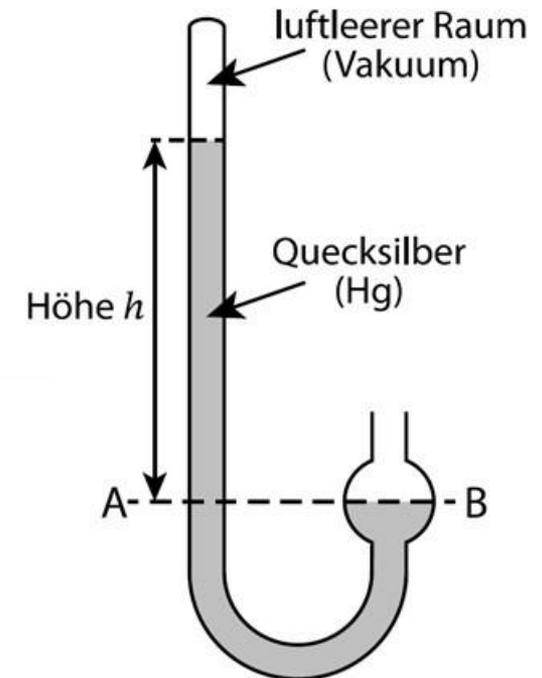


Abb.  
Flüssigkeitsbarometer  
nach Torricelli

pixabay license / Ernesto Orihuela via pixabay

# Naturwissenschaftliche Grundlagen

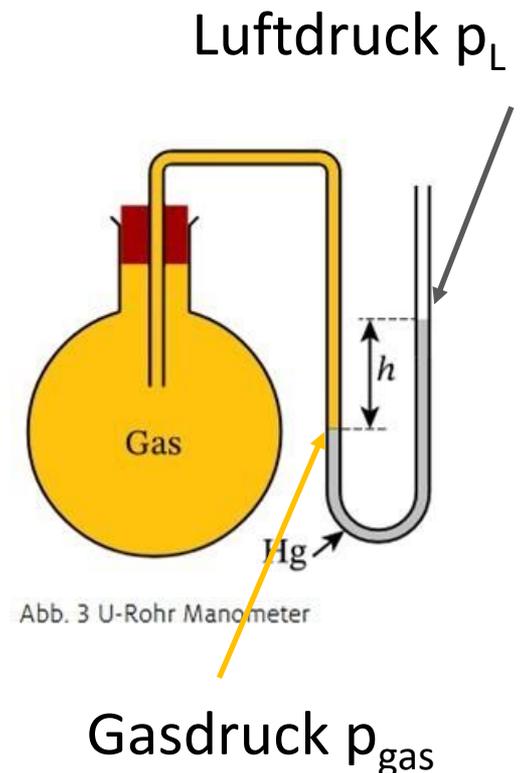
## Druck, Schweredruck Gase

**offenes U-Rohr-Manometer:** Messung von Druckänderungen oder Druckunterschieden

**Hinweis:** Die Dichte von Quecksilber (Hg) beträgt

$$\rho = 13,6 \cdot 10^3 \frac{\text{kg}}{\text{m}^3}.$$

a) Berechne, wie groß der Unterschied zwischen **Gasdruck** und **Luftdruck** ist, wenn  $h = 37 \text{ mm}$  ist.



pixabay license / Ernesto Orihuela via pixabay

<https://www.leifiphysik.de/mechanik/druck-und-auftrieb/grundwissen/schweredruck>

# Naturwissenschaftliche Grundlagen

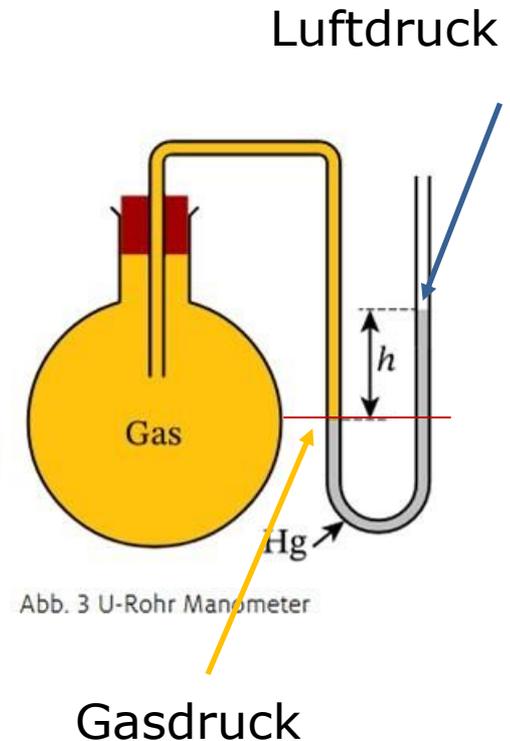
## Druck, Schweredruck Gase

Der Druck  $p_{\text{Hg}}$  am Boden (Bezugspunkt) einer Quecksilbersäule der Höhe  $h$  beträgt

$$p_{\text{Hg}} = \rho \cdot g \cdot h \Rightarrow p_{\text{Hg}} = 13,6 \cdot 10^3 \frac{\text{kg}}{\text{m}^3} \cdot 9,81 \frac{\text{m}}{\text{s}^2} \cdot 0,037 \text{ m} = 4,9 \cdot 10^3 \text{ Pa}$$

Der **Unterschied** zwischen dem **Gasdruck** und dem **Luftdruck** ist

$$\rho_{\text{Hg}} = 4,9 \cdot 10^3 \text{ Pa} = 4.900 \text{ Pa} = 49 \text{ hPa}$$



# Naturwissenschaftliche Grundlagen

## Druck, Schweredruck Gase

b) Berechne, wie groß der **Gasdruck** ist, wenn der Luftdruck  $p_L = 925 \text{ hPa}$  (oft ca.  $1.000 \text{ hPa}$ ) ist.

Hinweis:  $1 \text{ hPa} = 100 \text{ Pa}$

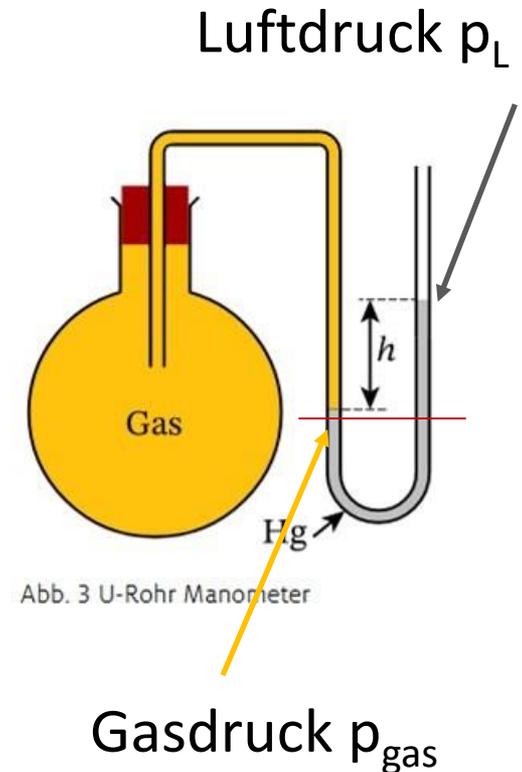
$p_{\text{Hg}} = 4,9 \cdot 10^3 \text{ Pa} = 4.900 \text{ Pa} = 49 \text{ hPa}$

Lösung:

Es gilt  $p_{\text{Gas}} = p_L + p_{\text{Hg}}$   
da Gasdruck  $>$  Luftdruck

Damit folgt

$$p_{\text{Gas}} = 925 \text{ hPa} + 49 \text{ hPa} = 974 \text{ hPa}$$





# Naturwissenschaftliche Grundlagen

## Auftriebskraft

- Auftriebskräfte wirken auf Körper, die ganz oder teilweise in eine Flüssigkeit eingetaucht sind.
- Ein eingetauchter Körper erfährt einen senkrecht nach oben gerichteten **Auftrieb**.
- Die **Auftriebskraft  $F_A$**  entspricht der **Gewichtskraft der verdrängten Flüssigkeit**, somit abh. vom **Volumen (nicht von der Masse) des Körpers**.
- Auftrieb ist unabhängig von der Eintauchtiefe.

$$F_A = F_{G \text{ von Fluid}}$$

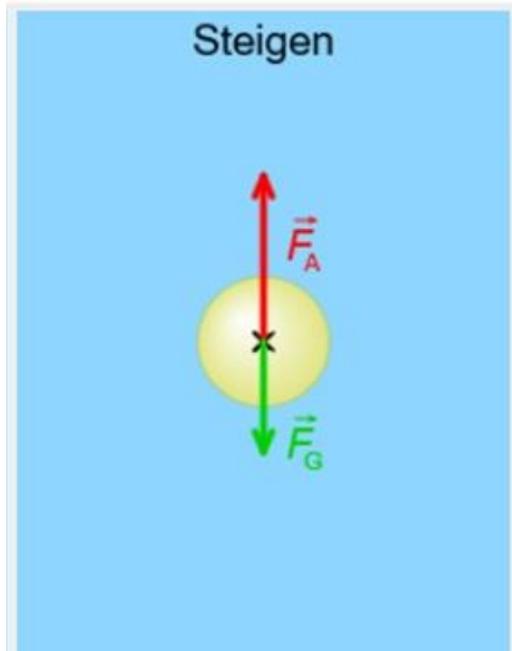
$$F_A = m_{\text{von Fluid}} \cdot g$$

$$F_A = \rho_{\text{Fluid}} \cdot V_K \cdot g$$

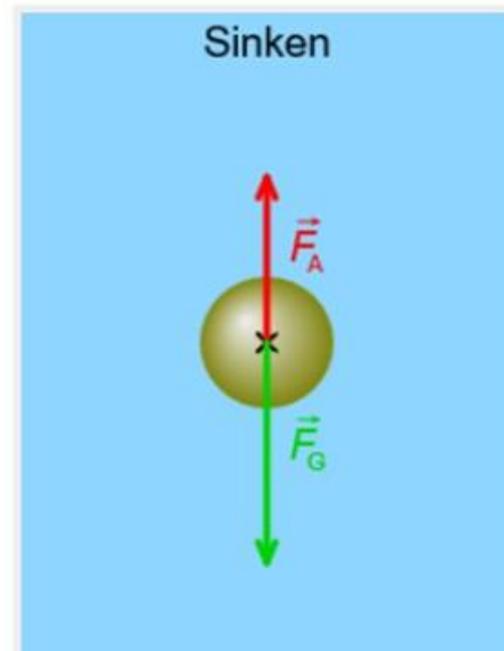
## Gesetz des Archimedes

# Naturwissenschaftliche Grundlagen

## Druck, Schweredruck, Auftriebskraft



$$F_A > F_G$$

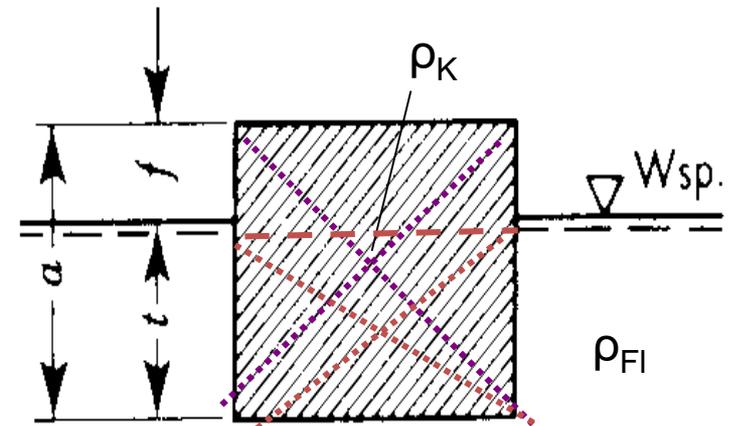


$$F_A < F_G$$

# Naturwissenschaftliche Grundlagen

## Druck, Schweredruck, Auftriebskraft

- Bei einem **schwimmenden Körper** ist die Auftriebskraft gleich der Gewichtskraft („ $F_A = F_G$ “).
- **Begriffe:**
  - Eintauchtiefe  $t$
  - Freibord  $f$  (Höhe über Wasserspiegel)



$$t = a \cdot \frac{\rho_K g}{\rho_{Fl} g}$$

$$f = a - t$$

# Naturwissenschaftliche Grundlagen

## Auftriebskraft

### Beispiel:

Eis hat bei  $0^\circ$  die Dichte  $\rho = 0,9168 \text{ kg/l}$ .

Ein **würfelförmiger Eisblock** von der Kantenlänge  $10 \text{ m}$  schwimmt in Wasser der Dichte  $\rho = 1 \text{ kg/l}$ .

a) Wie viel % schaut heraus?

b) Sinkt der Eisblock in Spiritus (geringere Dichte) oder Zuckerwasser (größere Dichte) tiefer ein?

c) Wenn man den Eisblock komplett unter Wasser taucht und loslässt, mit welcher Kraft wird er nach oben gedrückt? Eine Skizze der Kräfte (Auftrieb und Gewichtskraft) und Überlegungen zu deren Ursache sind hilfreich.

# Naturwissenschaftliche Grundlagen

## Auftriebskraft

**Lösung:**

**a) Ansatz Schwimmen:  $F_G = F_A$**

$$m \cdot \cancel{g} = \rho_w \cdot V_{\text{einget}} \cdot \cancel{g}$$

$$\rho_{\text{Eis}} \cdot V_{\text{ges}} = \rho_w \cdot V_{\text{einget}}$$

$$\rho_{\text{Eis}} / \rho_w = V_{\text{einget}} / V_{\text{ges}}$$

$$0,9168 \text{ kg/l} / 1 \text{ kg/l} = 0,91$$



→ d.h. **91 % des Eisbergs sind unter Wasser**, 9 % über Wasser

# Naturwissenschaftliche Grundlagen

## Auftriebskraft

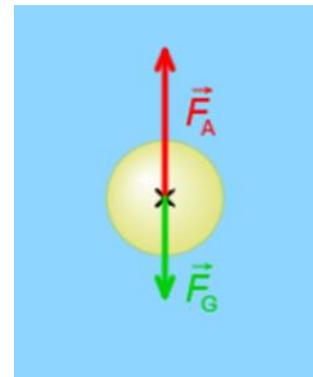
b) Bei **Spiritus (geringere Dichte, Süßwasser)** muss mehr verdrängt werden um die gleiche Masse zu erhalten, also sinkt der Eisblock **tiefer**. Im **Zuckerwasser (höhere Dichte, Salzwasser)** umgekehrt.

c) Wenn der **Eisblock komplett unter Wasser** ist, verdrängt er 1.000.000 l Wasser  $V_{\text{einget}}$ , die ca. 1.000.000 kg wiegen, er erfährt also eine Auftriebskraft von

$$F_A = \rho_w \cdot V_{\text{einget}} \cdot g = m \cdot g = 1.000.000 \text{ kg} \cdot 9,81 \text{ m/s}^2 = 9.810.000 \text{ N.}$$

$$F_{G,\text{Eisblock}} = m \cdot g = 916.800 \text{ kg} \cdot 9,81 \text{ m/s}^2 = 8.999.381 \text{ N}$$

$$F_{\text{ges}} = 9.810.000 \text{ N} - 8.999.381 \text{ N} = \mathbf{810.619 \text{ N}} = 811 \text{ kN}$$





# Naturwissenschaftliche Grundlagen

## Hydrodynamik

Die Hydrodynamik ist Teil der Strömungslehre, die sich mit der **Bewegung von Flüssigkeiten** (Hydrodynamik) und **Gasen** (Aerodynamik) beschäftigt.

Zentrale Größen zur **Beschreibung von Strömungen** sind

- die Geschwindigkeit  $v$
- der Druck  $p$
- die Dichte  $\rho$
- die Temperatur  $T$  und
- die Viskosität  $\nu$

# Naturwissenschaftliche Grundlagen

## Hydrodynamik

**Kontinuitätsgesetz/ Massenerhaltung**

$$\frac{s}{t} = v \quad m = \rho \cdot s \cdot A$$

Die Größe  $\frac{m}{t} = \rho \cdot v \cdot A$  bezeichnet man als Massenstrom.

Bei einer **stationären Strömung** ist wegen der **Massenerhaltung** der Massenstrom an allen Querschnittsflächen konstant.

$$\frac{m}{t} = \rho \cdot v_1 \cdot A_1 = \rho \cdot v_2 \cdot A_2$$

**inkompressible Flüssigkeiten: Massenstrom** proport. **Volumenstrom**  
**Dichte**  $\rho = m/V$  des Massenstroms jeweils **gleich**, gilt:

$$\frac{V}{t} = Q = v_1 \cdot A_1 = v_2 \cdot A_2$$

# Naturwissenschaftliche Grundlagen

## Hydrodynamik

### Kontinuitätsgesetz/ Massenerhaltung

$$\frac{V}{t} = Q = v_1 \cdot A_1 = v_2 \cdot A_2$$

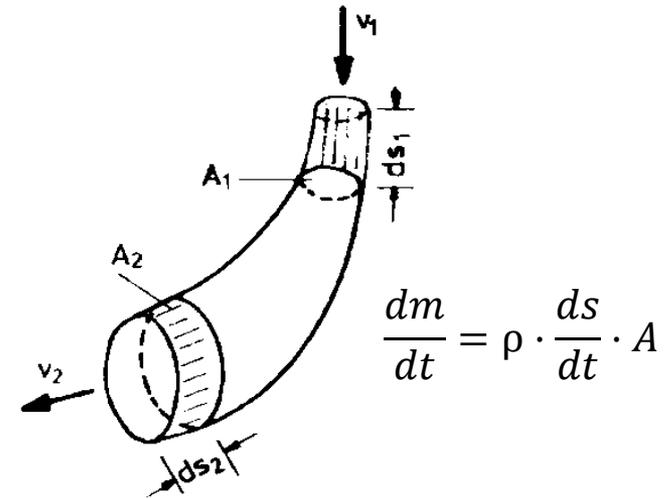


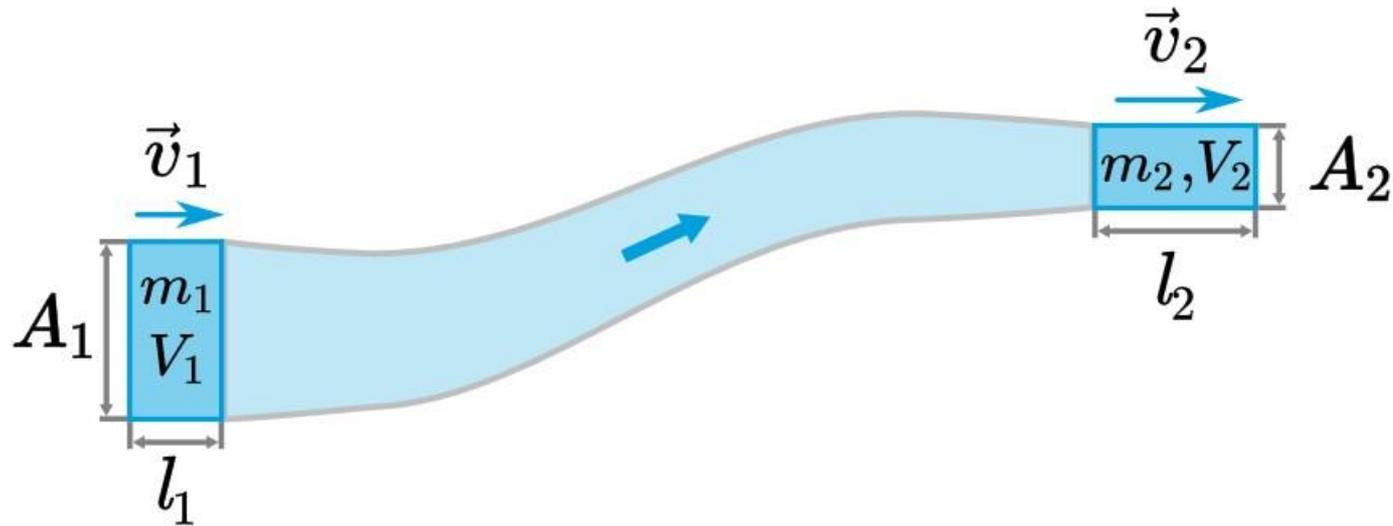
Abb. 4.2: Stromröhre

- $Q_{zu} = Q_{ab}$
- Q: Änderung des Volumens über die Zeit = **Volumenstrom**:  
 $Q = dV/dt = A \cdot v \rightarrow Q = v \cdot A$
- Q steht für den **Durchfluss**, je nach „Richtung“ auch für Zu- bzw. Abfluss
- Einheit: z.B. [m<sup>3</sup>/s], [l/s], [m<sup>3</sup>/h] (Längeneinheit<sup>3</sup>/Zeiteinheit)

# Naturwissenschaftliche Grundlagen

## Hydrodynamik

**Massenerhaltung: was rein geht muss auch raus!**



$$\frac{m}{t} = \rho \cdot v_1 \cdot A_1 = \rho \cdot v_2 \cdot A_2$$

$$\frac{V}{t} = Q = v_1 \cdot A_1 = v_2 \cdot A_2$$



# Naturwissenschaftliche Grundlagen

## Hydrodynamik

### Energieerhaltung

- Die **Summe** der **Lageenergie ( $E_L$ )**, der **kinetischen Energie ( $E_K$ )** und der **Druckenergie (also der verrichteten Arbeit  $E_D$ )** entlang der Stromröhre bleibt erhalten.
- Die **BERNOULLI-Gleichung** liefert einen Zusammenhang zwischen Strömungsgeschwindigkeit  $v$  und Druck  $p$ . (gilt nur für **stationäre, verlustfreie Strömung** eines **inkompressiblen** Fluides)

$$E = E_L + E_D + E_K$$

Lage-  
energie      Druck-  
energie      Kinetische  
Energie

$$= m \cdot g \cdot h + \frac{m \cdot p}{\rho} + \frac{m \cdot v^2}{2}$$

# Naturwissenschaftliche Grundlagen

## Hydrodynamik

### Energiegleichung

$$E = E_L + E_D + E_K$$

Lage-  
energie    Druck-  
energie    Kinetische  
Energie

$$\textit{konst.} = m \cdot g \cdot h + \frac{m \cdot p}{\rho} + \frac{m \cdot v^2}{2}$$

$$\textit{konst.} = F_G \cdot h + V \cdot p + \frac{m \cdot v^2}{2}$$

1. Division durch  
Masse  $m$

$$\textit{konst.} = g \cdot h + \frac{p}{\rho} + \frac{v^2}{2}$$

2. Multiplikation  
mit Dichte  $\rho$

$$\textit{konst.} = \rho \cdot g \cdot h + p + \frac{\rho \cdot v^2}{2}$$

Einheit:  
Pascal  
bzw.  $\text{N/m}^2$

→ **Druckgleichung**

geodätischer  
Druck

statischer  
Druck

dynamischer  
Druck (Staudruck)

# Naturwissenschaftliche Grundlagen

## Hydrodynamik

### Energiegleichung

$$E = E_L + E_D + E_K$$

Lage-  
energie      Druck-  
energie      Kinetische  
Energie

$$\textit{konst.} = m \cdot g \cdot h + \frac{m \cdot p}{\rho} + \frac{m \cdot v^2}{2}$$

$$\textit{konst.} = F_G \cdot h + V \cdot p + \frac{m \cdot v^2}{2}$$

Division durch  
Masse  $m \cdot g = F_G$

→ **Höhengleichung**

$$\textit{konst.} = h + \frac{p}{\rho \cdot g} + \frac{v^2}{2 \cdot g}$$

**Einheit:**  
Höhe in m

geodätische  
Höhe

Druck-  
höhe

Geschwindigkeits-  
Höhe  
(kinetische Energie)

Piezometerhöhe  
(potenzielle Energie)

# Naturwissenschaftliche Grundlagen

## Hydrodynamik

### Höhengleichung

$$\textit{konst.} = h + \frac{p}{\rho \cdot g} + \frac{v^2}{2 \cdot g}$$

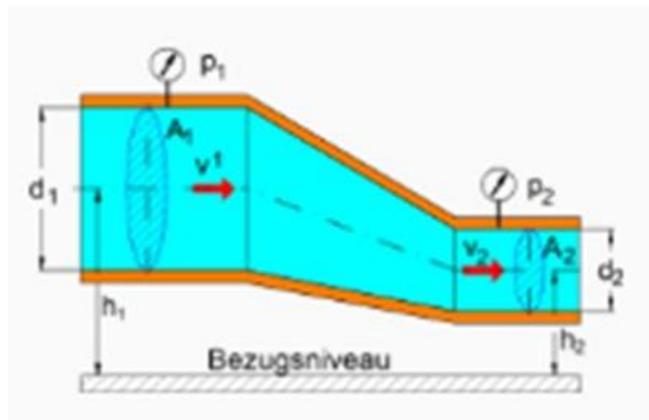
geodätische  
Höhe

Druck-  
höhe

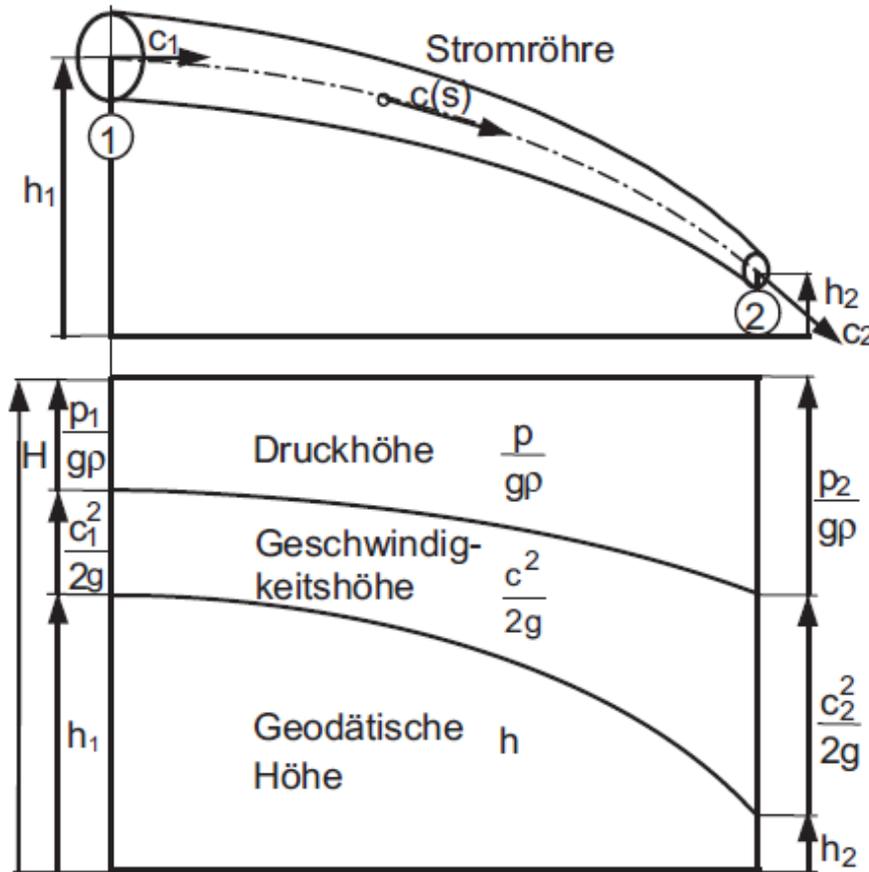
Geschwindigkeits-  
höhe

$$h_1 + \frac{p_1}{\rho \cdot g} + \frac{v_1^2}{2 \cdot g} = h_2 + \frac{p_2}{\rho \cdot g} + \frac{v_2^2}{2 \cdot g}$$

Einheit:  
Höhe in m



$v$  = Strömungsgeschwindigkeit (m/s)  
 $g$  = Fallbeschleunigung (m/s<sup>2</sup>)  
 $h$  = geodätische Höhe (m)  
 $p$  = statischer Druck (Pa)  
 $\rho$  = Dichte (kg/m<sup>3</sup>)  
Index 1 bzw. 2 bezieht sich auf den jeweiligen Ort im System



hier  $v = c!$

**Bild 6.** Graphische Darstellung der Höhenanteile der Bernoulligleichung

$$\frac{c_1^2}{2g} + \frac{p_1}{g\rho} + h_1 = \frac{c_2^2}{2g} + \frac{p_2}{g\rho} + h_2 \quad (8)$$

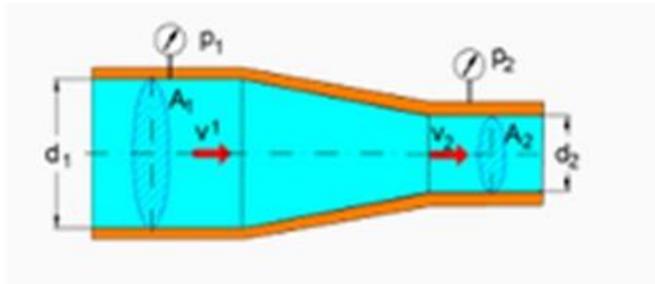
# Naturwissenschaftliche Grundlagen

## Hydrodynamik

BERNOULLI-Gleichung bei **horizontaler** Rohrströmung

Hier entfällt  $h$ , da  $h$  sich nicht ändert

$$\cancel{h}_1 + \frac{p_1}{\rho \cdot g} + \frac{v_1^2}{2 \cdot g} = \cancel{h}_2 + \frac{p_2}{\rho \cdot g} + \frac{v_2^2}{2 \cdot g}$$



$v$  = Strömungsgeschwindigkeit (m/s)

$g$  = Fallbeschleunigung (m/s<sup>2</sup>)

$p$  = statischer Druck (Pa)

$\rho$  = Dichte (kg/m<sup>3</sup>)

Index 1 bzw. 2 bezieht sich auf den jeweiligen Ort im System



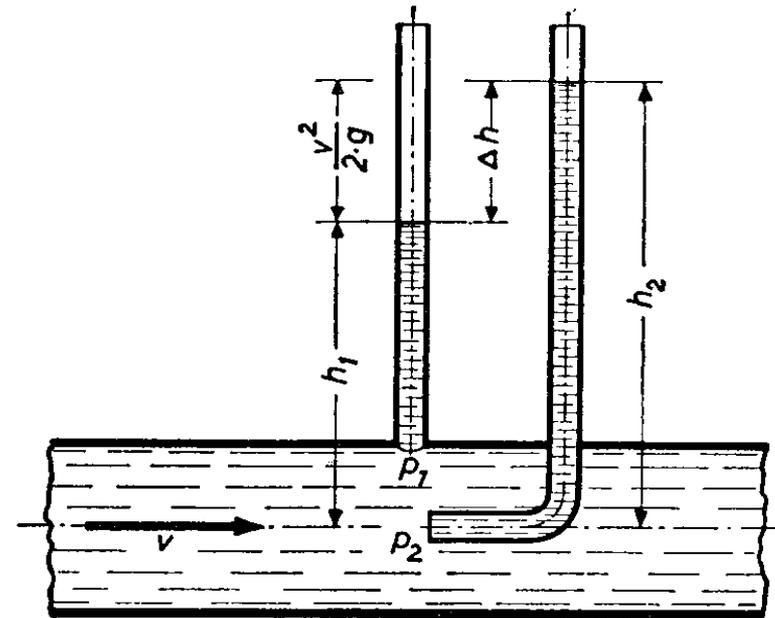
# Naturwissenschaftliche Grundlagen

## Hydrodynamik

Durchflussmessung  $Q$  [l/s] mit einem Pitotrohr  
BERNOULLI-Gleichung (Höhenbezug)

$$\cancel{z_1} + \frac{p_1}{\rho \cdot g} + \frac{v_1^2}{2 \cdot g} = \cancel{z_2} + \frac{p_2}{\rho \cdot g} + \frac{v_2^2}{2 \cdot g}$$

$$\frac{p_1}{\rho \cdot g} + \frac{v_1^2}{2 \cdot g} = \frac{p_2}{\rho \cdot g} + \frac{v_2^2}{2 \cdot g}$$



Durchmesser  $d$

# Naturwissenschaftliche Grundlagen

## Hydrodynamik

### Durchflussmessung Q in einem Pitotrohr

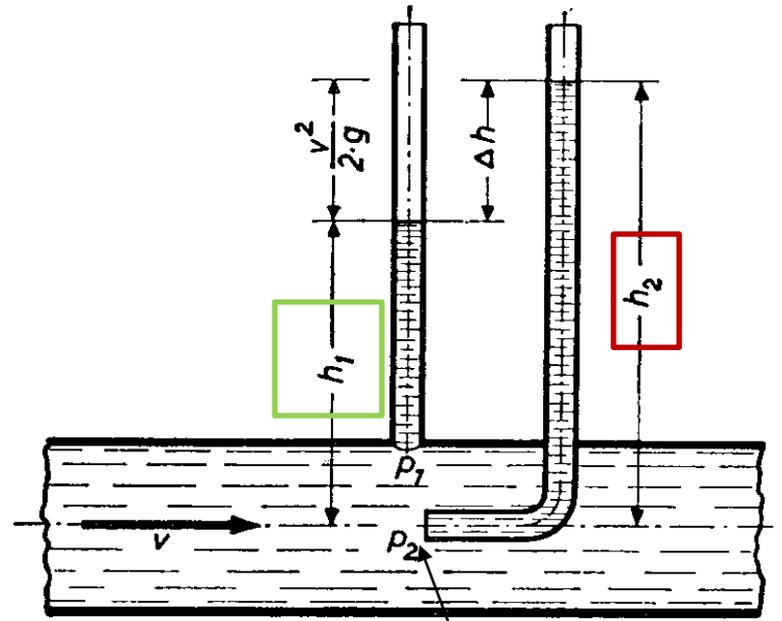
$$\frac{p_1}{\rho \cdot g} + \frac{v_1^2}{2 \cdot g} = \frac{p_2}{\rho \cdot g} + \frac{v_2^2}{2 \cdot g}$$

mit  $h_1 = \frac{p_1}{\rho \cdot g}$  und  $h_2 = \frac{p_1}{\rho \cdot g} + \frac{v_1^2}{2 \cdot g}$

$$h_1 + \frac{v_1^2}{2 \cdot g} = h_2$$

$$v_1 = \sqrt{2 \cdot g (h_2 - h_1)} = \sqrt{2 \cdot g \cdot \Delta h}$$

$$Q = v_1 \cdot A = v_1 \cdot \frac{d^2 \cdot \pi}{4}$$



Durchmesser d

$$\Delta h = h_2 - h_1 = \frac{v_2^2}{2 \cdot g}$$

$v_2=0$ , Geschwindigkeitsenergie → Druckenergie (sog. Staudruck)  $\Delta h$



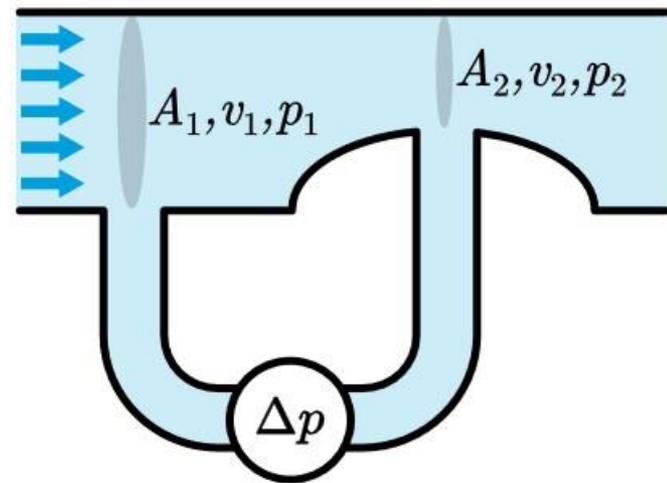
# Naturwissenschaftliche Grundlagen

## Hydrodynamik

**Anwendung**  
**Kontinuitätsgleichung**  
**Masseerhaltung und Bernoulli:**

**VENTURI-Rohr:** Gerät zur  
**Geschwindigkeitsmessung**  
(italienischer Physiker VENTURI  
(1746 - 1822))

Auch **Durchflussmesser** basieren auf dem Prinzip des VENTURI-Rohrs, es gibt aber noch zahlreiche andere technische Anwendung, die auf diesem Prinzip basieren.



# Naturwissenschaftliche Grundlagen

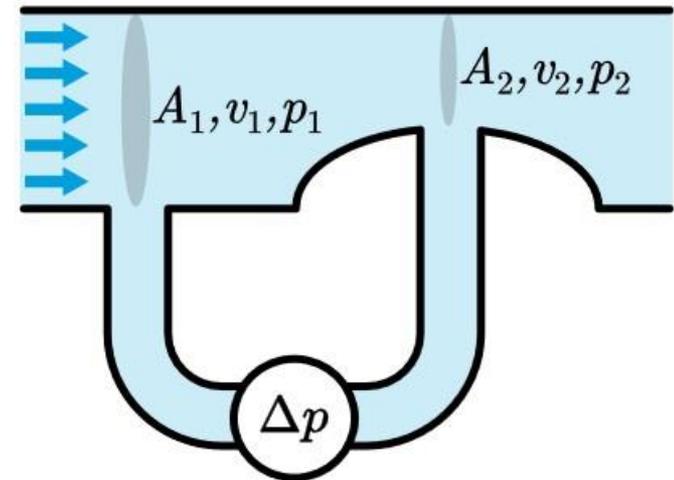
## Hydrodynamik

**Prinzip:** Rohr mit einer Engstelle;  
Druckmesser misst die **Druckdifferenz  $\Delta p$**   
zwischen dem Druck  $p_1$  im weiteren Bereich  
und dem Druck  $p_2$  im engeren Bereich.

Bei bekannter Dichte des Fluids und den  
Querschnittsflächen  $A_1$  und  $A_2$  kann man die  
Strömungsgeschwindigkeit  $v_1$  berechnen.

**Kontinuitätsgleichung**  
(**Masseerhaltung**) für inkompressible  
Fluide

$$A_1 \cdot v_1 = A_2 \cdot v_2 \Leftrightarrow \boxed{v_2} = \frac{A_1}{A_2} \cdot v_1 \quad (1)$$



# Naturwissenschaftliche Grundlagen

## Hydrodynamik

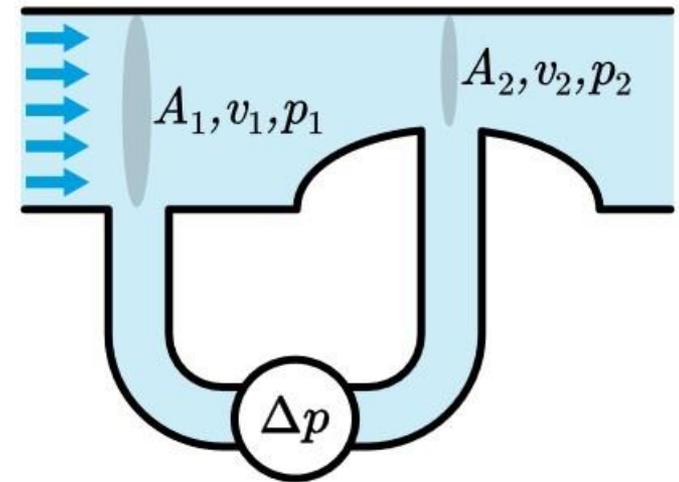
Die **BERNOULLI-Gleichung (Druckbezug)** für das VENTURI-Rohr lautet:

$$\text{konst.} = \cancel{\rho \cdot g \cdot h} + p + \frac{\rho \cdot v^2}{2}$$

Druck aus **Lageenergie** (geodätischer Druck) ( $\rho \cdot g \cdot h$ ) gleich auf beiden Seiten (gleiche Bezugsebene) → **Wegstreichen**

$$\frac{1}{2} \cdot \rho \cdot v_1^2 + p_1 = \frac{1}{2} \cdot \rho \cdot v_2^2 + p_2 \quad (2)$$

Term für  $v_2$  von Gleichung (1) in Gleichung (2) einsetzen und auflösen nach  $v_1$ .



Quelle: Benedikt Flurl

<https://www.leifiphysik.de/mechanik/stroemung/slehre/ausblick/venturi-rohr>

# Naturwissenschaftliche Grundlagen

## Hydrodynamik

$$\frac{1}{2} \cdot \rho \cdot v_1^2 + p_1 = \frac{1}{2} \cdot \rho \cdot \left( \frac{A_1}{A_2} \cdot v_1 \right)^2 + p_2$$

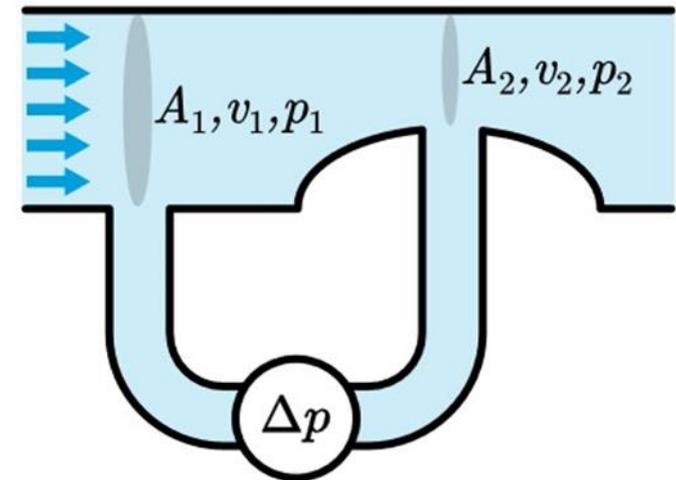
$$\frac{1}{2} \cdot \rho \cdot v_1^2 + p_1 = \frac{1}{2} \cdot \rho \cdot \left( \frac{A_1}{A_2} \right)^2 \cdot v_1^2 + p_2$$

$$\frac{1}{2} \cdot \rho \cdot \left( \frac{A_1}{A_2} \right)^2 \cdot v_1^2 - \frac{1}{2} \cdot \rho \cdot v_1^2 = p_1 - p_2 := \Delta p$$

$$\frac{1}{2} \cdot \rho \cdot \left( \left( \frac{A_1}{A_2} \right)^2 - 1 \right) \cdot v_1^2 = \Delta p$$

$$v_1^2 = \frac{2 \cdot \Delta p}{\rho \cdot \left( \left( \frac{A_1}{A_2} \right)^2 - 1 \right)}$$

$$v_1 = \sqrt{\frac{2 \cdot \Delta p}{\rho \cdot \left( \left( \frac{A_1}{A_2} \right)^2 - 1 \right)}}$$



### Geschwindigkeit

aus Messung  
Druckdifferenz und  
Flächenverhältnisse

### Durchfluss

$$Q = v_1 \cdot A$$



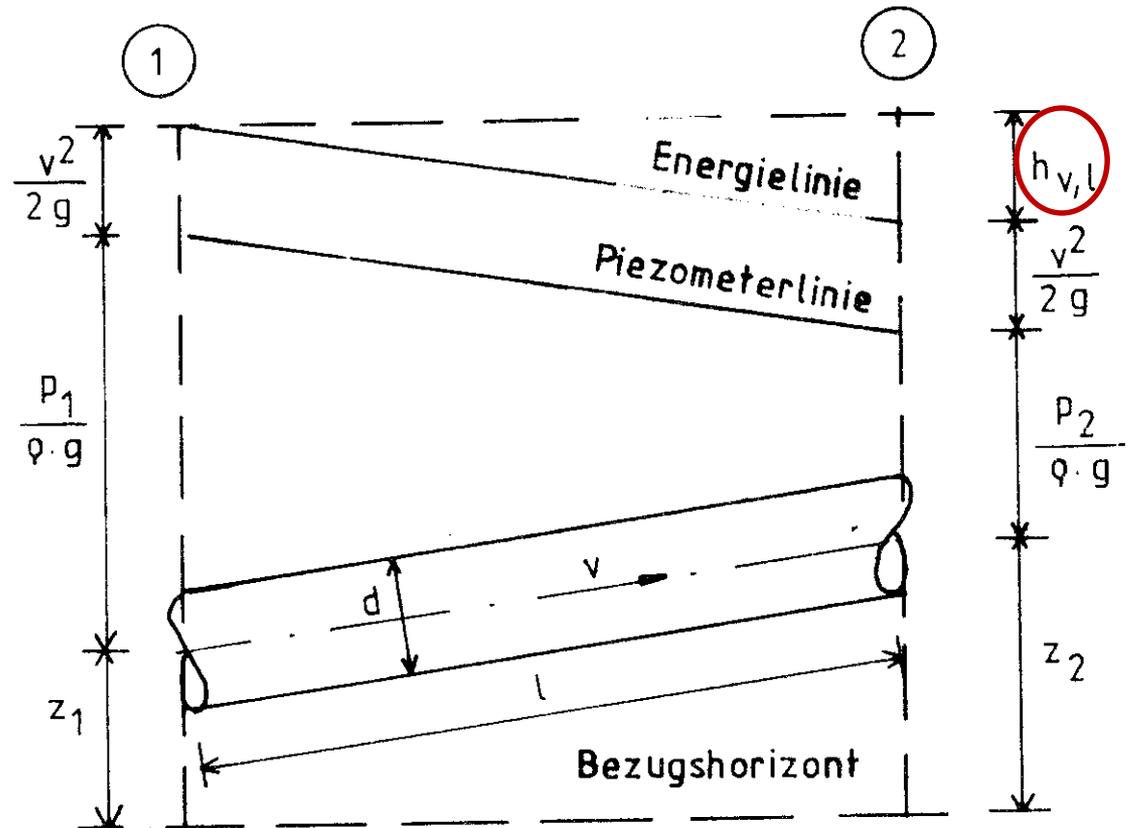
# Naturwissenschaftliche Grundlagen

## Hydrodynamik

Durch **Reibung** und Widerstände im Rohrsystem wird Energie in Wärme umgewandelt (geht dem System verloren).

→ **hydraulische kontinuierliche Verluste.**

Diese Anteile werden mit  **$h_v$**  beschrieben.



$$z_1 + \frac{p_1}{\rho g} + \frac{v_1^2}{2g} = z_2 + \frac{p_2}{\rho g} + \frac{v_2^2}{2g} + h_{v,l}$$

# Naturwissenschaftliche Grundlagen

## Hydrodynamik

**Kontinuierliche Verluste** in Rohrleitungen sind:

- proportional zur **Leitungslänge L** (längere Leitung, höhere Verluste)
  - umgek. prop. zum **Rohrdurchmesser d** (höherer Rohrdurchmesser, weniger Reibung/Verluste)
  - proportional zum Quadrat der **Fließgeschwindigkeit v<sup>2</sup>** (höhere Geschwindigkeit, mehr Bewegung, mehr Wärme)
  - abhängig von der **Viskosität v**
  - abhängig vom **Fließzustand** (Turbulenz, Reynoldszahl  $Re = v * d / \nu$ )
  - abhängig von der **Beschaffenheit der Rohrwand** ( $k/d$ )
- Reibungsbeiwert:  $\lambda$  [–] (lambda)

$$h_{V,r} = \lambda \cdot \frac{L}{d} \cdot \frac{v^2}{2g} \quad \text{Darcy-Weißbach}$$

# Naturwissenschaftliche Grundlagen

## Hydrodynamik

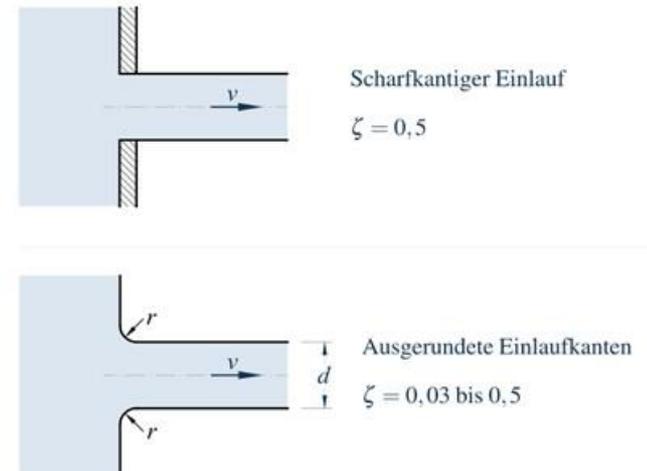
### Örtliche Verluste

Verluste proportional zum **Geschwindigkeitsquadrat** ( $\Delta H \sim v^2$ )

- analog zu Energie**höhen** und kontinuierlichen Verlusten Angabe als Verlust**höhen**  $\Delta H$  ( $=h_{v,\ddot{o}}$ )
- Verlustbeiwerte ( $\zeta$ -Werte) **empirisch ermittelt**, Messreihen im Labor
- Örtliche Verluste bei Querschnittserweiterung/-verengung, Krümmern, Armaturen, Absperrorganen, Drosseln, Rohrverzweigungen und -vereinigungen ....

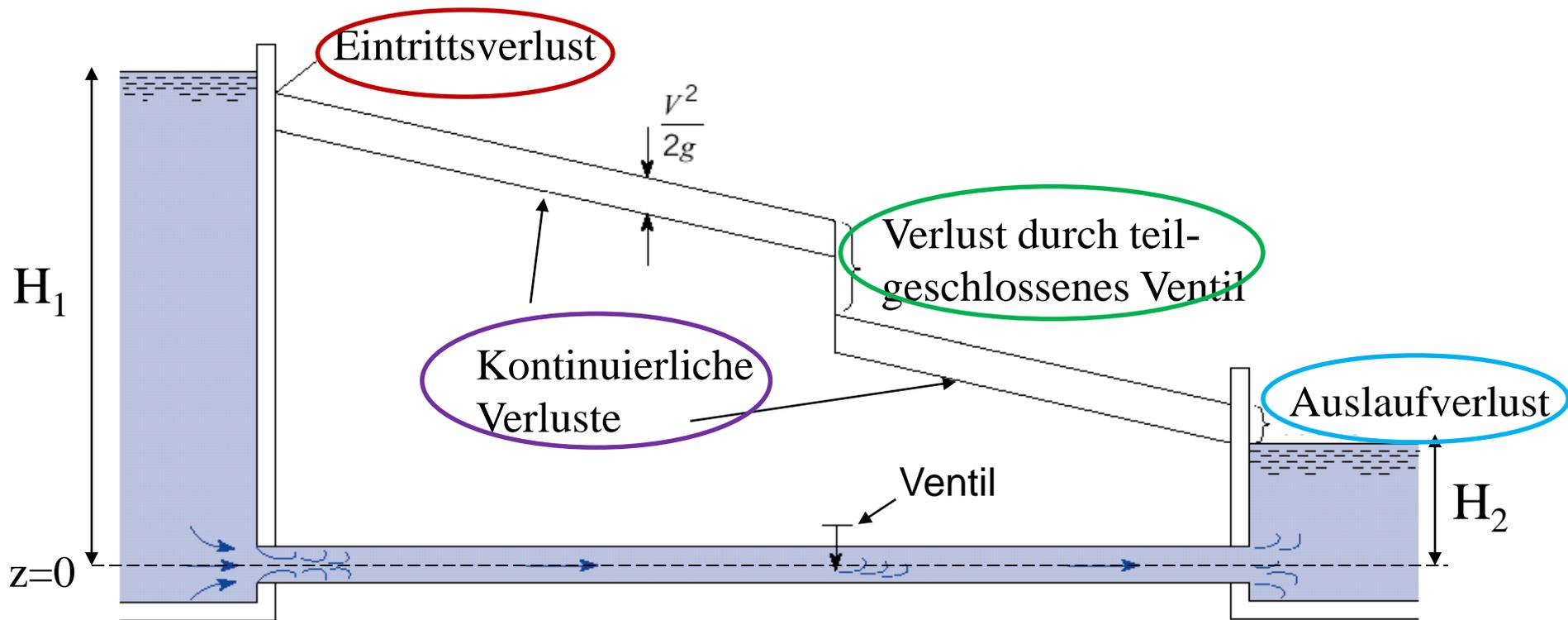
$$h_{v,\ddot{o}} = \Delta H = \zeta \cdot \frac{v^2}{2g}$$

Verlustbeiwert zeta



# Naturwissenschaftliche Grundlagen

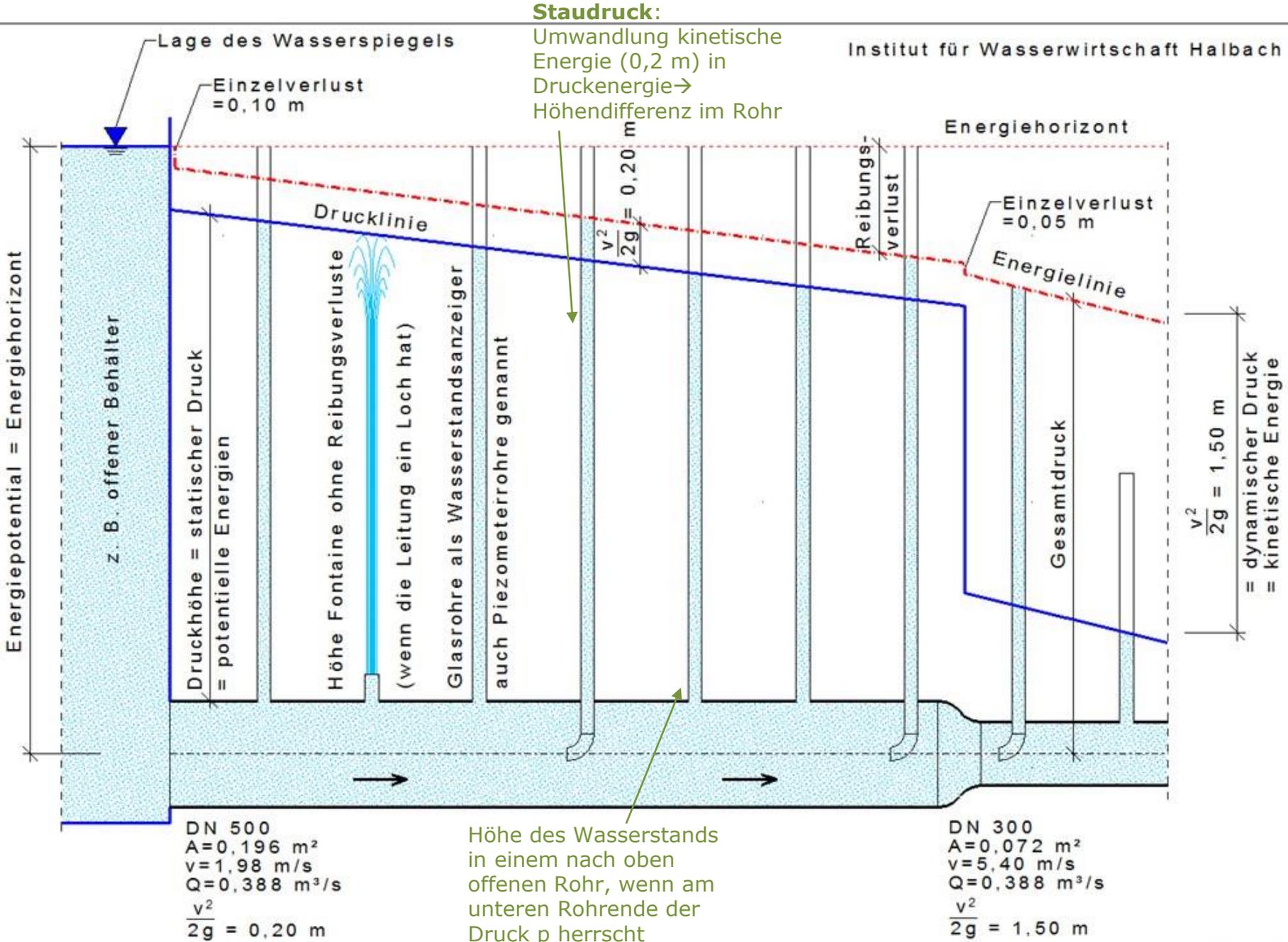
## Hydrodynamik



(„Bernoulli“:)  $H_1 - \Delta H_{\text{ver}} - \Delta H_{\text{Ventil}} - \Delta H_{\text{erw}} - \Delta H_{\text{kontinuierlich}} = H_2$



# Druckverhältnisse durchströmtes Rohr mit Querschnittsreduzierung



# Naturwissenschaftliche Grundlagen

## Hydrodynamik

### Verständnis der Druck- und Energielinie in einem hydraulischen Längsschnitt:

- Die Energieformen bei hydraulischen Betrachtungen werden in [**m Wassersäule; m WS**] berechnet, da diese Ergebnisse dann keiner weiteren Umrechnung bedürfen und weil die Wasserstände sofort ablesbar sind.
- Die **potentielle Energie**, auch Lageenergie genannt, entspricht der Lage des Wasserspiegels, den dieser z.B. in Glasrohren einnehmen würde, wenn die Rohrleitung Löcher hätte und in diesen Glasröhren (ohne Bogen) stecken würden.

# Naturwissenschaftliche Grundlagen

## Hydrodynamik

- Die Verbindung der Wasserspiegel in den Glasrohren wird auch **Drucklinie** genannt. Bis zu dieser Drucklinie hoch würde auch das Wasser aus einer senkrechten Undichtigkeit wie eine Fontäne spritzen.
- Werden nun die Piezometerrohre etwas in die Rohrleitung hineingeführt und so abgewinkelt, dass ihre Öffnung von dem Wasser gerade angeströmt wird (**Pitotrohr**), so steigt der Wasserspiegel – sofern das Wasser fließt – über den Wasserspiegel der Drucklinie um die sogenannte **Geschwindigkeitshöhe  $v^2/2g$** .
- Über der Drucklinie liegt also im Abstand der **Geschwindigkeitshöhe** die Energielinie.

# Naturwissenschaftliche Grundlagen

## Hydrodynamik

- Die **Höhe der Energielinie** an einem bestimmten Leitungsabschnitt entspricht der an diesem Punkt noch vorhandenen **Gesamtenergie**.
- Nimmt die **Geschwindigkeit** z.B. wegen einer Reduzierung oder einer **Einengung** zu, dann steigt die **Geschwindigkeitshöhe** und die **Drucklinie** senkt sich um dieses Maß.
- **Reibungsverluste** verringern die Druck- und Energielinie **kontinuierlich**
- **örtliche Verluste** entstehen z.B. bei Querschnittsveränderungen oder Einbauten (Ventile, Klappen usw.) Je höher die Geschwindigkeit, desto höher die Reibungsverluste.



# Naturwissenschaftliche Grundlagen

## Hydrodynamik

### Gauckler-Manning-Strickler (GMS) Formel:

- **offene Gerinne** mit Freispiegelabfluss (Kanalisation und Fließgewässer) im Unterschied zu Druckabfluss (TW-Leitungen)
- Die Formeln hängen vom **hydraulischen Radius R** und dem **Fließgefälle I** des Wasserspiegels ab und berücksichtigen sämtliche **Fließwiderstände** in Form empirischer **Beiwerte  $k_{st}$** .
- Der meist zu berechnende **Abfluss Q** ergibt sich dann durch Multiplikation der gefundenen mittleren **Fließgeschwindigkeit  $v_m$**  mit der **Querschnittsfläche A**

$$Q \text{ [m}^3\text{/s]} = v_m \text{ [m/s]} \cdot A \text{ [m}^2\text{]}$$

# Naturwissenschaftliche Grundlagen

## Hydrodynamik

### Fließformel nach Gauckler-Manning-Strickler (GMS)

gilt für die üblichen Verhältnisse in **offenen Fließgewässern** und **offenen Kanalgerinnen** mit guter Genauigkeit

$$\begin{aligned}v_m &= k_{st} \cdot R^{\frac{2}{3}} \cdot I^{\frac{1}{2}} \\ &= k_{st} \cdot \sqrt[3]{R^2} \cdot \sqrt{I}\end{aligned}$$

mit dem **Rauheitsbeiwert** nach Strickler  $k_{st}$  in  $\text{m}^{1/3}/\text{s}$  für die Gerinnerauheit

v: Fließgeschwindigkeit in [m/s]

I: Gefälle in [m/m]

R: hydraulischer Radius in [m]

# Naturwissenschaftliche Grundlagen

## Hydrodynamik

### Rauheitsbeiwert nach Strickler

- Strickler-Beiwert  $k_{St}$  [ $m^{1/3}/s$ ]: in Abhängigkeit von der **Oberflächenbeschaffenheit, Bewuchs und Querschnittsform** zu wählen.
- Der Strickler-Beiwert wurde von Strickler sowohl im Labor als auch in der Natur **experimentell** bestimmt.
- **ungewöhnliche Einheit** hat keine physikalische Bedeutung, sondern wurde so festgelegt, dass die Gleichung dimensionsecht ist.

# Naturwissenschaftliche Grundlagen

## Hydrodynamik

### Rauheitsbeiwerte nach Strickler

Typische Flussbett-Werte:

Oberfläche	$k_{st}$ in $m^{1/3}/s$
Glatter Beton	100
Gerades Fließgewässer	30–40
Mäandrierendes Flussbett mit Bodenbewuchs	20–30
Wildbach mit Geröll	10–20
Wildbach mit Unterholz	<10

# Naturwissenschaftliche Grundlagen

## Hydrodynamik

### Rauheitsbeiwerte nach Strickler

**Tabelle : Empfohlene Rauheitsbeiwerte  $k_{ST}$**

Gerinnetyp	Wandbeschaffenheit	$k_{ST}$
Gemauerter Kanal	Haussteinquader	70 - 80
	normales Bruchsteinmauerwerk	60
	grob behauene Steine	50
	gepflasterte Böschung, natürliche Sohle	45 - 50
Betonkanal	Zementglattstrich	100
	alter Beton, saubere Flächen	60
	unregelmäßige Betonflächen	50
Erdkanal	festes Material, glatt	60
	Rasen	25
	Sand, Lehm oder Kies; stark bewachsen	20 - 25

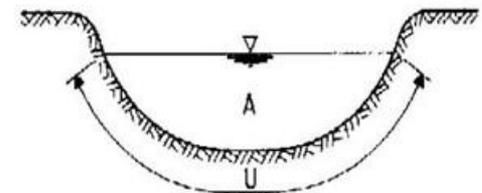
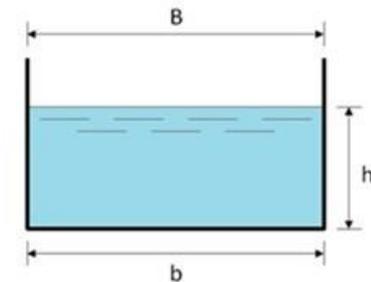
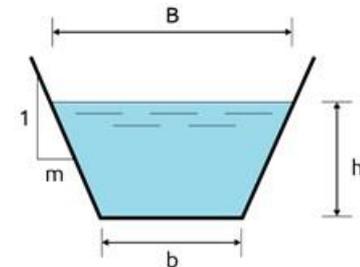
# Naturwissenschaftliche Grundlagen

## Hydrodynamik

hydraulischer Radius in [m]

$$R [m] = \frac{A [m^2]}{U [m]}$$

Quotient aus **Durchflussquerschnitt A** und **benetztem Umfang U** einer Flüssigkeitsleitung.



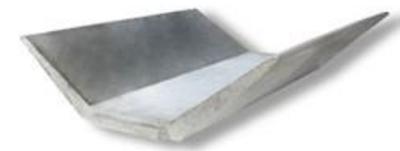
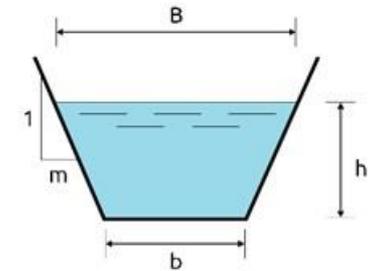
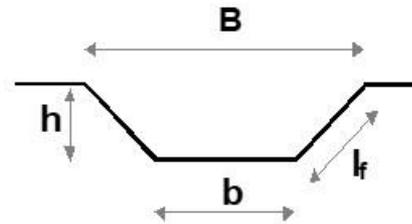
# Naturwissenschaftliche Grundlagen

## Hydrodynamik

### Technische Gerinne:

- Trapez**

Breite $B$	$b + 2 \cdot mh$
Mittlere Wassertiefe	$\frac{(b + mh)h}{b + 2 \cdot mh}$
Querschnittsfläche $A$	$(b + mh) \cdot h$
benetzter Umfang $P$	$b + 2 \cdot h \cdot \sqrt{1 + m^2}$
Hydraulischer Radius $r_h$	$\frac{(b + mh) \cdot h}{b + 2h \cdot \sqrt{1 + m^2}}$



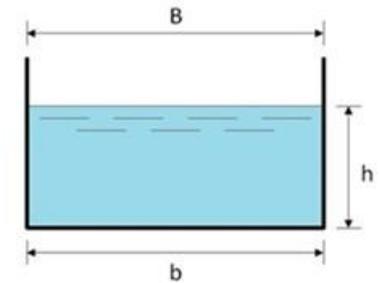
# Naturwissenschaftliche Grundlagen

## Hydrodynamik

### Technische Gerinne

- Rechteck

Breite $B$	$b$
Mittlere Wassertiefe	$h$
Querschnittsfläche $A$	$b \cdot h$
benetzter Umfang $P$	$b + 2h$
Hydraulischer Radius $r_h$	$\frac{bh}{b + 2h}$

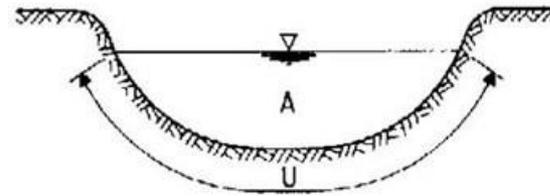
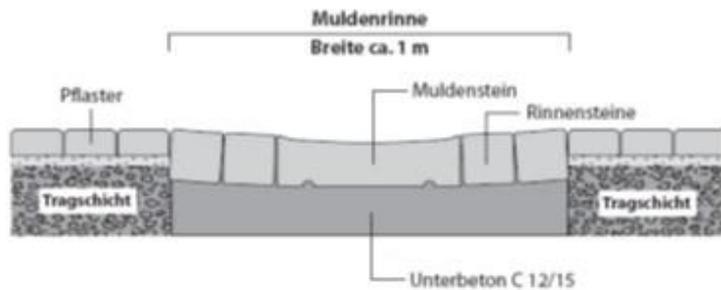


# Naturwissenschaftliche Grundlagen

## Hydrodynamik

### Technische Gerinne

- Halbschale



# Naturwissenschaftliche Grundlagen

## Hydrodynamik

### Natürliche Gerinne

- Halbschale
- Verbundprofile

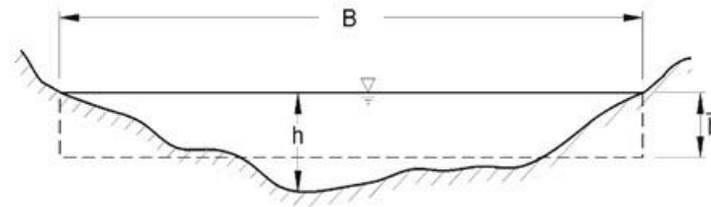
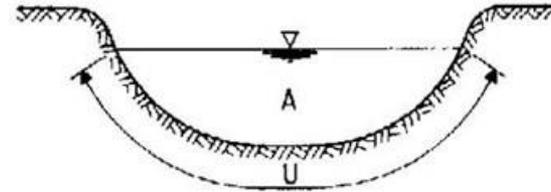


Abb. 1.5.: Natürliches Flussprofil

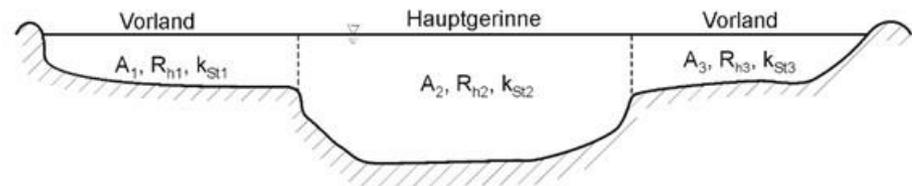


Abb. 2.11.: Berechnung von Gerinneabfluss bei Verbundprofilen



# Naturwissenschaftliche Grundlagen

## Hydrodynamik

Schätzen Sie die **Fließgeschwindigkeit** des Rheins in Stundenkilometer [km/h] ab, der 300 km von Köln (50 m üNN) bis zur Mündung (0 m üNN) fließt. Die Breite  $b$  beträgt im Mittel 350 m, die Wassertiefe  $h = 8$  m.

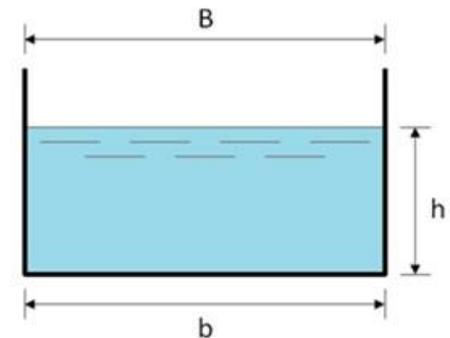
$$I = 50 \text{ m} / 300.000 \text{ m} = 0,000167$$

$$A = 350 \text{ m} * 8 \text{ m} = 2.800 \text{ m}^2$$

$$U = 2 * 8 \text{ m} + 350 \text{ m} = 366 \text{ m}$$

$$R = 2.800 \text{ m}^2 / 366 \text{ m} = 7,65 \text{ m}$$

$$k_{St} = \text{ca. } 30 \text{ m}^{1/3}/\text{s}$$



$$v_m = k_{st} \cdot R^{\frac{2}{3}} \cdot I^{\frac{1}{2}} = 30 \cdot 7,65^{\frac{2}{3}} \cdot 0,000167^{\frac{1}{2}} = 1,5 \text{ m/s} = 5,4 \text{ km/h}$$



# Naturwissenschaftliche Grundlagen

## Hydrodynamik

### Berechnung Kanalgerinne

$$A_u = 0,8 \text{ [ha]}$$

$$r_{0,2(10)} = 178,4 \text{ [l/s ha]} \text{ aus KOSTRA}$$

$$k_{St} = 50 \text{ [m}^{1/3}\text{/s]}$$

$$\text{Gefälle } J = 4 \text{ \%}$$

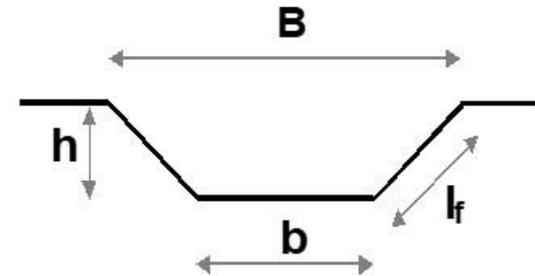
Zu wählen: Gerinneform (Trapez)

### Iterativer Berechnungsgang

$$Q = v * A$$

$$Q_{\text{Rinne}} = k_{ST} \cdot J^{1/2} * R^{2/3} * A > Q_r = r_{n(D)} * A_u$$

1. maßgebender Regenwasserabfluss  $Q_r$
2. Profil & Abmessungen wählen
3. Abflusskapazität Gerinne  $Q_{\text{Rinne}}$  bestimmen



# Naturwissenschaftliche Grundlagen

## Hydrodynamik

### Bemessung offenes Trapezprofil

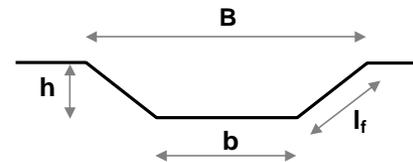
#### (1) Bemessungsabfluss

abflusswirksame Fläche	$A_u$	=	<b>0,8</b>	ha
Regendauer	$D$	=	<b>10</b>	min
Regenhäufigkeit	$n$	=	<b>0,2</b>	$a^{-1}$
Regenspende	$r_{D(n)}$	=	<b>178,4</b>	$l/(s \cdot ha)$
<b>Bemessungsabfluss</b>	<b><math>Q_R</math></b>	=	<b>143</b>	<b><math>l/s</math></b>

#### (2) Festlegung des Profils

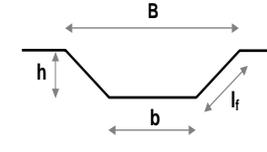
Trapezquerschnitt

- Breite	$b$	=	<b>0,4</b>	m
- Seitenlänge	$l_f$	=	<b>0,2</b>	m
- Höhe	$h$	=	<b>0,15</b>	m
- Rauigkeit	$k_{ST}$	=	<b>50</b>	$m^{1/3}/s$
- Gefälle	$J$	=	<b>4</b>	%



# Naturwissenschaftliche Grundlagen

## Hydrodynamik



### (3) Kennwerte Absflussquerschnitt

obere Breite	$B$	$= b + 2 \cdot (l_f^2 - h^2)^{1/2}$	$=$	<b>0,66</b>	m
Querschnittsfläche	$A$	$= 0,5 \cdot (B + b) \cdot h$	$=$	<b>0,080</b>	m <sup>2</sup>
benetzter Umfang	$U$	$= b + 2 \cdot l_f$	$=$	<b>0,80</b>	m
hydraulischer Radius	$R$	$= A/U$	$=$	<b>0,1</b>	m

### (4) Abflusskapazität Rinne

Fließgeschwindigkeit	$v$	$= k_{ST} \cdot J^{1/2} \cdot R^{2/3}$	$=$	<b>2,15</b>	m/s
Ableitungskapazität	$Q_{ab}$	$= v \cdot A$	$=$	<b>0,172</b>	m <sup>3</sup> /s
			$=$	<b>172</b>	l/s

**Bemessungsabfluss**  $Q_R =$  **143 l/s** **172 l/s**

**→ Abflusskapazität ausreichend**

