

DINAMICA DEI FLUIDI PER L'INGEGNERIA BIOMEDICA

RIPASSO PER ESAME

①

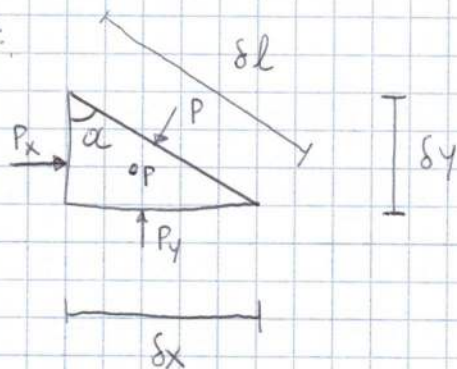
DENSITÀ $\rho = \lim_{\delta V \rightarrow 0} \frac{\delta m}{\delta V} \quad [\text{kg/m}^3]$

PESO SPECIFICO $\gamma = \lim_{\delta V \rightarrow 0} \frac{\delta G}{\delta V} \rightarrow \text{PESO} = \frac{\delta m \cdot g}{\delta V} \quad [\text{N/m}^3]$

- PRINCIPIO DI PASCAL:

IN UN FLUIDO PERFETTO, O IN UN QUALSIASI FLUIDO PUNCHÉ IN QUIETO, SO CRISTO A SOLI SFORZI DI PRESSIONE, LA PRESSIONE SI MANTIENE INALTERATA IN CIASCUNA DIREZIONE

DIMOSTRAZIONE:



PER EQUILIBRIO

$$P_x \delta y - P \delta l \cos \alpha = 0$$

$$P_y \delta x - P \delta l \sin \alpha = 0$$

ESSENDO $\delta x = \delta l \sin \alpha$

$$\delta y = \delta l \cos \alpha$$

OTTENGO $P_x \delta l \cos \alpha - P \delta l \cos \alpha = 0$

$$P_y \delta l \sin \alpha - P \delta l \sin \alpha = 0$$

QUINDI $P_x - P = 0$

$$P = P_x$$

$$P_y - P = 0$$

$$P = P_y$$

- RISPOSTA NEOLOGICA

PER FLUIDI NEWTONIANI $\rightarrow \tau = \mu \frac{\delta v}{\delta y}$

VISCOSITÀ DINAMICA $\mu \quad [\text{N} \cdot \text{s/m}^2] = [\text{kg/(ms)}]$

VISCOSITÀ CINEMATICA $\nu = \frac{\mu}{\rho} \quad [\text{m}^2/\text{s}]$

FLUIDO PERFETTO $\rightarrow \mu = 0 \Rightarrow \tau = 0$, SONO SOGGETTI A SOLI SFORZI DI PRESSIONE

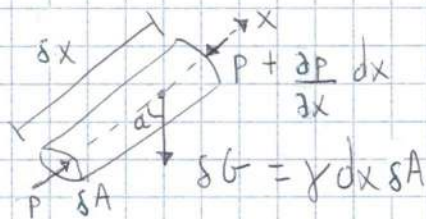
⚠ UN FLUIDO IDEALE FERMO SI COMPORTA COME UN FLUIDO PERFETTO ($\tau = 0$)

FLUIDO INCOMPRESSIBILE $\rightarrow \rho$ (E QUINDI ANCHÉ γ) È COSTANTE NEL TEMPO E NELLO SPAZIO

IDROSTATICA

FLUIDI IN CONDIZIONI DI QUIETO $\Rightarrow \tau = 0 \Rightarrow$ STATO DI TENSIONE = PRESSIONE

EQUILIBRIO DI UN VOLUME ELEMENTARE DI UN FLUIDO PESANTE (SOBOTTO ALLA FORZA PESO)
IN QUIETO:



$$\begin{aligned} \delta F_{p,x} &= p \delta A - \left(p + \frac{\partial p}{\partial x} \delta x \right) \delta A \\ &= - \frac{\partial p}{\partial x} \delta x \delta A \end{aligned}$$

$$\delta G_x = -\gamma \delta x \delta A \cos \alpha$$

PER EQUILIBRIO LUNGO LA GEOMETRICA DIREZIONE X: $\delta F_{p,x} + \delta G_x = 0$

$$- \frac{\partial p}{\partial x} \delta x \delta A - \gamma \delta x \delta A \cos \alpha = 0$$

QUINDI $\frac{\partial p}{\partial x} + \gamma \cos \alpha = 0$

QUOTA GEOMETRICA $\rightarrow h =$ ASSE DELLA VERTICALE FISICA POSITIVA VERSO L'ALTO VALORE
 $\delta x \cos \alpha = dh$ $\cos \alpha = \frac{dh}{dx}$ OTTENGO $\frac{\partial p}{\partial x} + \gamma \frac{\partial h}{\partial x} = 0$ SE CONSIDERO UN

SINGOLO PUNTO P $dp + \gamma dh = 0$ SE IL FLUIDO È OMogeneo È INCOMPRESSIBILE
 $p + \gamma h = \text{costante}$ EQUAZIONE FONDAMENTALE DELL'IDROSTATICA

SPINTA IDROSTATICA

FORZA CHE UN FLUIDO PESANTE IN QUIETO TRASMETTE AD UNA SUPERFICIE DI CONTATTO
IN VIRTÙ DELLO STATO DI PRESSIONE PRESENTE SUL PUNTO DELLA SUPERFICIE STESSA:

$$\vec{dS} = p \vec{n} dA \quad \vec{S} = \int_A \vec{dS} = \int_A p \vec{n} dA$$

• SPINTA IDROSTATICA SU SUPERFICIE PIANE

G = BARICENTRO DELLA SUPERFICIE A

C = CENTRO DI SPINTA

$$\vec{S} = \int_A p \vec{n} dA = \left(\int_A p dA \right) \vec{n} \quad \text{PERCHÉ A È PIANA E QUINDI S È DIRETTA VERSO } \vec{n}$$

$$S = \int_A (p_0 + \gamma z) dA = p_0 A + \gamma z_G A = p_G A$$

QUINDI $\vec{S} = p_G A \vec{n}$, VERSO: DIPENDE DAL SEGNO DELLA PRESSIONE BARICENTRICA p_G
 $p_G > 0 \Rightarrow$ DAL FLUIDO VERSO LA SUPERFICIE (IL FLUIDO SPINGE A)
 $p_G < 0 \Rightarrow$ DALLA SUPERFICIE VERSO IL FLUIDO (IL FLUIDO ASPIRA A)

CENTRO DI SPINTA C: $y_C - y_G = \frac{\gamma I_x \sin \alpha}{p_G A}$ ↑
MOMENTO D'INERZIA

$p_G > 0 \Rightarrow y_C - y_G > 0 \Rightarrow C$ È PIÙ IN PROFONDITÀ DEL BARICENTRO G

$p_G < 0 \Rightarrow y_C - y_G < 0 \Rightarrow C$ È PIÙ IN PROFONDITÀ DEL BARICENTRO G

• SPINTE IDROSTATICHE SU SUPERFICI CURVE:

UTILIZZANDO IL METODO DELL'EQUILIBRIO GLOBALE (M.B.G), CIò MODIFIC IL CALCOLO DI \vec{S}
 AL CALCOLO DI UN VOLUME V DI UNA O PIÙ SPINTE IDROSTATICHE SU SUPERFICI PIANE

2 SUPERFICIE CON CONCAVITÀ VERSO IL FLUIDO

! SOLO UN OPPORTUNO VOLUME FLUIDO V APPLICA LA CONDIZIONE DI EQUILIBRIO. IL VOLUME DA ISOLARE È SCELTO IN MODO CHE LA SUPERFICIE CHE LO RACCHIUSO SIA COMPONESTA DALL'INTERNA SUPERFICIE CURVA PIÙ UNA O PIÙ SUPERFICI PIANE

CONDIZIONE DI EQUILIBRIO $\rightarrow \vec{G} + \vec{P} = 0$

FORZA DI VOLUME (PESO)

FORZA DI SUPERFICIE (SPINTA DI PRESSIONE)

$$\vec{P} = \int_{AB} p \vec{n} dA + \int_{AB} p \vec{n} dA$$

$$\vec{S}_{AB} = - \int_{AB} p \vec{n} dA$$

SPINTA CHE LA SUPERFICIE CURVA ESERCITA SUL FLUIDO, CALCOLANDO L'OPPOSTO PER IL SEGNO -

QUINDI PER EQUILIBRIO: $\vec{G} + \vec{P} = 0$

$$\vec{G} + \int_{AB} p \vec{n} dA + \int_{AB} p \vec{n} dA = 0$$

$$\vec{G} - \vec{S}_{AB} + \vec{S}_{AB} = 0$$

$$\vec{S}_{AB} = \vec{G} + \vec{S}_{AB} + \dots$$

SE CI DOVESSIMO ESSERE

ALTRE SUPERFICI PIANE COMPARIAMO ANCHE I LORO CONTRIBUTI

IN GENERALE LA POSIZIONE DI C NON PUÒ ESSERE CALCOLATA INDIVIDUAMENTE MA NEL

CASO DI SUPERFICIE A CURVATURA COSTANTE LA RETTA D'AZIONE DELLA SPINTA IDROSTATICA PASSA PER IL CENTRO DI CURVATURA (METODO GRAFICO)

SPINTA DI ARCHIMEDE: FORZA ESERCITATA DA UN FLUIDO INCOMPRESSIBILE IN QUIETE SU DI UN CORPO IMMERSO NEL FLUIDO STESSO

$$\vec{F}_A = \int_{A_{\text{corpo}}} p \vec{n} dA = \gamma V \vec{k}$$

γ = PESO SPECIFICO

V = VOLUME

\vec{k} = VETTORE CHE PUNTA VERSO L'ALTO

b) SUPERFICIE CON CONVESSITÀ VERSO IL FLUIDO

CONSIDERO UN SISTEMA BIVALENTE FORMATO DALLO STESSO FLUIDO NEL QUALE È IMMERSO (O SOSPESO) UN VOLUME RACCHIUSO DA UNA SUPERFICIE COMPOSTA DALLA SUPERFICIE CURVA PIÙ UNA O PIÙ SUPERFICI PIANE

PER EQUILIBRIO: $\vec{F}_A = \int_{AB} p \vec{n} dA + \int_{AB} p \vec{n} dA = \vec{S}_{AB} + \vec{S}_{AB}$ QUINDI

$$\vec{S}_{AB} = \vec{F}_A - \vec{S}_{AB} + \dots$$

SE CI DOVESSIMO VEDERE ALTRE SUPERFICI PIANE COMPARANDO ANCHE I LORO CONTRIBUTI

- LINERATICA:

LINEA DI CORRENTE → LINEA CHE AD UN DATO ISTANTE È IN OGNI SUO PUNTO TANGENTE AL VETTORE VELOCITÀ NEL PUNTO STESSO

TUBO DI FLUSSO → PORZIONE DI CAMPO FLUIDO DELIMITATA DALLA SUPERFICIE COMPOSTA DALLE LINEE DI CORRENTE CHE SI APPROSSIMANO ALLA LINEA CHIUSA SCELTA COME RIPIETIMENTO

IL FLUIDO SI MUOVE ESCLUSIVAMENTE NELLA DIREZIONE DELL'ASSE LONGITUDINALE DEL TUBO STESSO

CORRENTE FLUIDA → FLOTO FLUIDO CHE SI MUOVE NELLA UNA DIREZIONE PRINCIPALE, NON NECESSARIAMENTE RETTILINEA

CORRENTE IN FLOTO UNIFORME → CORRENTE IN CUI LA VELOCITÀ È INDIPENDENTE DAL TEMPO E DALLA COORDINATA s (ASSE DEL TUBO DI FLUSSO)

$$dQ = \vec{v} \cdot d\vec{A} \rightarrow \text{PORTATA VOLUMETRICA ELEMENTARE}$$

$$Q = \int_A dQ = \int_A v_n dA = \int_A \vec{v} \cdot d\vec{A} \rightarrow \text{PORTATA VOLUMETRICA FINITA}$$

$$V = \frac{Q}{A} \rightarrow \text{VELOCITÀ MEDIA}$$

PRINCIPIO DI CONSERVAZIONE DELLA MASSA (EQUAZIONE DI CONTINUITA')

$\frac{dm}{dt} = 0$ PER FLUIDI INCOMPRESSIBILI IN MOTI STAZIONARI OPPURE ATTORNITTI A CONTORNI RIGIDI
OTTENGO $Q = \text{costante}(s, t)$

MOTO ~~PERMANENTE~~ / STAZIONARIO $\rightarrow \vec{v} = \vec{v}(x, y, z)$ E NON DIPENDE DA t

$\neq 0$ PERCHÉ PUÒ ESSERE ACCCELERAZIONE CONVETTIVA DOVUTA ALLA GEOMETRIA DEL CONDOTTO

CONSIDERO FLUIDI IDEALI, NEWTONIANI E INCOMPRESSIBILI

PRINCIPIO DI CONSERVAZIONE DELLA QUANTITÀ DI MOTO

$$\nabla p + \gamma \nabla h = -\rho \frac{d\vec{v}}{dt} + \mu \nabla^2 \vec{v} \rightarrow \text{EQUAZIONE DI NAVIER-STOKES}$$

\downarrow
PRESSIONE

\downarrow
FORZA PESO

\downarrow
FORZE INERZIA

\downarrow
FORZE ATTRITO VISCOSO

$$Re = \frac{\rho v L}{\mu} = \frac{v L}{\nu} \quad \text{E' IL RAPPORTO TRA LE FORZE D'INERZIA E LE FORZE VISCOSI}$$

$$\frac{\rho v^2 L^2}{\mu v L} = \frac{\text{FORZE D'INERZIA}}{\text{FORZE VISCOSI}} \quad L = \text{LUNGHEZZA CARATTERISTICA}$$

$Re < 2000 \div 2500 \rightarrow$ MOTO LAMINARE

$Re > 4000 \rightarrow$ MOTO TURBOLENTO

MOTO DI POISEUILLE IN UN CONDOTTO CIRCOLARE

IPOTESI DI LAVORO:

- FLUIDO NEWTONIANO INCOMPRESSIBILE
- CONDOTTO RITTO DI DIAMETRO COSTANTE
- MOTO PERMANENTE
- MOTO LAMINARE

NEL MOTO IN USATO LA PRESSIONE E' DISTRIBUITA IDROSTATICAMENTE NELLA SEZIONE (LUNGO LA NORMALE ALLA DIREZIONE DEL MOTO)

QUOTA PIEZOMETRICA $\rightarrow h^* := \frac{p}{\gamma} + h$

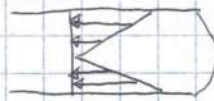
CADENTE PIEZOMETRICA $\rightarrow i := -\frac{dh}{dx}$ A h^* DIMINUISCO NORMA DI RESISTENZA DEL FLUIDO $\Rightarrow i \geq 0$

RESOLVENDO L'EQUAZIONE DI NAVIER-STOKES:

$$V = V_k(r) = -\frac{\gamma_i}{4\mu} (r^2 - r_0^2) \quad \text{IL PROFILO DELLA VELOCITÀ È PARABOLICO}$$

$$V_{\max} = V_k(r=0) = \frac{\gamma_i}{4\mu} r_0^2$$

$$\tau = \frac{\gamma_i}{2} r \quad \text{ANDAMENTO DELLO SFORZO TANGENZIALE}$$



IN AMBITO IDRODINAMICO LA FORZA GRAVITAZIONALE VIENE USUALMENTE TRASCURATA RISPETTO

AL CONTRIBUTO DELLA PRESSIONE QUINDI LE FORMULE RISULTANO:

$$V_k(r) = \frac{\Delta p}{L} \frac{(r_0^2 - r^2)}{4\mu}$$

$$Q = \frac{\Delta p}{L} \frac{\pi r_0^4}{8\mu} = \frac{\Delta p}{R}$$

$$V_{\max} = 2 V_{\text{MEDIA}} = 2 \frac{Q}{A}$$

$$V_{\text{MEDIA}} = \frac{\Delta p}{L} \frac{r_0^2}{8\mu}$$

$$R = \frac{8\mu L}{\pi r_0^4} \rightarrow \text{RESISTENZA DEL CONDOTTO}$$

n CONDOTTI IN SERIE $R_{\text{TOT}} = \sum_{i=1}^n R_i$

n CONDOTTI IN PARALLELO $\frac{1}{R_{\text{TOT}}} = \sum_{i=1}^n \frac{1}{R_i}$

- CONQUANTI CONODIMENSIONALI

$$E = \frac{p}{\gamma} + h + \frac{v^2}{2g} = h^* + \frac{v^2}{2g}$$

VELOCITÀ PUNTUALE
ENERGIA SPECIFICA NEL CONDOTTO PUNTO P AL CONDOTTO
ISTANTO t

$$[E] = m$$

$h \rightarrow$ ENERGIA POTENZIALE PER UNITÀ DI PESO

$\frac{p}{\gamma} \rightarrow$ ENERGIA DI PRESSIONE PER UNITÀ DI PESO

$\frac{V^2}{2g} \rightarrow$ ENERGIA CINETICA PER UNITA' DI PESO

(7)

ENERGIA SPECIFICA DELLA CORRENTE IN UNA SEZIONE SUBORDINATA:

$$E_{10} = \frac{1}{A} \int_A E dA = \frac{1}{A} \int_A \left(\frac{p}{\gamma} + h \right) dA + \frac{1}{A} \int_A \frac{V^2}{2g} dA = \frac{p}{\gamma} + h + \alpha \frac{V^2}{2g} = h^* + \alpha \frac{V^2}{2g}$$

\rightarrow VELOCITA' MEDIA NELLA SEZIONE

α = FATTORE DI CORREZIONE = $\begin{cases} 2 \text{ SE FLOTO LAMINARE} \\ \sim 1 \text{ SE FLOTO TURBOLENTO} \end{cases}$

EQUAZIONE DI CONSERVAZIONE DELL'ENERGIA SPECIFICA (FORMA DIFFERENZIALE)

$$\frac{\partial E}{\partial x} = - \underbrace{\frac{\beta}{g} \frac{\partial V}{\partial t}}_{\text{INERZIA TEMPORALE DEL FLOTO}} - \underbrace{J}_{\text{DISSIPAZIONE DI ENERGIA PER UNITA' DI LUNGHEZZA}}$$

β = FATTORE DI CORREZIONE
 $= \begin{cases} 1,33 \text{ SE FLOTO LAMINARE} \\ \sim 1 \text{ SE FLOTO TURBOLENTO} \end{cases}$

NEL CASO DI FLOTO STAZIONARIO ($\frac{\partial V}{\partial t} = 0$), INTEGRANDO OTTIENGO $E_1 - E_2 = \Delta B_{1 \rightarrow 2}$

L'ENERGIA DELLA SEZIONE DI FONTE PIU' ALTA L'ENERGIA DELLA SEZIONE DI VALLO E' PARI ALLA DISSIPAZIONE DI ENERGIA CHE SI PRODUCE TRA LE DUE SEZIONI

LA DISSIPAZIONE DI ENERGIA E' DOVUTA AL RITARDAMENTO VISCOSO DEL FLUIDO, INFATTI $\mu \neq 0 \Rightarrow \Delta B_{1 \rightarrow 2}$
 (FLUIDO IDEALE) $\Delta E_{1 \rightarrow 2} = \Delta \bar{B}_{1 \rightarrow 2}^{\text{CONTINUO}} + \Delta \bar{B}_{1 \rightarrow 2}^{\text{LOCALIZZATO}}$
 \downarrow \downarrow
 PERDITE CONTINUE PERDITE LOCALIZZATE

• DISSIPAZIONE CONTINUA:

$$\Delta E_{1 \rightarrow 2}^{\text{CONTINUO}} = J \cdot L_{1 \rightarrow 2} \rightarrow \text{LUNGHEZZA DEL TRATTO}$$

$$J = \frac{f}{4R_h} \frac{V^2}{2g} = \frac{f}{d} \frac{V^2}{2g} \rightarrow \text{FORMULA DI DARCY - WEISBACH}$$

\downarrow \downarrow
 RAZIONE IDRAULICA PER CONDOTTE CIRCOLARI PIENE

f = COEFFICIENTE DI RESISTENZA

$f = \frac{64}{Re}$ SE FLOTO LAMINARE, SOLUZIONE ESATTA CHE NON DIPENDE DALLA NATURA DELLA PAR

$\frac{1}{\sqrt{f}} = -2 \log_{10} \left(\frac{e/d}{3.7} + \frac{2.52}{\sqrt{Re}} \right)$ SE FLOTO TURBOLENTO E' UN'EQUAZIONE IMPLICITA IN f , METODO ITERATIVO (TABELLE) \rightarrow SUCCESSIVE ITERAZIONI \rightarrow EQUAZIONE DI

E = SCABINEZZA GEOMETRICA ASSOLUTA

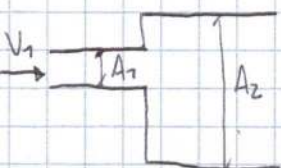
E/d = SCABINEZZA GEOMETRICA RELATIVA

• DISSIPAZIONI LOCALI

SONO GENERATE DA VORTICI CHE A LORO VOLTA SONO GENERATI DALLA GEOMETRIA DEI CONTORNI SOLIDI

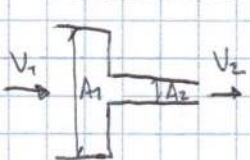
$$\Delta E_{1 \rightarrow 2} = \xi \frac{V^2}{2g}$$

BRUSCO ALLA RINVENUTA (RONDA)



$$\xi = \left(1 - \frac{A_1}{A_2}\right)^2 \Rightarrow \Delta E = \frac{V_1^2}{2g} \left(1 - \frac{A_1}{A_2}\right)^2$$

BRUSCO RISTRINGIMENTO



$$\xi = \left(\frac{A_1}{A_2}\right)^2 \left(\frac{1}{C_c} - 1\right)^2$$

$$\text{QUINDI } \Delta E = \frac{V_1^2}{2g} \left(\frac{A_1}{A_2}\right)^2 \left(\frac{1}{C_c} - 1\right)^2 = \frac{V_2^2}{2g} \left(\frac{1}{C_c} - 1\right)^2$$

C_c = COEFFICIENTE DI CONTRAZIONE, NEL CASO = $\frac{A_c}{A_2}$

A_c = AREA DELLA SEZIONE DI VENA CONTRATTA

- POMPA:

PREVALENZA $\rightarrow H_p$ = ENERGIA FORNITA DALLA POMPA ALLA CONDOTTA

POTENZA UTILE $\rightarrow P_u = \gamma Q H_p$, POTENZA MECCANICA FORNITA DALLA POMPA ALLA CONDOTTA

QUANDO TRA LA SEZIONE DI MONTE E LA SEZIONE DI VALLE È PRESENTE UNA POMPA LA PREVALENZA H_p DELLA POMPA DEVE ESSERE CONTRIBUITA NEL BILANCIO CON ULTERIORI ENERGIE A DISPOSIZIONE DELLA CONDOTTA