

Experimentelle Physik I

WS 16/17

Veranstaltung 4010011

<https://campus.studium.kit.edu/event/H7Ke2neVDU6OCIWVculqYw>

PD Dr. Andreas B. Meyer (KIT und DESY)

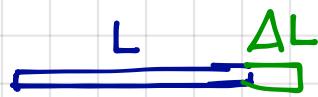
23. Vorlesung: 5.2. Mechanik fester Körper und Flüssigkeiten (2): Hydrostatik und Hydrodynamik

Zusammenfassung

5. Mechanik fester Körper u. Flüssigkeiten

5.1. Elastische Verformung fester Körper

A) Elastische Dehnung

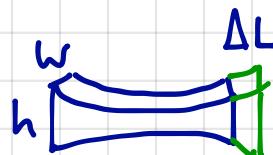


$$\frac{F}{A} = E \cdot \frac{\Delta L}{L}$$

⇒ Versuch: Kugelförmig

Elastizitätsmodul E

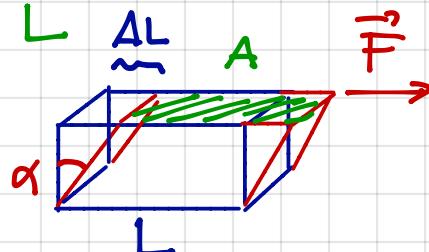
B) Volumenänderung



$$\frac{\Delta h}{h} = \frac{\Delta w}{w} = -\mu \frac{\Delta L}{L}$$

Poissonzahl $\mu \approx 0,3$

$$\frac{\Delta V}{V} \approx (1-2\mu) \frac{\Delta L}{L}$$



$$\frac{F}{A} = G \cdot \frac{\Delta L}{L} \approx G \cdot \alpha$$

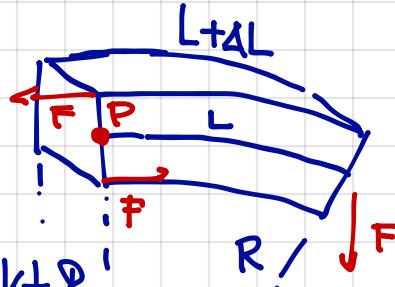
Anwendung: Biegung

⇒ Versuch mit Plexiglas

- Drehmomente um Punkt P

- Betrachte einzeln für jede Lage:

Elastische Dehnung / Spannung

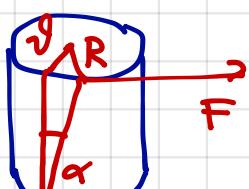


Schermodul
Schubmodul G

$$I = \frac{E}{R} \int_{-R/2}^{R/2} x^2 dA$$

Flächenträgheitsmoment I

D) Torsion



$$I = \frac{R^4}{L} \cdot \frac{\pi}{2} \cdot G \cdot \vartheta$$

$$\Rightarrow \text{Versuch: } \left(\frac{R_2}{R_1}\right)^4 = \frac{\vartheta_1}{\vartheta_2}$$

Torsionsmodul oder Richtmodul D

5.2 Hydrostatik und Hydrodynamik

Flüssigkeit: Dichtgepackte Systeme ohne starre Anordnung der Atome.

Näherung: Fl.k. sind unkompressibel

leisten keinen Widerstand gegen Scherkräfte

5.2.1. Charakteristische Größen

a) Dichte $H_2O : 1 \text{ g/cm}^3 = 10^3 \text{ kg/m}^3$

Öl : $0,9 \text{ g/cm}^3$

Hg : $13,6 \text{ g/cm}^3$

Pb : 11 g/cm^3

Au : 19 g/cm^3

<Erde> $5,5 \text{ g/cm}^3$

Neutronenstern 10^{17} g/cm^3

b) Druck $P : = \frac{|\vec{F}_\perp|}{A} \quad (\text{für } F \perp A) \quad (\text{skalar})$

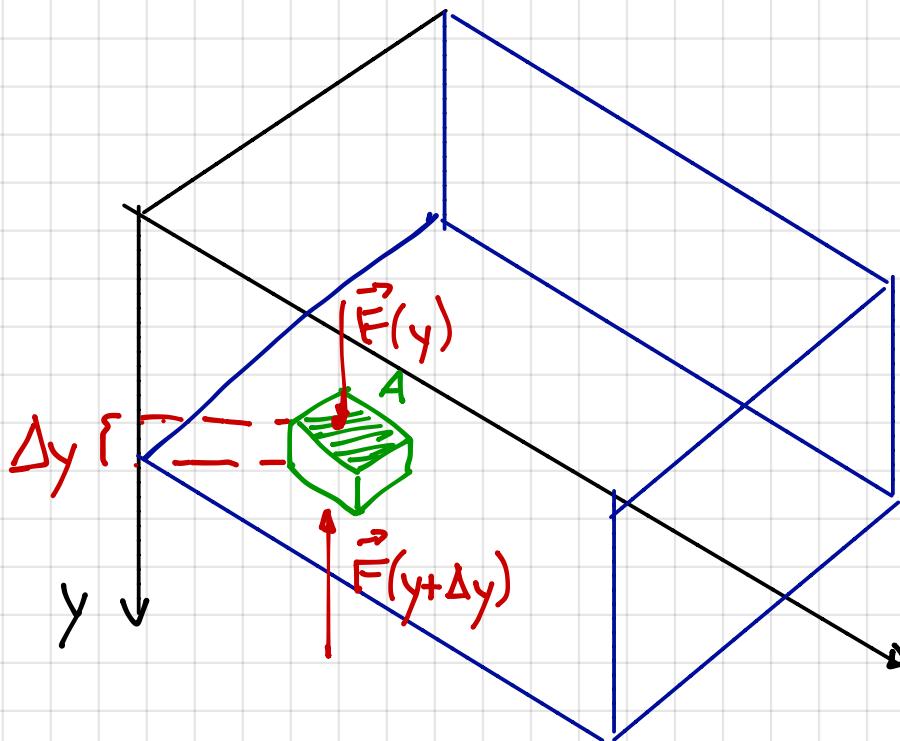
$$[P] = 1 \text{ Pa} = 1 \frac{\text{N}}{\text{m}^2}$$

$$1 \text{ Atm} = 1013 \text{ mbar} = 1,013 \cdot 10^5 \text{ Pa}$$

$$\hat{=} 760 \text{ Torr} \hat{=} 760 \text{ mm Hg}$$

$$1 \text{ PSI} \hat{=} 6894 \text{ Pa} \quad (14,5 \text{ PSI} \hat{=} 1 \text{ bar})$$

5.2.2 hydrostatischer Druck



Volumenelement:

$$\Delta V = A \cdot \Delta y$$

$$F(y) = P(y) \cdot A \quad F(y+\Delta y) = P(y+\Delta y) \cdot A = (P+\Delta P) \cdot A$$

- Volumenelement ruht: $\sum \vec{F}_i = 0$ (Newton)

- Gewichtskraft $F_G = \rho \cdot A \Delta y \cdot g$

$$P \cdot A + \rho \cdot A \cdot g \cdot \Delta y = (P + \Delta P) \cdot A$$

$$\rho \cdot g \cdot \Delta y = \Delta P$$

$$\frac{\Delta P}{\Delta y} = \rho \cdot g$$

$P(y) = \rho \cdot g \cdot y + P_0$

Integrationskonst.
(Aufgabendruck)

PASCALS GESETZ

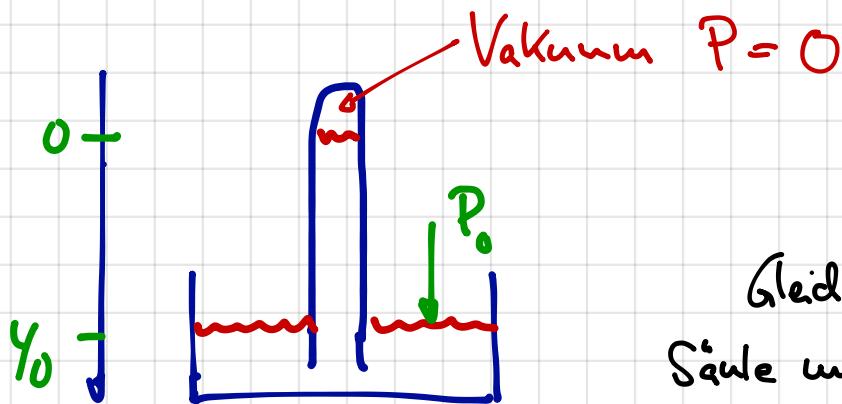
→ Versuch Schwerdruck (Manometer)

→ Versuch Hydrostat. Paradoxon ↑ relative Druckmessung

Anwendungen

a) Barometer

(absolute Druckmessung)



Gleichgewicht zwischen
Säule und Außenluftdruck

$$P(y_0) = P_0 \\ = \rho \cdot g \cdot y_0 \quad \Rightarrow \quad y_0 = \frac{P_0}{\rho \cdot g}$$

Für Quecksilber: $y_0 = \frac{1,013 \cdot 10^5 \text{ N/m}^2}{9,81 \frac{\text{m}}{\text{s}^2} \cdot 13,6 \cdot 10^3 \frac{\text{kg}}{\text{m}^3}} = 0,76 \text{ m} = 760 \text{ mm}$

Quecksilber, da hohe Dichte und geringe Verdunstung

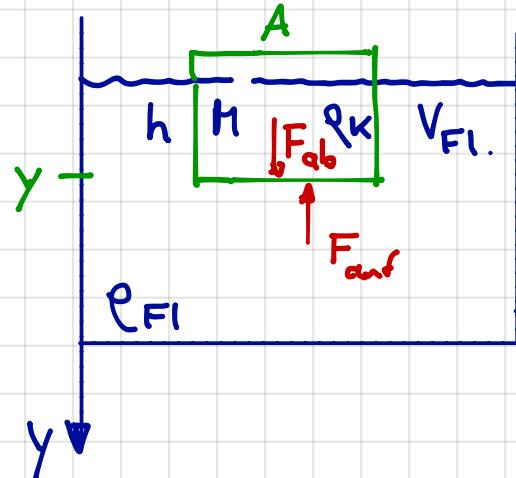
Torricelli 1608-1647

Einheit Torr $\rightarrow 1 \text{ mm Hg}$
 $\approx 133,3 \text{ Pa}$

b) Auftrieb

$$F_{\text{Auf}} = P_0 \cdot A + \rho_{\text{Fl.}} \cdot g \cdot A \cdot y$$

$$F_{\text{ab}} = P_0 \cdot A + \rho_K \cdot g \cdot A \cdot h$$



$$F_{\text{Auf}} - F_{\text{ab}} = \Delta F = A \cdot g \cdot (\rho_{\text{Fl.}} y - \rho_K \cdot h)$$

$\Delta F = 0$ Körper treibt im Fl.k.

$\Delta F > 0$ treibt auf

$V_{\text{Fl.}} \cdot \rho_{\text{Fl.}} > V_{\text{Objekt}} \cdot \rho_{\text{Objekt}}$

$\Delta F < 0$ sinkt

c) Dichtebestimmung

(Versuch)

$$F_1 = 1,1 \text{ N}$$

$$m_{\text{Stein}} = F_1 / g = 110 \text{ g}$$

$$F_2 = 0,7 \text{ N}$$

$$m_{\text{Fl.}} = \frac{F_1 - F_2}{g} = 40 \text{ g}$$

$$V_{\text{Stein}} = m_{\text{Fl.}} / \rho_{\text{Fl.}} = 40 \text{ cm}^3$$

$$\rho_{\text{Stein}} = m_{\text{Stein}} / V_{\text{Stein}} = 2,75 \frac{\text{g}}{\text{cm}^3}$$

Dichte $\rho_{(\text{Totes Meer})} = 1,24 \text{ kg/l}$

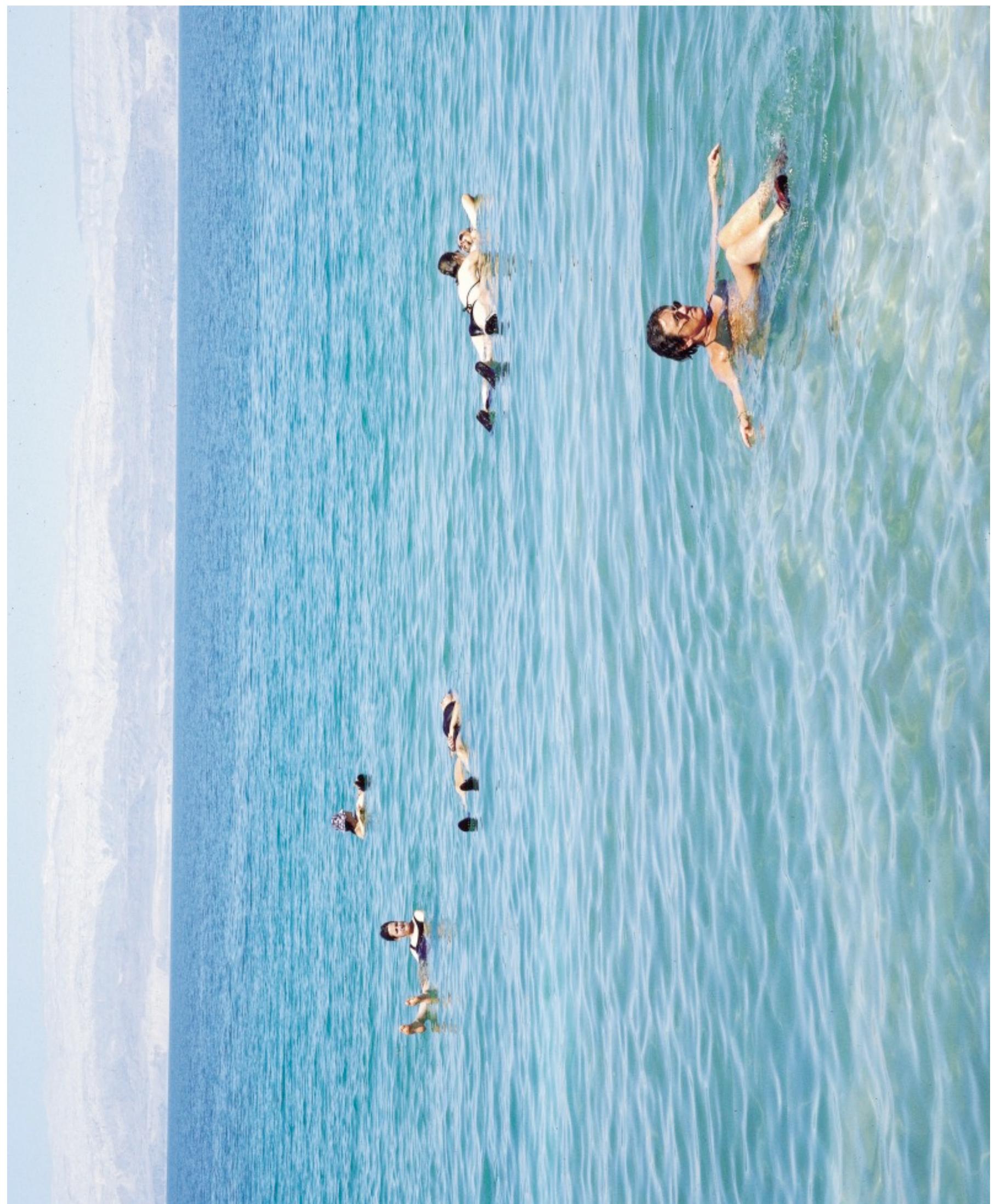
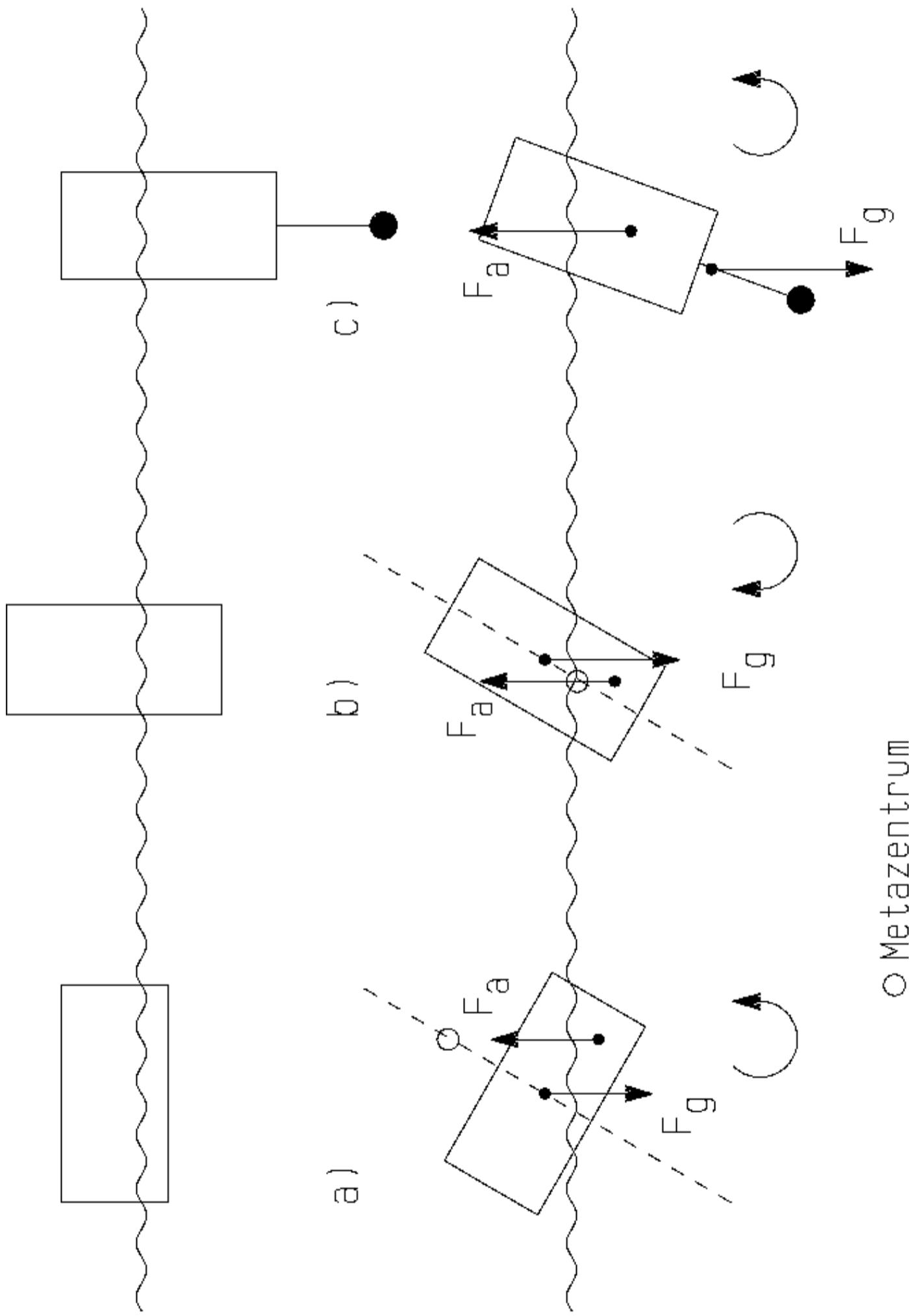
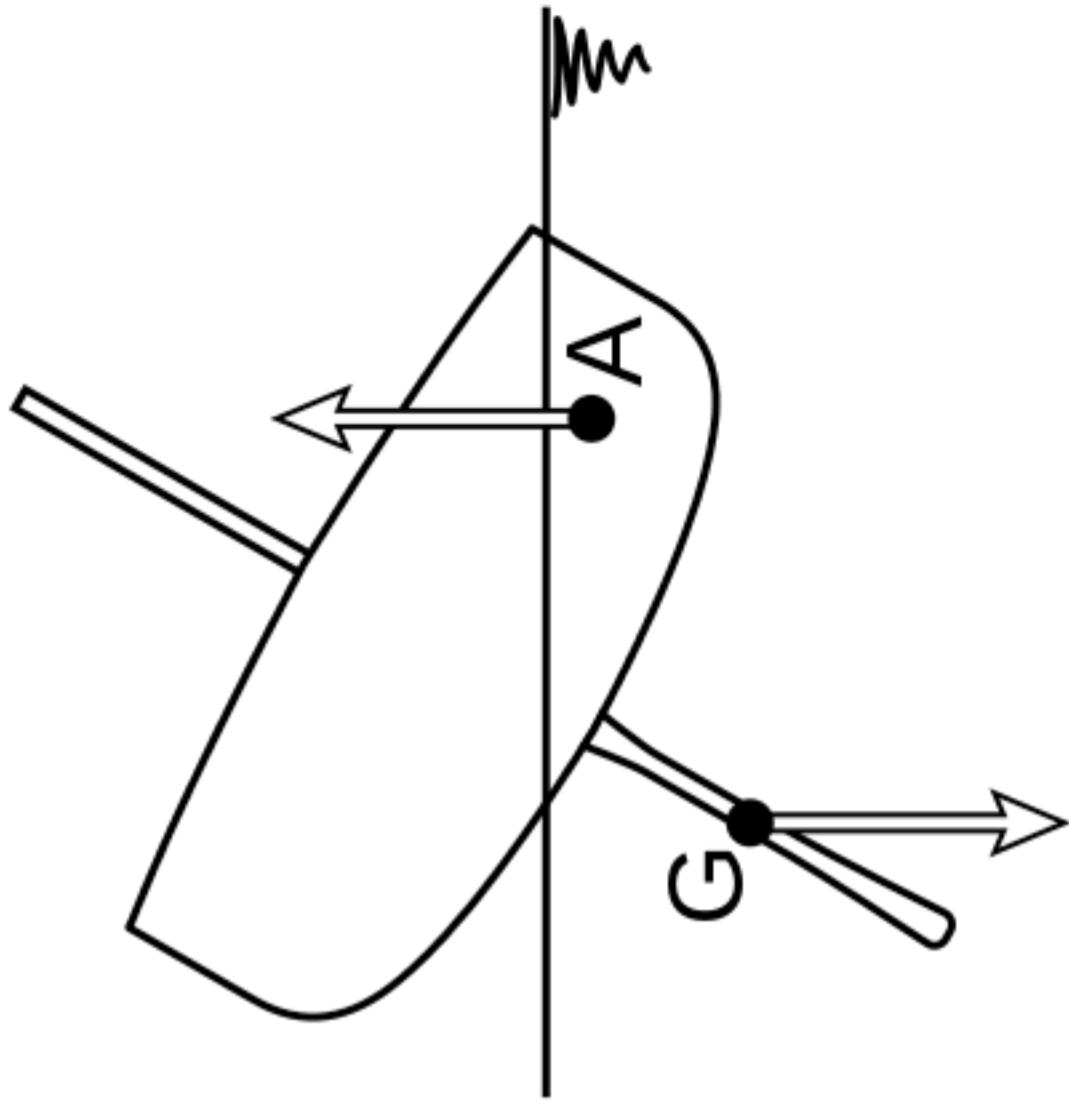
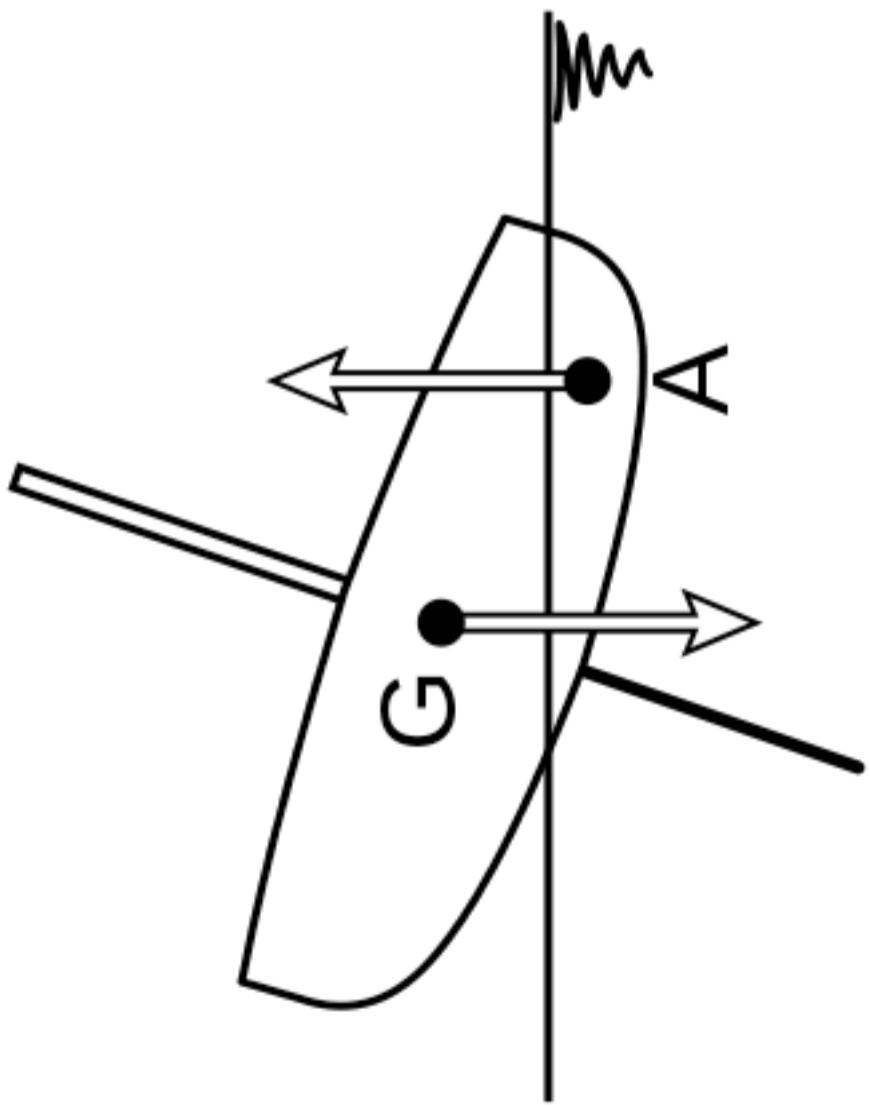


Abbildung 43: Stabile und instabile Schwimmlagen



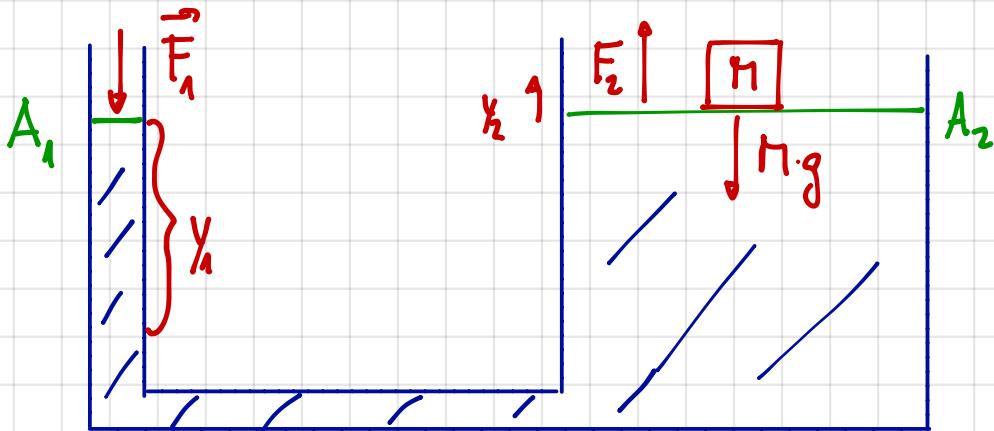


Gewichtsstabilität
(Yachten)



Formstabilität
(Jollen)

d) Hydraulische Presse



$$P_1 = \frac{F_1}{A_1} \quad ! \quad P_2 = \frac{F_2}{A_2} \quad \Rightarrow \quad \frac{F_2}{F_1} = \frac{A_2}{A_1}$$

Alltag: Verwendung z.B. in Bremsystemen

Vergl. Flaschenzug:

5.2.3 Hydrodynamik

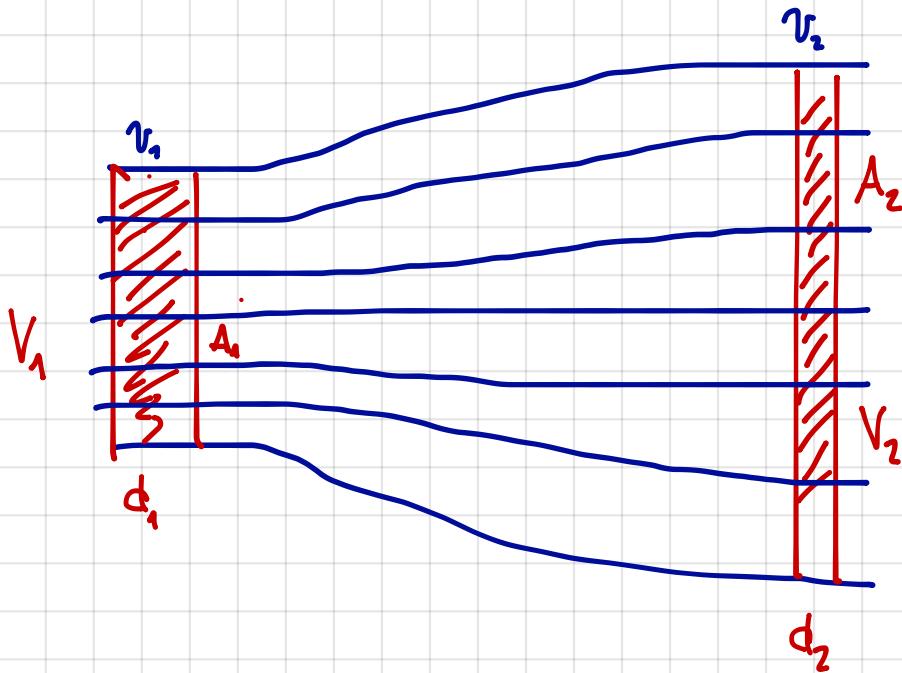
Organisierte Bewegung von nicht festen
Vielteilchensystemen wird Fließkanal genannt
und durch Hydrodynamik beschrieben.

→ Versuch Turbulente u. laminare Strömung

1) Allgemeines

Ideale Strömung:

- Fl.k. ist inkompressibel
- nicht viskos (Keine Reibung)
- Keine Turbulenz (nr laminare Strömung)
- $\rho = \text{const.}$



Durchflossenes Volumen in Δt ist konstant.

$$V_1 = A_1 \cdot d_1 = A_1 \cdot v_1 \cdot \Delta t$$

$$V_2 = A_2 \cdot d_2 = A_2 \cdot v_2 \cdot \Delta t$$

Fluß: $\phi = A \cdot v$

$$\phi_1 = A_1 \cdot v_1$$

$$= A_2 \cdot v_2 = \text{const.}$$

$$\boxed{\phi = A \cdot v = \text{const}}$$

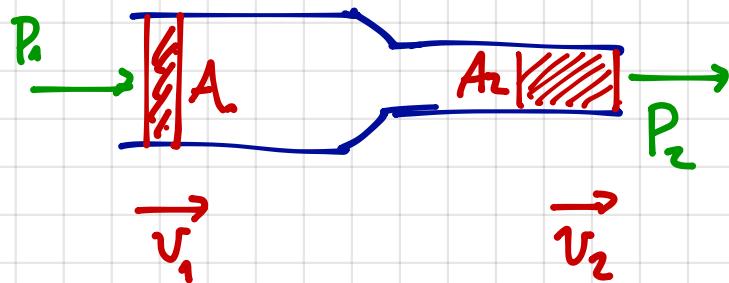
KONTINUITÄTSGEICHUNG

Alltag: Strömquerschnitt am Wasserhahn.

2.) Bernoulli-Gleichung

Betrachte Fl.K. als Zusammenhang von sich bewegenden Massenelementen \Rightarrow Newtons Axiome

Betrachte Rohr, dessen Querschnitt sich verjüngt



Keine äußeren Kräfte \Rightarrow
Beschleunigung durch Druckdifferenz

Druck leistet Arbeit W : $W = \text{Kraft} \times \text{Weg}$

$$\begin{aligned} W &= P_1 \cdot A_1 \cdot v_1 \cdot dt - P_2 \cdot A_2 \cdot v_2 \cdot dt \\ &= (P_1 - P_2) \underbrace{A \cdot v \cdot dt}_{\Phi = \text{const.}} \end{aligned}$$

Kinetische Energieänderung: ΔE_K

$$\begin{aligned} \Delta E_K &= \frac{1}{2} m (v_2^2 - v_1^2) \\ &= \frac{1}{2} \rho A \cdot v dt \cdot (v_2^2 - v_1^2) \end{aligned}$$

Berücksichtige auch Höhenunterschied $\Rightarrow \Delta E_P$

$$\begin{aligned} \Delta E_P &= m \cdot g \cdot \Delta h \\ &= \rho \cdot A \cdot v dt \cdot g \cdot (h_2 - h_1) \end{aligned}$$

Energiebilanz:

$$\omega = \Delta E_p + \Delta E_k$$

$$(P_1 - P_2) A \cdot v \cdot dt = \rho \cdot A \cdot v dt \left(g \cdot (h_2 - h_1) + \frac{1}{2} (v_2^2 - v_1^2) \right)$$

$$P_2 - P_1 = \rho \cdot g (h_2 - h_1) + \frac{\rho}{2} (v_2^2 - v_1^2)$$

$$\Rightarrow P_1 + \rho g h_1 + \frac{\rho}{2} v_1^2 = P_2 + \rho g h_2 + \frac{\rho}{2} v_2^2$$

$$P + \rho g h + \frac{1}{2} \rho v^2 = \text{const}$$

BERNHULLIS GESETZ dynamischer Druck
(oder Standdruck)

Grenzfall: $v=0$:

Pascals Gesetz

$$P + \rho g h = \text{const.}$$

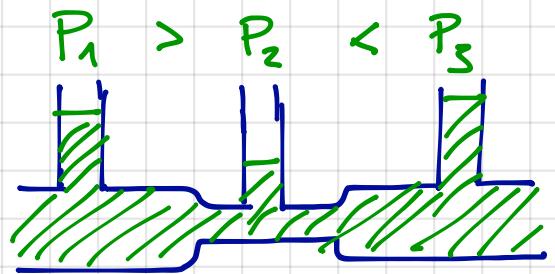
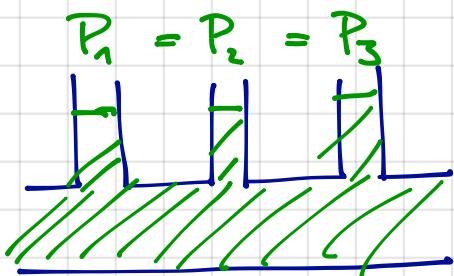
Beispiel:

$$P_1 = 2 \text{ bar}; \quad A_1 = 1 \text{ m}^2; \quad A_2 = 0,1 \text{ m}^2; \quad v_1 = 1 \frac{\text{m}}{\text{s}}; \quad h_1 = h_2 = h$$

$$\left. \begin{array}{l} P_2 = P_1 + \frac{1}{2} \rho (v_1^2 - v_2^2) \\ v_2 = v_1 \cdot \frac{A_1}{A_2} \end{array} \right\} \quad P_2 = P_1 + \frac{1}{2} \rho v_1^2 \left(1 - \frac{A_1^2}{A_2^2} \right)$$

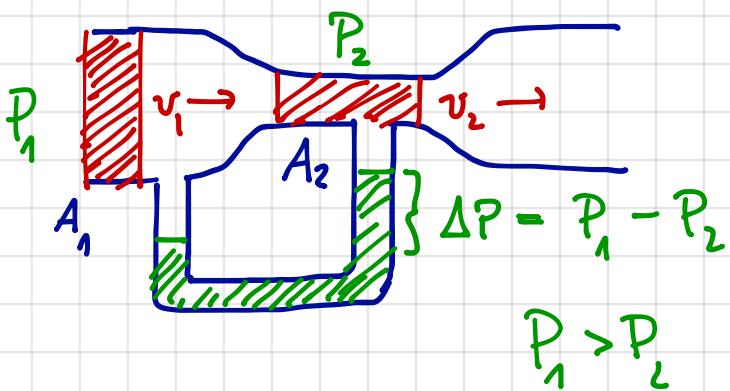
$$\Rightarrow P_2 = 1,5 \text{ bar}$$

\Rightarrow Versuch Steigrohr nach Bernoulli:



Dynamischer Druck durch Geschwindigkeitsdifferenz

Anwendung: Strömungsmessinstrument



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

$$\Rightarrow v_1, v_2$$

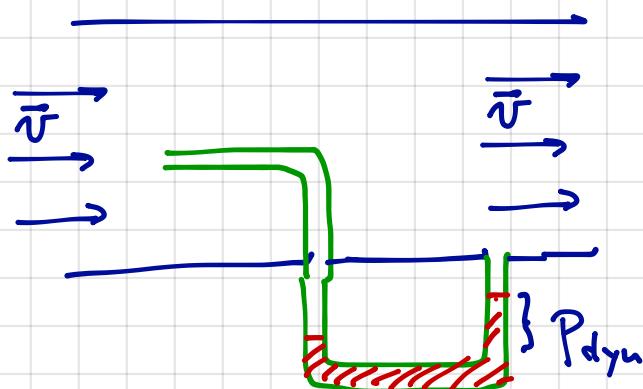
Messung von $\Delta P, A_1, A_2$:

Ergänzung: Beispiele aus der Aerodynamik:

(N.B.: Gase sind nicht inkompressibel)

Alltag: ICE im Tunnel

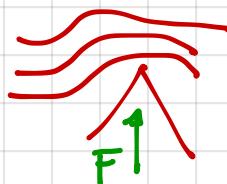
⇒ Prandtlsches Staurohr



$$P_{dyn} = P_{tot} - P_{stat}$$

$$\Rightarrow v = \sqrt{\frac{2 \cdot P_{dyn}}{\rho}}$$

⇒ Unterdruck über Dach



⇒ Ball auf Luftstrom

