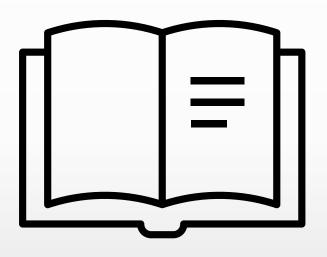


Aula 7 — Hidrodinâmica

Prof. José Sebastião Costa de Sousa Dr. Engenharia Agrícola CPZR/IFSertãoPE



Sumário

- ✓ Lei da conservação da massa
- ✓ Classificação dos movimentos
- ✓ Classificação dos regimes de fluxo
- ✓ Lei da conservação da energia

A Hidrodinâmica tem por objeto o estudo do movimento dos fluidos.

Consideremos um fluido perfeito em movimento, referindo as diversas posições dos seus pontos a um sistema de eixos ortogonais 0x, 0y, 0z.

O movimento desse fluido ficará perfeitamente determinado se, em qualquer instante t, forem conhecidas a grandeza e a direção da velocidade v relativa a qualquer ponto ou, então, o que vem a ser o mesmo, se forem conhecidas as componentes v_x , v_y , v_z , dessa velocidade, segundo os três eixos considerados.

Além disso, há a considerar os valores da pressão p e da massa específica ρ , que caracterizam as condições do fluido em cada ponto considerado.

O problema relativo ao escoamento dos fluidos perfeitos comporta, portanto, cinco incógnitas, v_x , v_y , v_z , $p \in \rho$, que são funções de quatro variáveis independentes, x, y, $z \in t$. A resolução do problema exige, pois, um sistema de cinco equações.

As cinco equações necessárias compreendem: as três equações gerais do movimento, relativas a cada um dos três eixos; a equação da continuidade, que exprime a lei de conservação das massas; e uma equação complementar, que leva em conta a natureza do fluido. São dois os métodos gerais para a solução desse problema: o método de Lagrange, que consiste em acompanhar as partículas em movimento ao longo das suas trajetórias, e o de Euler, que estuda, no decorrer do tempo e em determinado ponto, a variação das grandezas mencionadas.

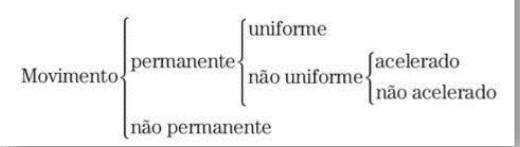
O método de Euler é o adotado neste manual, por nos parecer mais simples e cômodo.

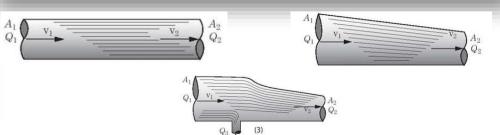
A-4.2 VAZÃO OU DESCARGA

Chama-se vazão ou descarga, numa determinada seção transversal ao fluxo, o volume de líquido que atravessa essa seção na unidade de tempo.

Na prática a <u>vazão é expressa em m³/s</u> ou em outras unidades múltiplas ou submúltiplas. Assim, para o cálculo de canalizações, é comum empregarem-se litros por segundo; os perfuradores de poços e fornecedores de bombas costumam usar litros por hora. Neste livro será usado litros por segundo ou metro cúbico por segundo.

A-4.3 CLASSIFICAÇÃO DOS MOVIMENTOS

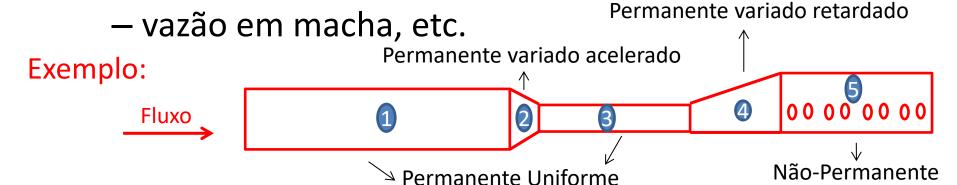


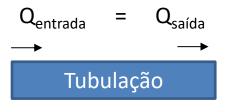


Fonte: Recorte do livro Manual de Hidráulica – Azevedo Netto – 9ª edição.

Classificação dos movimentos

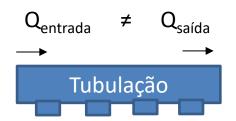
- Escoamento permanente vazão constante.
 - Uniforme: quando a velocidade é constante.
 - Variado: velocidade varia no espaço.
 - Acelerado: se houver aumento da velocidade.
 - Retardado: se houver decréscimo da velocidade.
- Escoamento não-permanente vazão varia no tempo e no espaço.









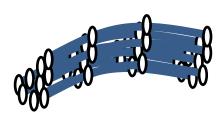


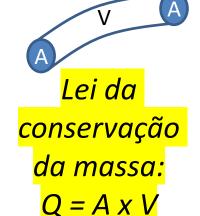
Linhas (filetes) e tubos de fluxo

Nota: As leis da hidrodinâmica são estabelecidas para fluidos ideais, isto é, que não possuam viscosidade.

- O movimento das partículas descrevem trajetórias contínuas;
- quando estudadas infinitesimalmente, são denominadas <u>linhas</u> de fluxo.
- Várias linhas de fluxo juntas geram os chamados tubos de fluxo, com velocidade de animação V.
- Ao se analisar um tubo de fluxo numa seção de área A, permitese a determinação da <u>vazão de fluxo (Q)</u> como o produto da <u>área</u> pela <u>velocidade</u>, ou seja, <u>Q = A x V</u>, *Equação da continuidade, ou da conservação da massa*.







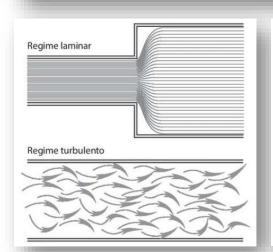
A-4.4 REGIMES DE ESCOAMENTO

A observação dos líquidos em movimento leva-nos a distinguir dois tipos de movimento (Figura A-4.4-a):

- a) regime laminar (tranquilo ou lamelar);
- regime turbulento (agitado ou hidráulico).

Com o regime laminar, as trajetórias das partículas em movimento são bem definidas e não se cruzam.

O regime turbulento caracteriza-se pelo movimento desordenado das partículas.



$$R_{e} = \frac{v \times D}{v_{cn}}$$

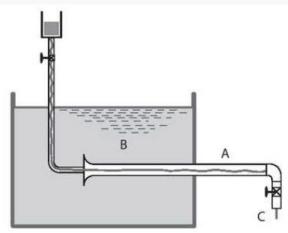
que é o número de Reynolds, onde

v = velocidade do fluido (m/s)

D = diâmetro da canalização (m)

 v_{cn} = viscosidade cinemática (m²/s)





Qualquer que seja o sistema de unidades empregadas, o valor de R_e será o mesmo.

Se o escoamento se verificar com R_e superior a 4.000, o movimento nas condições correntes, em tubos comerciais, sempre será turbulento. Em condições ideais de laboratório, já se observou o regime laminar com valores de R_e superiores a 40.000; entretanto, nessas condições, o regime é muito instável, bastando qualquer causa perturbadora, por pequena que seja, para modificá-lo. Na prática, admite-se que tais causas perturbadoras sempre estão presentes (Figura A-7.2-d).

Para as tubulações, o escoamento em regime laminar ocorre e é estável para valores do número de Reynolds inferiores a 2.000. Entre esse valor e 4.000 encontrase uma zona crítica, na qual não se pode determinar com segurança a perda de carga nas canalizações.

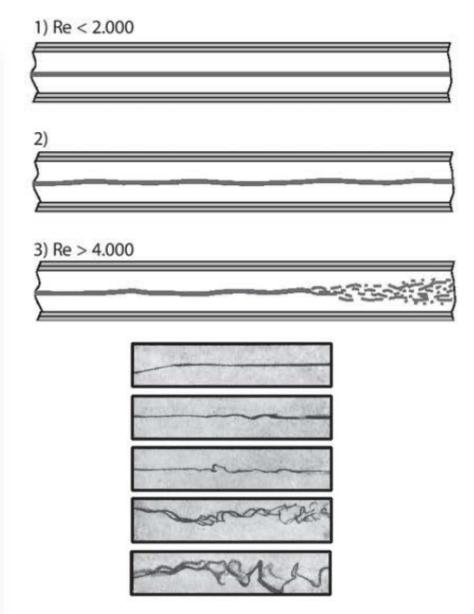


Figura A-7.2-d – Fotografias mostrando filamentos coloridos para diversos valores do número de Reynolds.

Fonte: Recorte do livro Manual de Hidráulica – Azevedo Netto – 9º edição.

Regimes de fluxo

Para condução forçada e tubulação de secção transversal circular.

• Laminar – fluxo tranquilo, partículas não cruzam trajetórias umas das outras.

Rey < 2.000

 Turbulento – fluxo agitado, partículas em todas as direções.

Rey > 4.000

É função da — Liso

camada limite e da rugosidade – Transitório

do conduto. — Rugoso

Exemplo: qual regime de fluxo para os dados:

V = 0.50 m/s

D = 3,00 mm = 0,003 m

 $v = 10^{-6} \,\mathrm{m}^2/\mathrm{s}$

• Transitório – tem características laminar

e turbulento

 $2.000 \le \text{Rey} \le 4.000$

Respostas: Rey = $0.50*0.003/(10^{-6})$

Rey = 1.500 »»» Como Rey < 2.000

Regime de fluxo: Laminar

$$Rey = \frac{V \cdot D}{v}$$

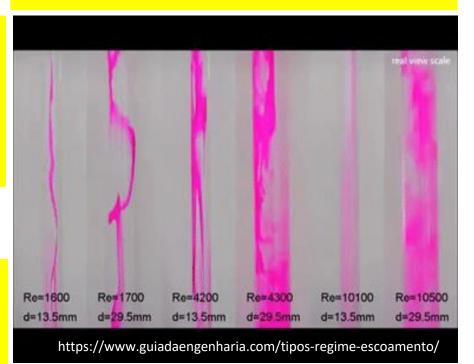
Em que:

Rey – nº de Reynolds, adimensional

V – velocidade do fluxo, m/s

D – diâmetro interno do conduto, m

v – viscosidade cinemática do fluido, m 2 /s

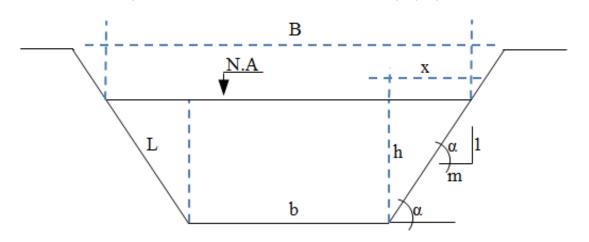


Regimes de fluxo

Para condução livre e tubulação de secção transversal qualquer.

- Laminar Rey < 500
- Turbulento Rey > 2.000
- Transitório 500 ≤ Rey ≤ 2.000

Exercício 1 – Faça a classificação de fluxo para a condução de água a uma velocidade de 0,80 m/s em um canal trapezoidal com taludes inclinados (1:m) 1:1,50, base inferior (b) de 0,50 m e carga hidráulica (altura de escoamento) (h) de 0,80 m.



$$Rey = \frac{V \cdot 4 \cdot Rh}{v}$$

Em que:

Rey – nº de Reynolds, adimensional

V – velocidade do fluxo, m/s

Rh – raio hidráulico = A/P, m

A – área da secção transversal de fluxo, m²

P – Perímetro molhado, m.

v – viscosidade cinemática do fluido, m²/s

$$A = b \cdot h + m \cdot h^{2}$$

$$P = b + 2 \cdot h \cdot \sqrt{(1 + m^{2})}$$

$$A = 0.50 \cdot 0.80 + 1.50 \cdot 0.80^2 = 1.36 m^2$$

$$P = 0.50 + 2 \cdot 0.80 \cdot \sqrt{(1 + 1.50^2)} = 3.38 \text{ m}$$

$$Rh = \frac{1,36}{3.38} = 0,40 \text{ m}$$

Fluxo

$$Rey = \frac{0.80 \cdot 4 \cdot 0.40}{10^{-6}} = 1.280.000$$

Ao longo de qualquer linha de fluxo o somatório abaixo é constante:

 $\Delta H = 0 \text{ mca}$ para fluidos ideais. Nos fluidos reais as perdas de cargas ocorrem por atrito interno (efeito da viscosidade) e externo ao fluido (atrito com as paredes do conduto).

$$Z_1 + P_1 + \frac{{V_1}^2}{(2 \cdot g)} = Z_2 + P_2 + \frac{{V_2}^2}{(2 \cdot g)} + \Delta H_{1-2}$$

Em que:

Z – carga de posição ou potencial, m;

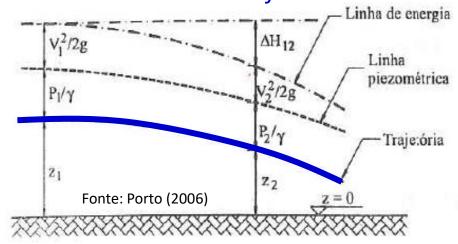
P – carga de pressão ou piezométrica, mca;

 $V^2/2g$ – carga cinética; mca;

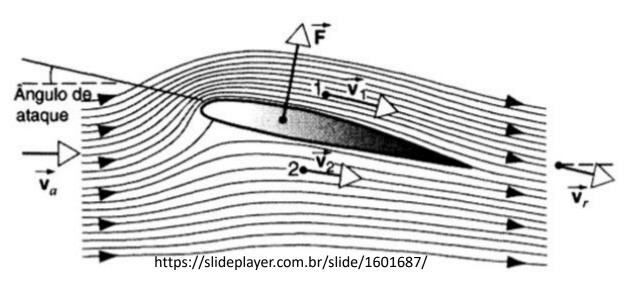
 ΔH – perda de carga, mca.

$$Carga = \frac{Energia}{Força} = \frac{N \cdot m}{N} = m$$

Linha de energia, ou estado quantitativo total do fluido.



Sustentação dinâmica: Asa do avião



$$Z_{1} + P_{1} + \frac{{V_{1}}^{2}}{(2 \cdot g)} = Z_{2} + P_{2} + \frac{{V_{2}}^{2}}{(2 \cdot g)} + \Delta H_{1-2}$$

$$P + \frac{V^{2}}{(2 \cdot g)} = constante, então se: V \uparrow \therefore P \downarrow$$



https://www.youtube.com/watch?v=i-Ka9Co9eSg

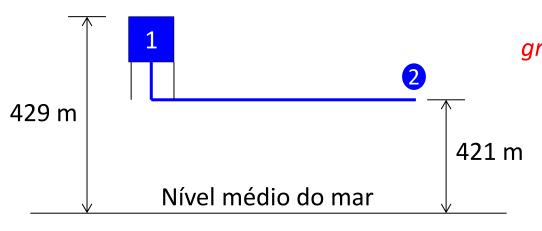
https://www.youtube.com/watch?v=-ydKJCuARAchttps://www.youtube.com/watch?v=JJfYywD-kw0





- O projétil sai com uma velocidade muito alta.
- Gera baixa pressão na massa de água a sua volta suficiente para que a tensão de vapor da água seja atingida.
- A coluna de vapor é comprimida pela água e volta ao estado líquido implodindo.
- Processo semelhante ocorre na cavitação.

Exemplo: calcular a perda de carga num escoamento de 0,02 m³/s de água da cota 429 m para a cota 421 m, por uma tubulação de 96,00 mm de diâmetro.



Assumir V1 = 0 m/s devido à grande dimensão do reservatório, comparado a tubulação.

$$Q = A \cdot V$$

$$Q = \frac{\pi \cdot D^2}{4} \cdot V$$

$$Z1 + P1 + \frac{V1^2}{2g} = Z2 + P2 + \frac{V2^2}{2g} + \Delta H_{1-2}$$
 $V = \frac{4 \cdot Q}{\pi \cdot D^2}$

$$429 + 0 + \frac{0^2}{(2*9,8)} = 421 + 0 + \frac{2,76^2}{(2*9,8)} + \Delta H_{1-2}V2 = \frac{4\cdot 0,02}{\pi\cdot 0,096^2} = 2,76 \text{ m/s}$$

Exemplo: calcular a perda de carga num escoamento de 0,02 m³/s de água da cota 429 m para a cota 421 m, por uma tubulação de 96,00 mm de diâmetro.



$$Z1 + P1 + \frac{V1^2}{2g} = Z2 + P2 + \frac{V2^2}{2g} + \Delta H_{1-2}$$

$$\Delta H_{1-2} = 429 - 421 - \frac{2,76^2}{(2*9,8)} = 7,61 \, mca$$
 $V2 = \frac{4 \cdot 0,02}{\pi \cdot 0,096^2} = 2,76 \, m/s$

Assumir V1 = 0 m/s devido à grande dimensão do reservatório, comparado a tubulação.

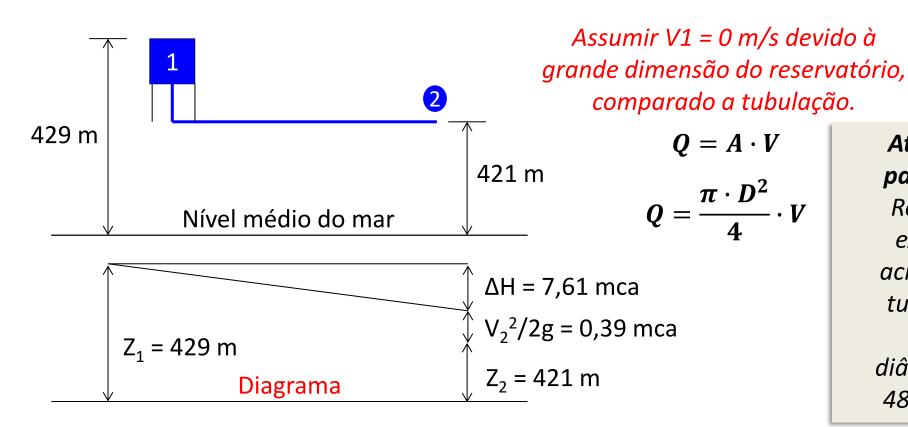
$$Q = A \cdot V$$

$$Q = \frac{\pi \cdot D^2}{4} \cdot V$$

$$V = \frac{4 \cdot Q}{\pi \cdot D^2}$$

$$V2 = \frac{4 \cdot 0,02}{\pi \cdot 0,096^2} = 2,76 \ m/s$$

Exemplo: calcular a perda de carga num escoamento de 0,02 m³/s de água da cota 429 m para a cota 421 m, por uma tubulação de 96,00 mm de diâmetro.



Atividade
para casa:
Refazer o
exemplo
acima para
tubulação
com
diâmetro de
48,10 mm.

Vazão

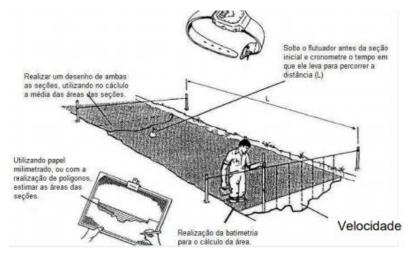
Métodos diretos de determinação

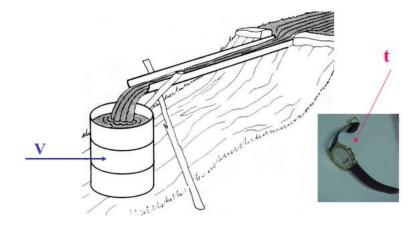
• Equação da continuidade: $oldsymbol{Q} = oldsymbol{A} \cdot oldsymbol{V}$

Onde: Q – vazão, m³/s; A – área da seção transversal, m²; V – velocidade de fluxo, m/s.

• Razão entre volume e tempo: $oldsymbol{Q} = rac{Vol}{T}$ ou $oldsymbol{Q} = rac{m}{
ho \cdot T}$

Q – vazão; Vol – volume; T – tempo; m – massa, ρ - densidade .





Fonte: Miranda et al. (2014) – link: http://www.conhecer.org.br/

https://slideplayer.com.br/slide/5649912/

Vazão

Métodos diretos de determinação

• Equação da continuidade: $oldsymbol{Q} = oldsymbol{A} \cdot oldsymbol{V}$

Onde: Q – vazão, m³/s; A – área da seção transversal, m²; V – velocidade de fluxo, m/s.

• Razão entre volume e tempo: $oldsymbol{Q} = rac{Vol}{T}$ ou $oldsymbol{Q} = rac{m}{
ho \cdot T}$

Q – vazão; Vol – volume; T – tempo; m – massa, ρ - densidade .

Algumas conversões

 $1 \text{ m}^3/\text{s} = 60 \text{ m}^3/\text{min} = 3.600 \text{ m}^3/\text{h} = 1.000 \text{ L/s} = 3.600.000 \text{ L/h}.$

Exemplo 1: Qual a vazão em uma torneira que descarrega 200 L de água em 30 minutos? Quanto de água seria coletado em 1 h e 45 min.?

Resposta: $0,40 \text{ m}^3/\text{h} = 1,11 \text{ x } 10^{-4} \text{ m}^3/\text{s}$; 700 L.

