

Escola Politécnica da Universidade de São Paulo



Escoamento interno - I

Introdução: escopo



Escola Politécnica da
Universidade de São Paulo

Exemplo de escoamento em duto



**Tubulação hidrelétrica de Henry Borden
(Cubatão - SP)**

Contraexemplo de escoamento em canal aberto

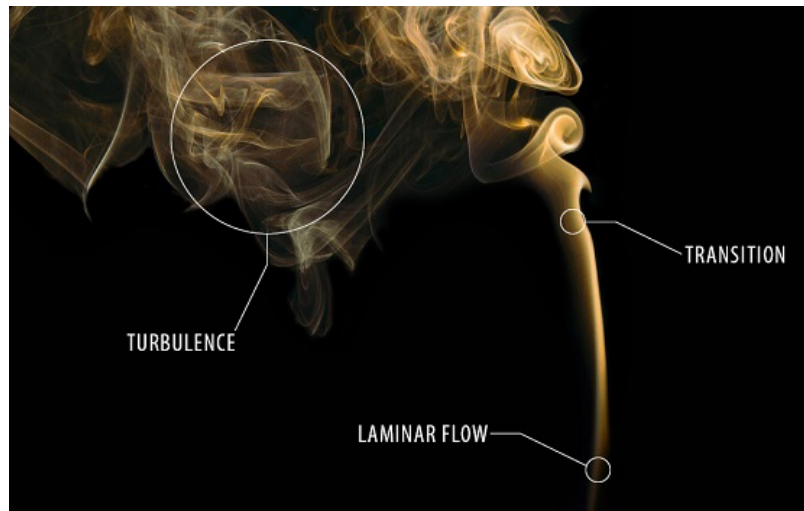


Trecho de rede de esgoto romana (Cloaca Maxima)

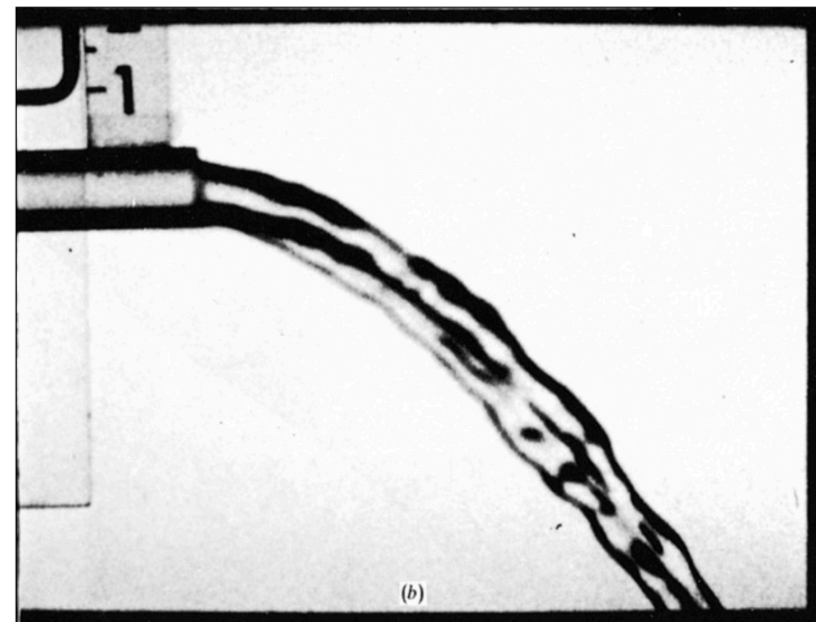
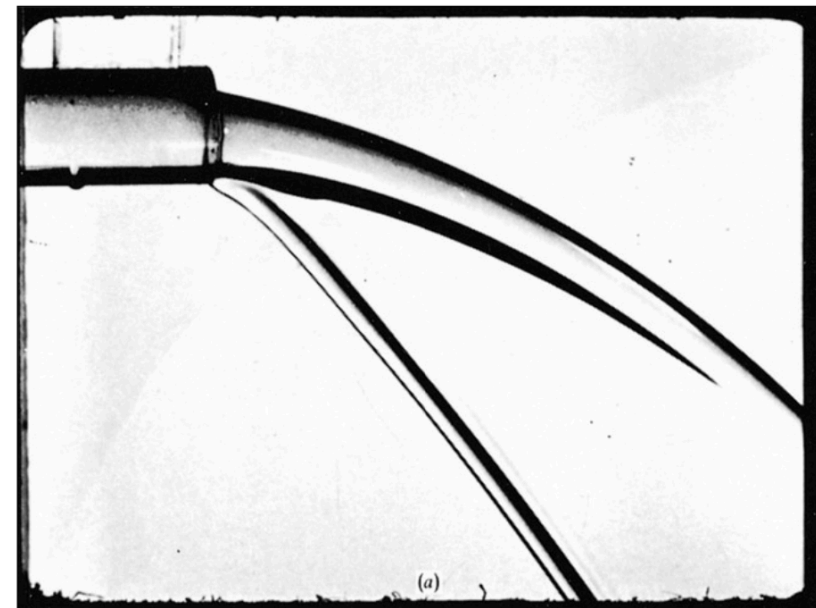
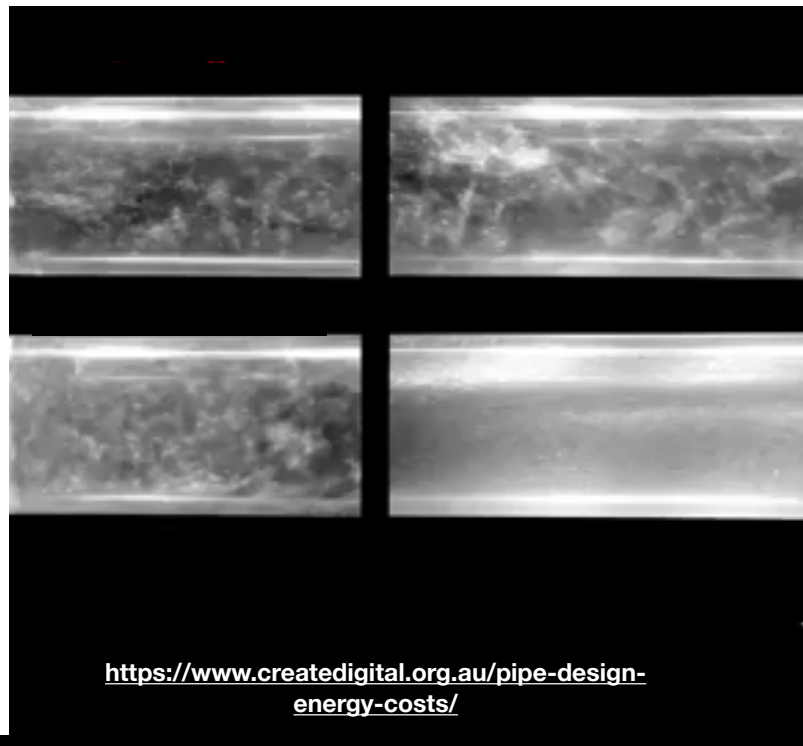
<https://www.sciencemag.org/news/2017/08/origins-ancient-rome-s-famed-pipe-plumbing-system-revealed-soil-samples>

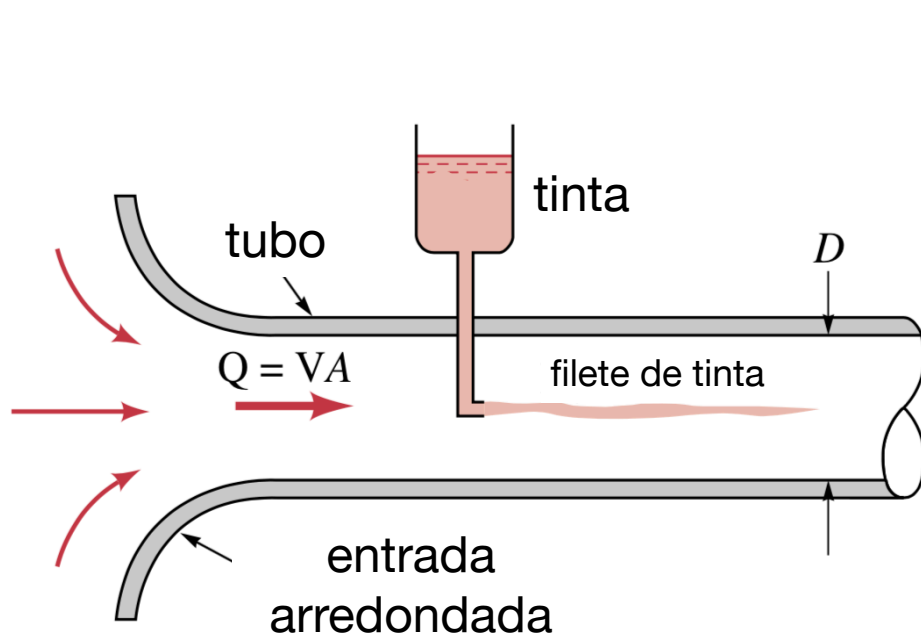
<https://www.diariodolitoral.com.br/cotidiano/a-historia-dos-tubos-gigantes-fincados-na-serra-do-mar/101608/>

Escoamento laminar x turbulento

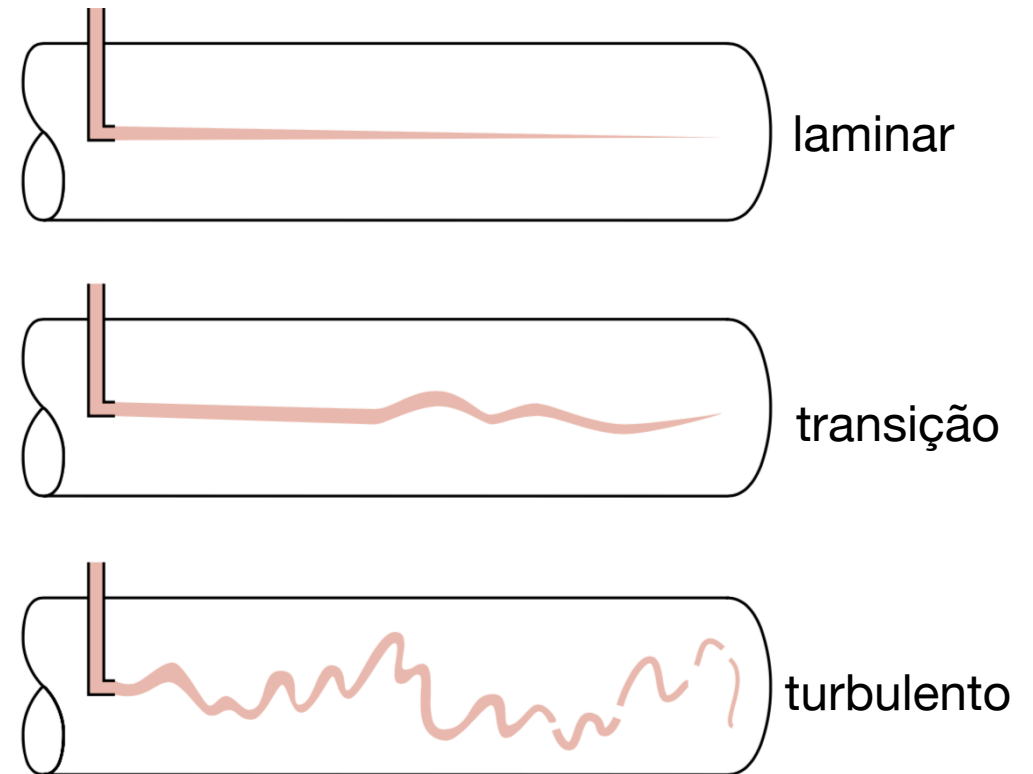


<https://www.bronkhorst.com/int/blog/what-is-the-difference-between-laminar-flow-and-turbulent-flow/>





(a)



(b)

Experimento de Reynolds

Experimento de Reynolds



Escola Politécnica da
Universidade de São Paulo



”Se o fluxo em um tubo é laminar, transitório ou turbulento depende do valor do número de Reynolds. Neste experimento, a água flui através de um tubo transparente com velocidade crescente. O corante é injetado através de um tubo de pequeno diâmetro na parte esquerda da tela. Inicialmente, em baixa velocidade ($Re < 2100$), o fluxo é laminar e o fluxo de corante é estacionário. À medida que a velocidade (Re) aumenta, o regime de transição ocorre e a corrente do corante fica ondulada (fluxo laminar oscilatório instável). A velocidades ainda mais altas ($Re > 4000$), o fluxo se torna turbulento e a corrente de corante é dispersa aleatoriamente por todo o fluxo.”

Video © B. R. Munson



Classificação dos regimes de escoamento em função do número de Reynolds:

- Escoamento **laminar**: $Re < 2100$;
- Escoamento de **transição**: $2100 < Re < 4000$;
- Escoamento **turbulento**: $Re > 4000$;

Na prática adota-se escoamento turbulento para $Re > 2100$.



Para tubos de seção circular:

$$Q = \bar{V}.A_c = \bar{V} \cdot \frac{\pi.D^2}{4} \Rightarrow \bar{V} = \frac{4.Q}{\pi.D^2} \therefore Re = \frac{4.Q}{\pi.D.v}$$

$$\dot{m} = \rho.\bar{V}.A_c = \rho.\bar{V} \cdot \frac{\pi.D^2}{4} \Rightarrow \bar{V} = \frac{4.\dot{m}}{\rho.\pi.D^2} \therefore Re = \frac{4.\dot{m}}{\pi.D.\mu}$$



$$D_h = \frac{4.A_c}{P}$$

onde A_c é a área da seção transversal do duto e P o perímetro molhado desta seção. Para tubos: $A_c = (\pi/4).D^2$ e $P = \pi.D$, o que resulta, portanto, $D_h = D$, onde D é o diâmetro do tubo. Assim,

$$\text{Re} = \frac{\rho.\bar{V}.D_h}{\mu} = \frac{\bar{V}.D_h}{\nu}$$

Dutos - seção não circular

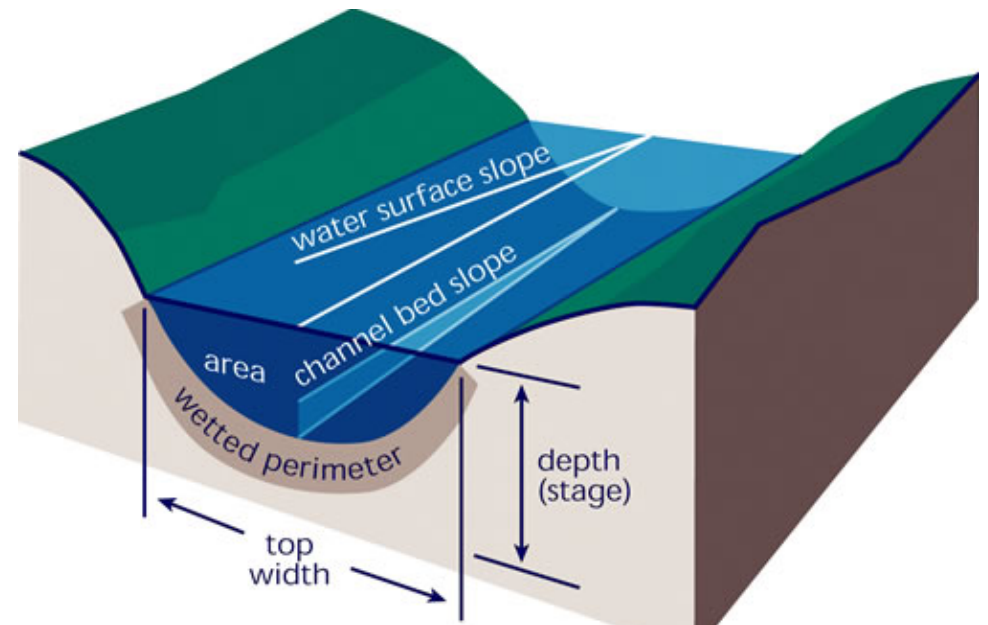


$$Re_D = \frac{\rho \bar{V} D_H}{\mu}$$

Diâmetro hidráulico:

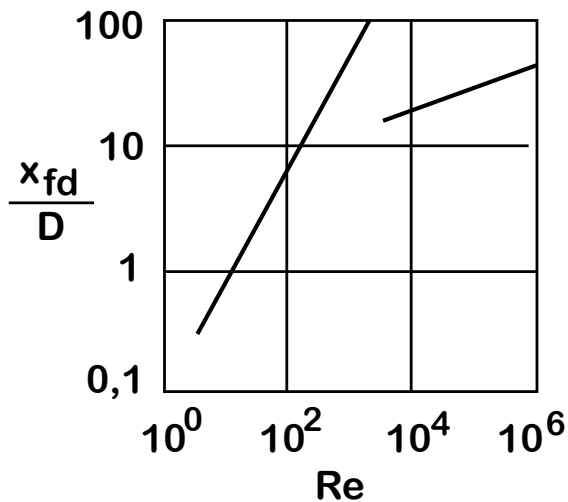
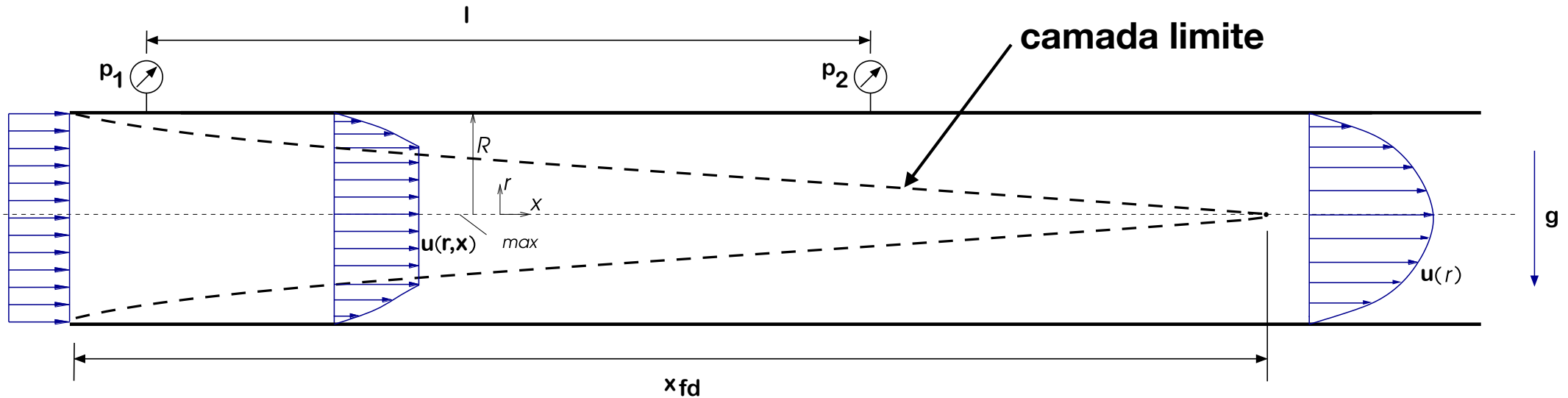
$$D_H = \frac{4A}{P}$$

perímetro molhado





Caso mais simples: tubo horizontal



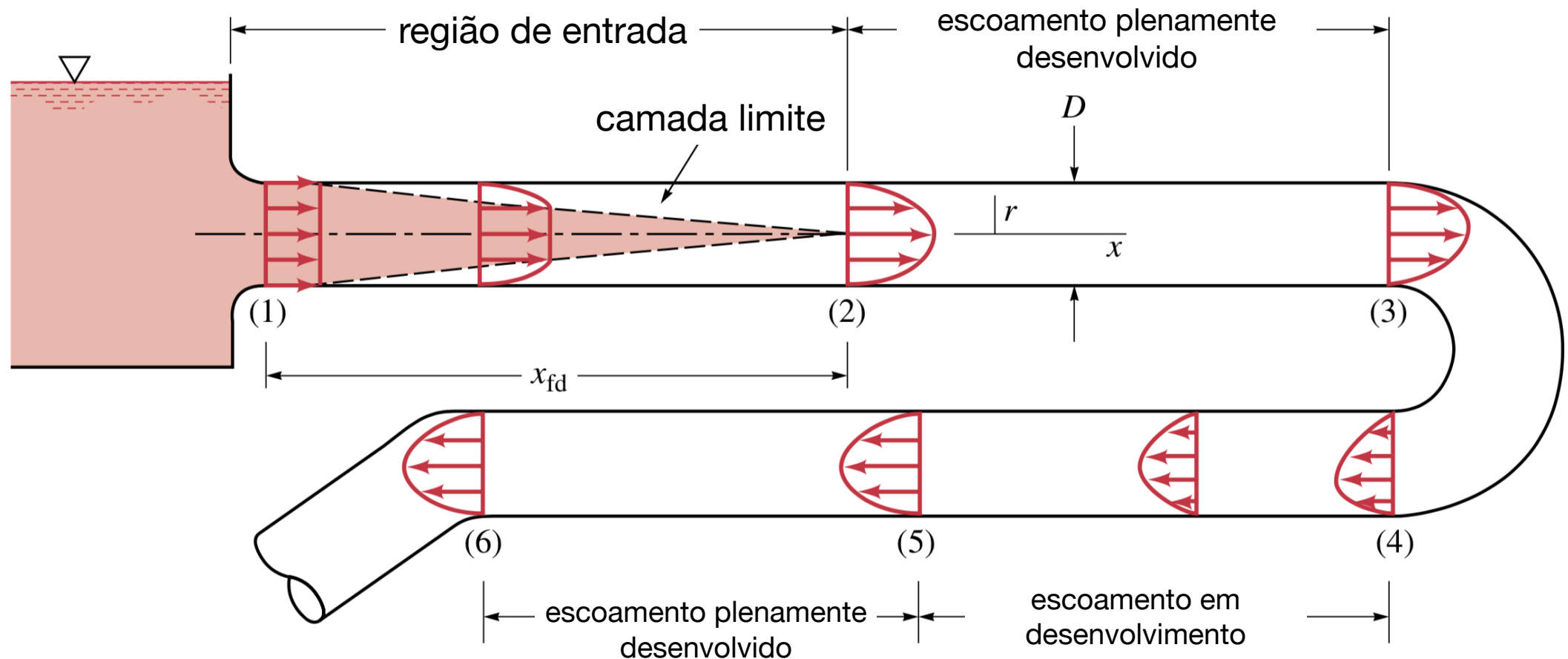
$$x_{fd} = 0,06.D.Re \text{ (escoamento laminar)}$$

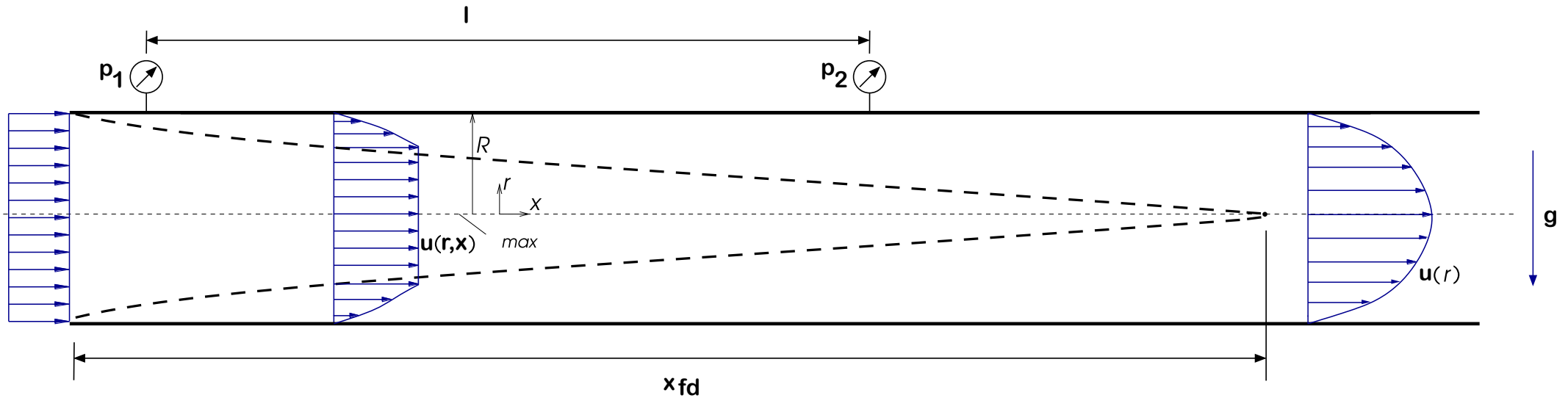
$$x_{fd} = 4,4.D.Re^{1/6} \text{ (escoamento turbulento)}$$

Região de entrada

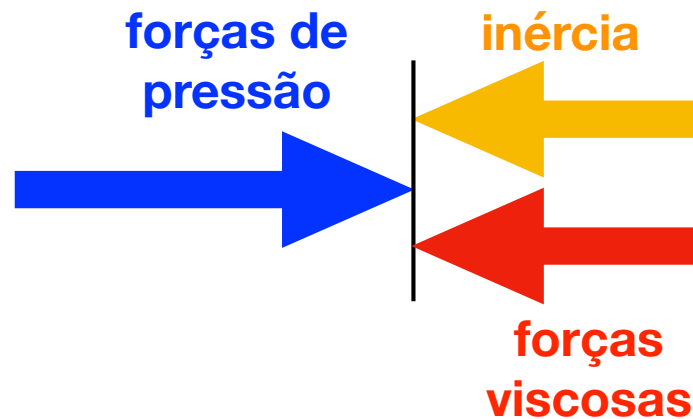


O comprimento de entrada é a distância necessária para que $u(x,r)$ deixe de ser função de x e passe a ser função apenas de r , $u(r)$.





$$\Delta p_{L,e} = p_1 - p_2 > 0$$

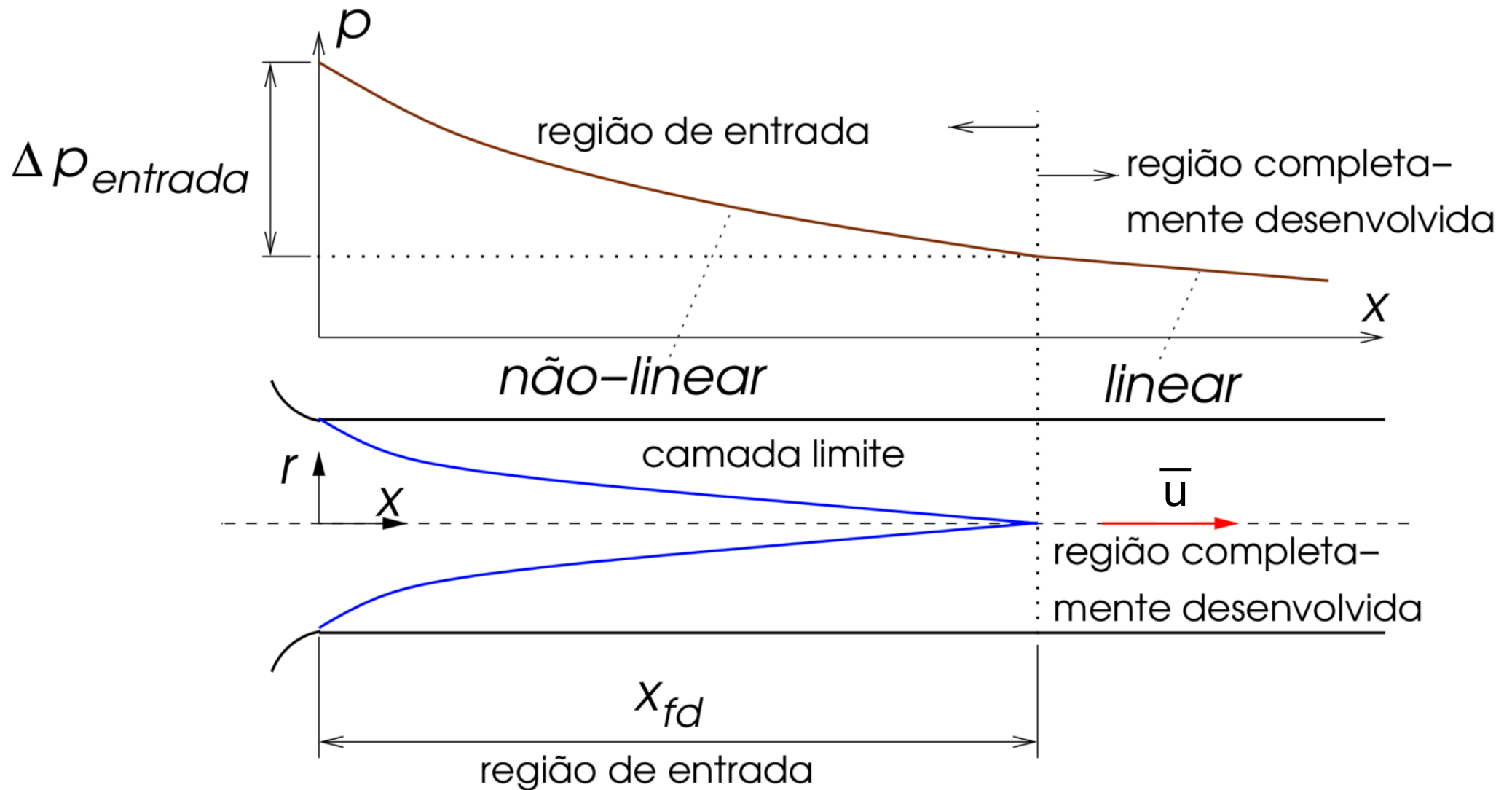


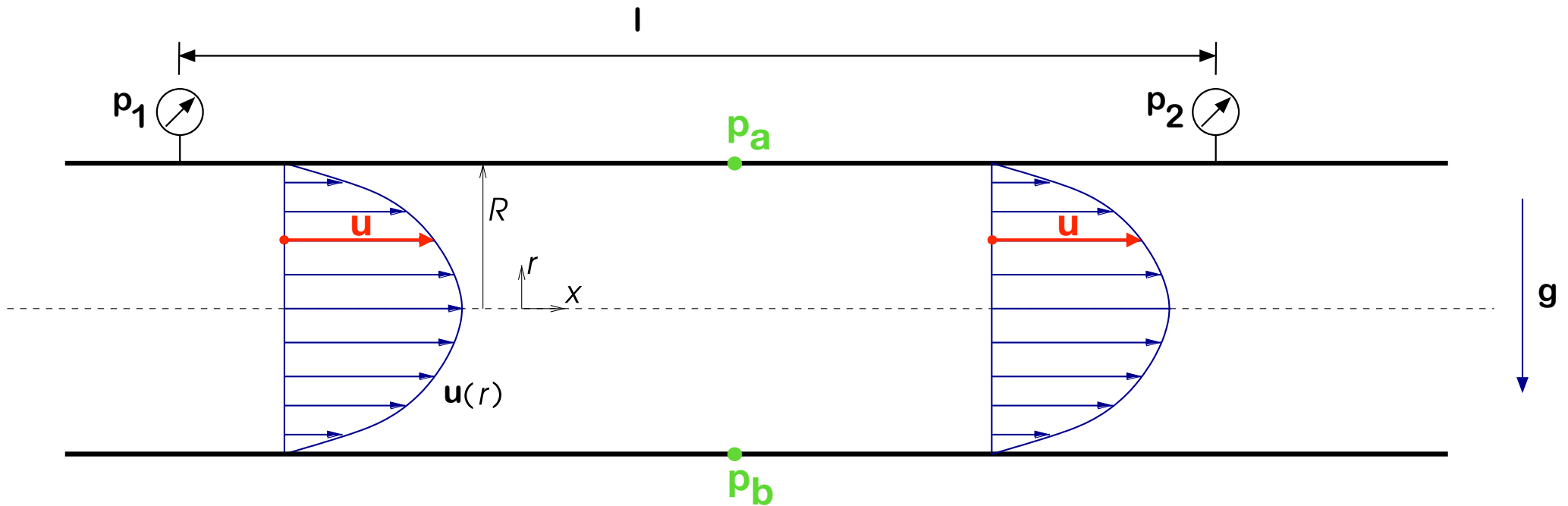
$$\therefore \vec{a} \neq \vec{0}$$

Nota: $\frac{\partial \vec{V}}{\partial t} = \vec{0}$, *reg. perm.*

$$\vec{V} \cdot \nabla \vec{V} = u \frac{\partial u}{\partial x} \hat{i} \neq \vec{0}, \text{ esc. em desenvolvido}$$

Perfil de pressão em um tubo horizontal





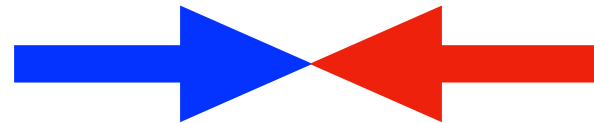
$$\Delta p_{L,e} > \Delta p_L = p_1 - p_2 > 0$$

$$p_b - p_a = \rho g 2R$$

$$p_b - p_a \ll p_1, p_2$$

forças de
pressão

forças
viscosas



$$\therefore \vec{a} = \vec{0}$$

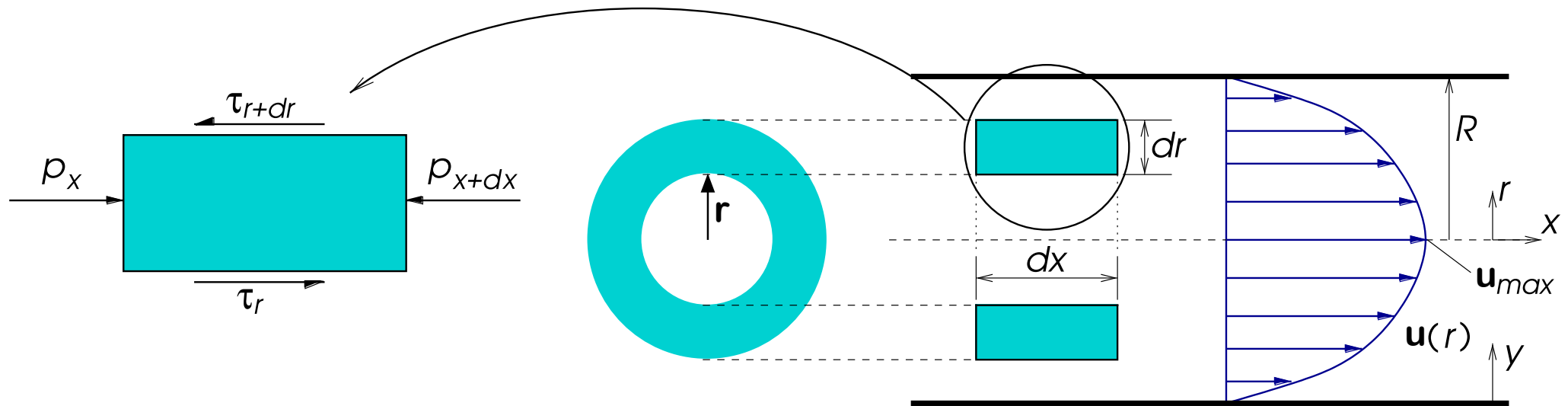
Nota: $\frac{\partial \vec{V}}{\partial t} = \vec{0}$, *reg. perm.*

$$\vec{V} \cdot \nabla \vec{V} = u \frac{\partial u}{\partial x} \hat{i} = \vec{0}, \quad \text{esc. pl. desenvolvido}$$

Escoamento laminar plenamente desenvolvido: 2ª Lei de Newton



Elemento de fluido diferencial (na horizontal):



2ª lei de Newton em regime permanente para o elemento diferencial: $\vec{F} = m\vec{a} = \vec{0}$

$$(2.\pi.r.dr.p)_x - (2.\pi.r.dr.p)_{x+dx} + (2.\pi.r.dx.\tau)_r - (2.\pi.r.dx.\tau)_{r+dr} = 0$$



$$(2.\pi.r.dr.p)_x - (2.\pi.r.dr.p)_{x+dx} + (2.\pi.r.d\chi.\tau)_r - (2.\pi.r.d\chi.\tau)_{r+dr} = 0$$

Dividindo por $2.\pi.dr.d\chi$, resulta:

$$r \cdot \frac{p_{x+dx} - p_x}{dx} + \frac{(r.\tau)_{r+dr} - (r.\tau)_r}{dr} = 0$$

No limite, quando $dx \rightarrow 0$ e $dr \rightarrow 0$:

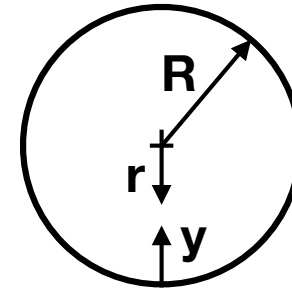
$$r \cdot \frac{dp}{dx} + \frac{d(r.\tau)}{dr} = 0$$

Desprezando-se a ação da gravidade, $p(x)$: $\therefore \frac{dp}{dx} = f(x)$



$$r \frac{dp}{dx} + \frac{\partial(r\tau)}{\partial r} = 0$$

Para um fluido Newtoniano: $\tau = -\mu \frac{du}{dr}$



$$y = R - r \Rightarrow \frac{du}{dr} = -\frac{du}{dy}$$

$$u(r) \Rightarrow \tau(r) \quad \frac{1}{r} \frac{d}{dr} \left(r \mu \frac{du}{dr} \right) = \frac{dp}{dx}$$

Para μ constante:

$$\underbrace{\frac{\mu}{r} \frac{d}{dr} \left(r \frac{du}{dr} \right)}_{f(r)} = \underbrace{\frac{dp}{dx}}_{g(x)} \therefore f(r) = g(x) = cte$$

$$\frac{dp}{dx} < 0$$

$$\frac{dp}{dx} = \frac{p_2 - p_1}{L} = -\frac{\Delta p_L}{L} < 0$$

Perfil de velocidades no escoamento laminar plenamente desenvolvido



Equação diferencial ordinária de 2ª ordem no espaço:

$$\frac{\mu}{r} \frac{d}{dr} \left(r \frac{du}{dr} \right) = \frac{dp}{dx}$$

Separando as variáveis e integrando:

$$d \left(r \frac{du}{dr} \right) = \frac{1}{\mu} \frac{dp}{dx} r dr \quad \int d \left(r \frac{du}{dr} \right) = \int \frac{1}{\mu} \frac{dp}{dx} r dr$$

$$\Rightarrow r \frac{du}{dr} = \frac{1}{\mu} \frac{dp}{dx} \frac{r^2}{2} + C_1 \quad \Rightarrow du = \frac{1}{\mu} \frac{dp}{dx} \frac{r}{2} dr + \frac{C_1}{r} dr$$

$$\Rightarrow \int du = \int \frac{1}{\mu} \frac{dp}{dx} \frac{r}{2} dr + \int \frac{C_1}{r} dr \quad \Rightarrow u(r) = \frac{1}{4\mu} \frac{dp}{dx} r^2 + C_1 \ln r + C_2$$



$$u(r) = \frac{1}{4\mu} \frac{dp}{dx} r^2 + C_1 \ln r + C_2$$

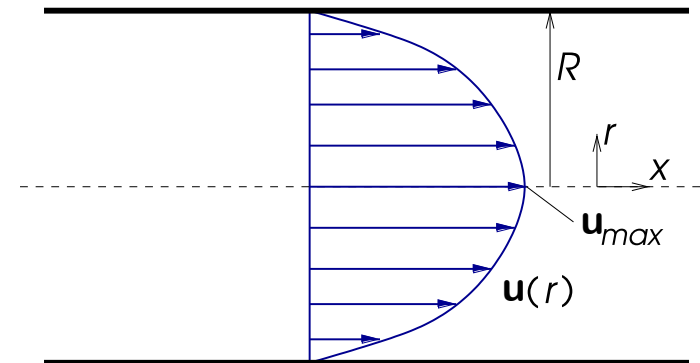
Condições de contorno:

$$r = R, u = 0$$

$$r = 0, u = u_{\max}$$

$$r = 0 \Rightarrow C_1 = 0$$

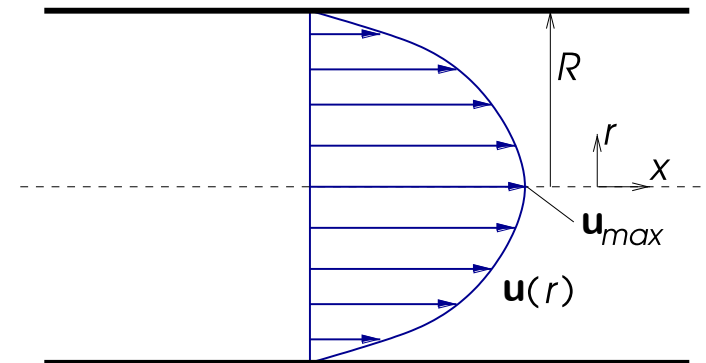
$$r = R, u = 0 \Rightarrow C_2 = -\frac{1}{4\mu} \frac{dp}{dx} R^2$$



Perfil de velocidades no escoamento laminar plenamente desenvolvido



$$u(r) = \frac{1}{4\mu} \frac{dp}{dx} r^2 - \frac{1}{4\mu} \frac{dp}{dx} R^2$$



$$u(r) = -\frac{R^2}{4\mu} \frac{dp}{dx} \left[1 - \left(\frac{r}{R} \right)^2 \right]$$

Perfil parabólico

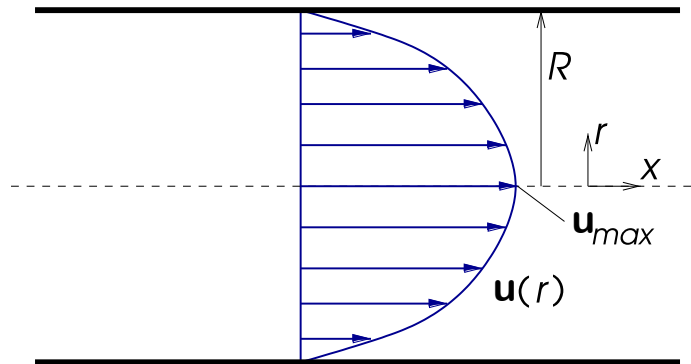
$$\frac{u(r)}{u_{\max}} = 1 - \left(\frac{r}{R} \right)^2$$

com
$$u_{\max} = -\frac{R^2}{4\mu} \frac{dp}{dx}$$

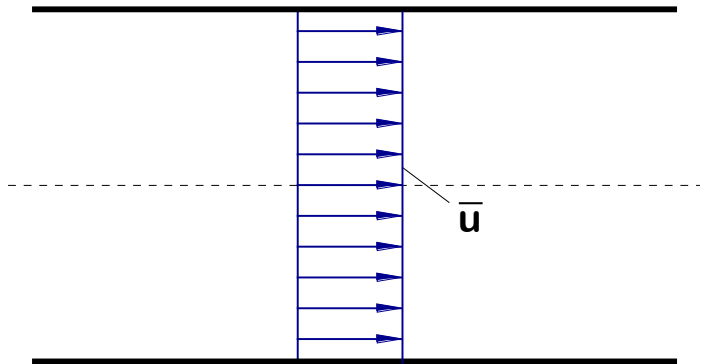
Velocidade média no escoamento laminar plenamente desenvolvido



$$\frac{u(r)}{u_{\max}} = 1 - \left(\frac{r}{R}\right)^2$$



≡



$$\dot{m} = \int_{A_c} \rho u dA$$

=

$$\dot{m} = \rho \bar{u} A$$

$$\bar{u} = \frac{\int_{A_c} \rho u dA}{\rho A} \xrightarrow{\rho \text{ cte}} \bar{u} = \frac{\int_{A_c} u dA}{A}$$

circular

$$\bar{u} = \frac{\int_0^R u 2\pi r dr}{\pi R^2}$$

$$\bar{u} = \frac{2}{R^2} \int_0^R u r dr \rightarrow \bar{u} = \frac{2}{R^2} \int_0^R u r dr \rightarrow \bar{u} = \frac{2u_{\max}}{R^2} \int_0^R \left(r - \frac{r^3}{R^2} \right) dr$$

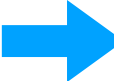


$$\bar{u} = \frac{2u_{\max}}{R^2} \int_0^R \left(r - \frac{r^3}{R^2} \right) dr$$

$$\bar{u} = \frac{2u_{\max}}{R^2} \left[\frac{r^2}{2} - \frac{r^4}{4R^2} \right]_0^R = \frac{u_{\max}}{2}$$

$$\bar{u} = \frac{u_{\max}}{2}$$

velocidade média é metade da máxima

sendo a velocidade média dada por $\bar{u} = -\frac{R^2}{8\mu} \frac{dp}{dx}$  $\bar{u} = \frac{R^2}{8\mu} \frac{\Delta p_L}{L}$

Tensão de cisalhamento no escoamento laminar plenamente desenvolvido

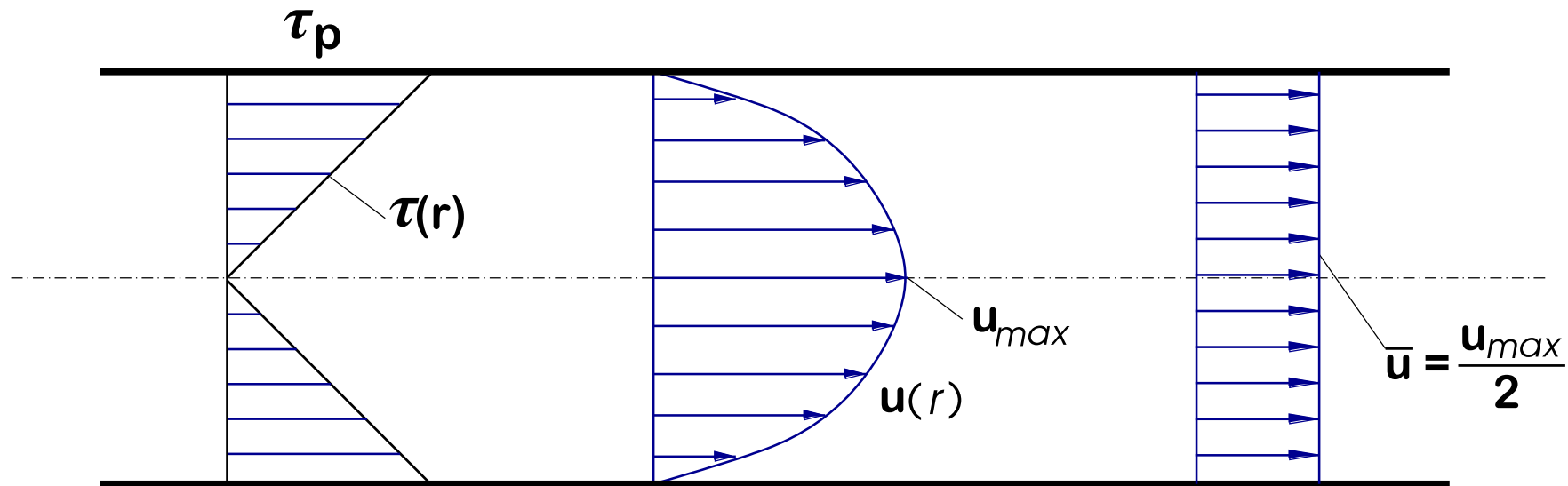


$$\frac{u(r)}{u_{\max}} = 1 - \left(\frac{r}{R}\right)^2 \quad \text{com} \quad u_{\max} = \frac{R^2}{4\mu} \frac{\Delta p_L}{L}$$

$$\tau = -\mu \frac{du}{dr} \quad \tau = -\mu u_{\max} \frac{d}{dr} \left[1 - \left(\frac{r}{R}\right)^2 \right]$$

$$\tau = \frac{2\mu u_{\max}}{R^2} r \quad \text{Linear!} \quad \tau_p = \left[\frac{2\mu u_{\max}}{R^2} r \right]_{r=R}$$

$$\rightarrow \tau_p = \frac{2\mu u_{\max}}{R} \rightarrow \tau = \frac{\tau_p r}{R}$$



tensão de cisalhamento

$$\tau = \frac{\tau_p r}{R}$$

$$\tau_p = \frac{2\mu u_{max}}{R}$$

perfil de velocidades

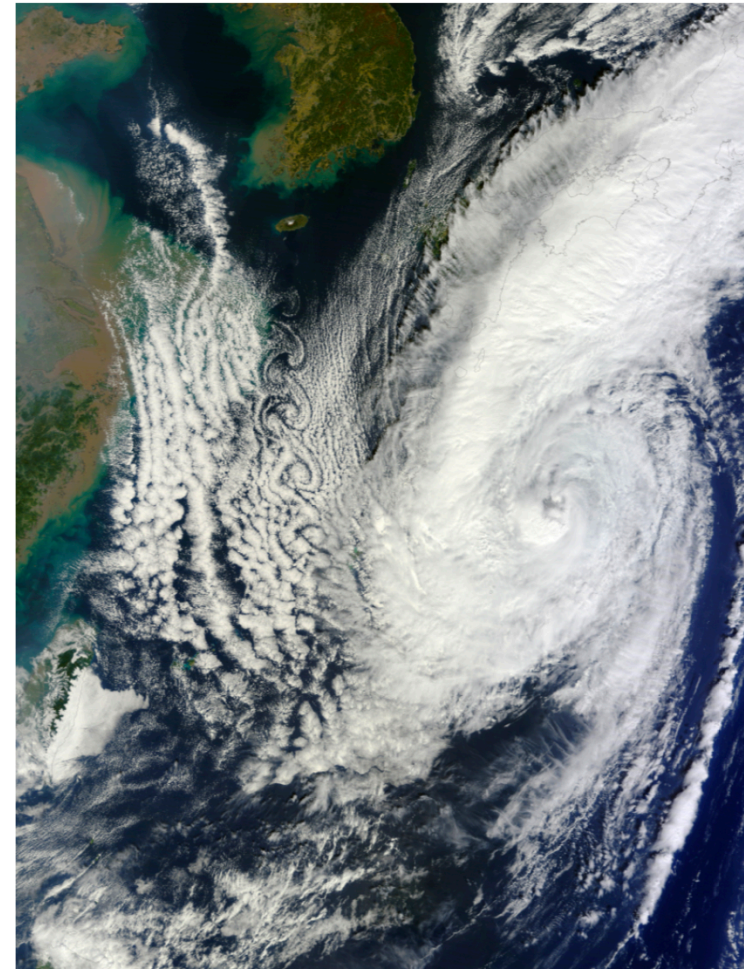
$$\frac{u(r)}{u_{max}} = 1 - \left(\frac{r}{R}\right)^2$$

$$\bar{u} = \frac{R^2}{8\mu} \frac{\Delta p_L}{L}$$

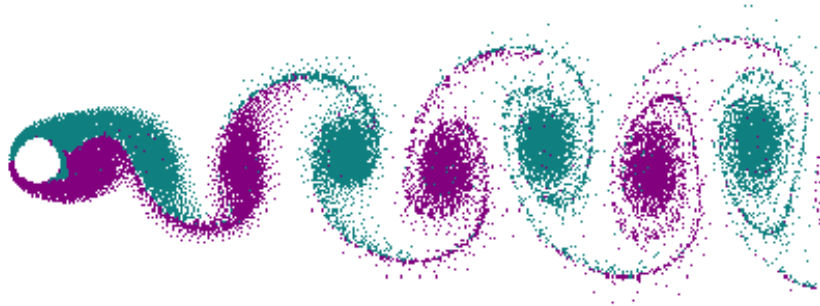
$$\bar{u} = \frac{u_{max}}{2}$$



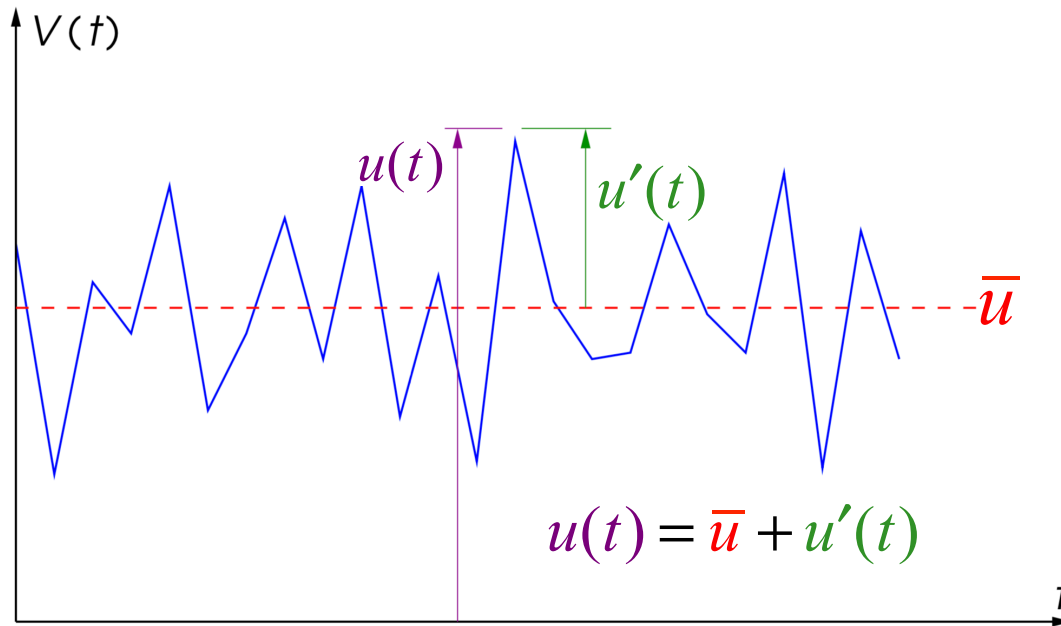
Grande mancha vermelha: Júpiter



Turbulência atmosférica



[https://en.wikipedia.org/wiki/Eddy_\(fluid_dynamics\)](https://en.wikipedia.org/wiki/Eddy_(fluid_dynamics))



Para o escoamento turbulento o conceito de regime permanente deve ser entendido em função da sua média temporal. Quando esta média é constante no tempo, diz-se que o escoamento é permanente em média.

$$\bar{u} = \frac{1}{T} \int_{t_0}^{t_0+T} u(x, y, z, t) dt$$

Comparação

- **Intensidade de turbulência**

$$I = \frac{\sqrt{\overline{(u')^2}}}{\bar{u}} = \frac{\left[\frac{1}{T} \int_{t_0}^{t_0+T} (u')^2 dt \right]^{1/2}}{\bar{u}}$$

Situação	I
Atmosfera e rios	>0,1
Túnel de vento	0,01

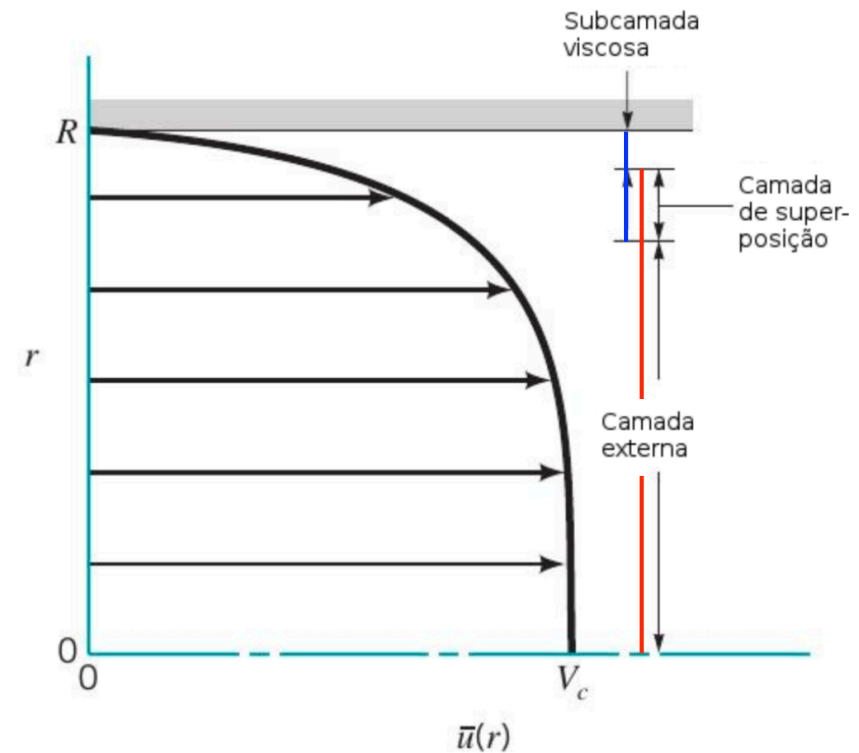
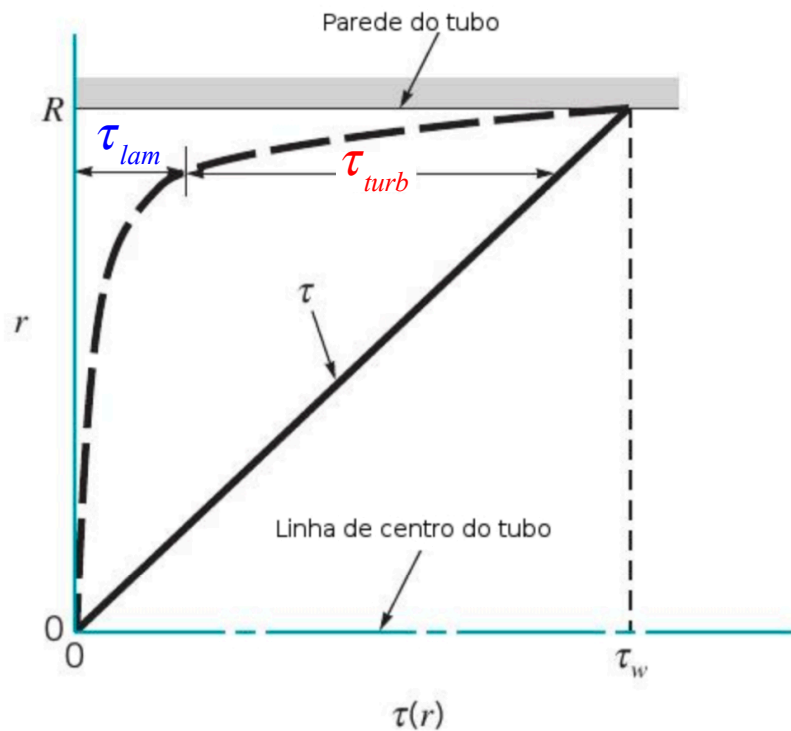
- **Escala de tempo**

...10 Hz, 100 Hz, 1000 Hz...

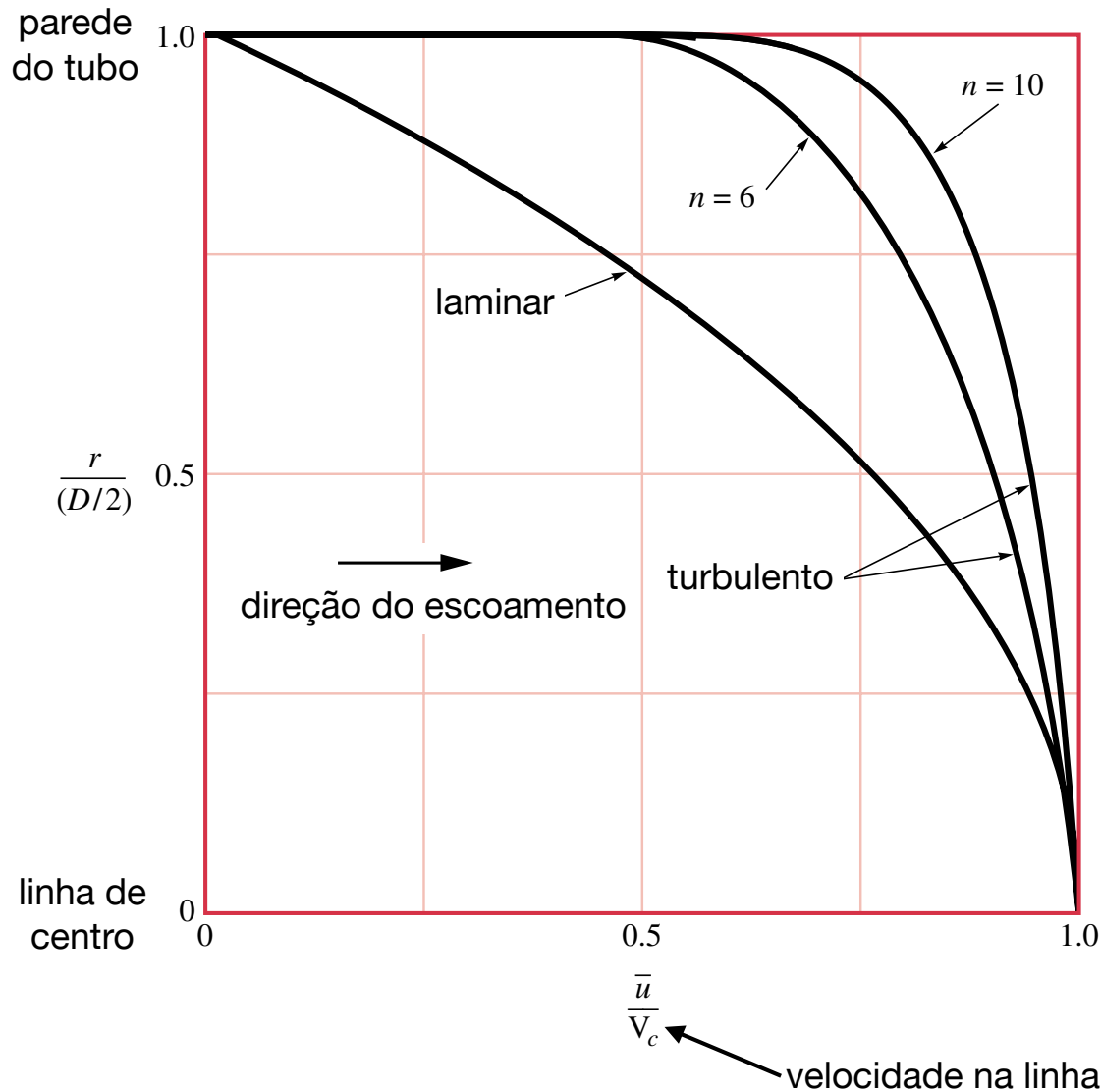


$$\tau = \tau_{lam} + \tau_{turb} = \mu \frac{d\bar{u}}{dy} - \overline{\rho u'v'}$$

Tensão de Reynolds (<0)



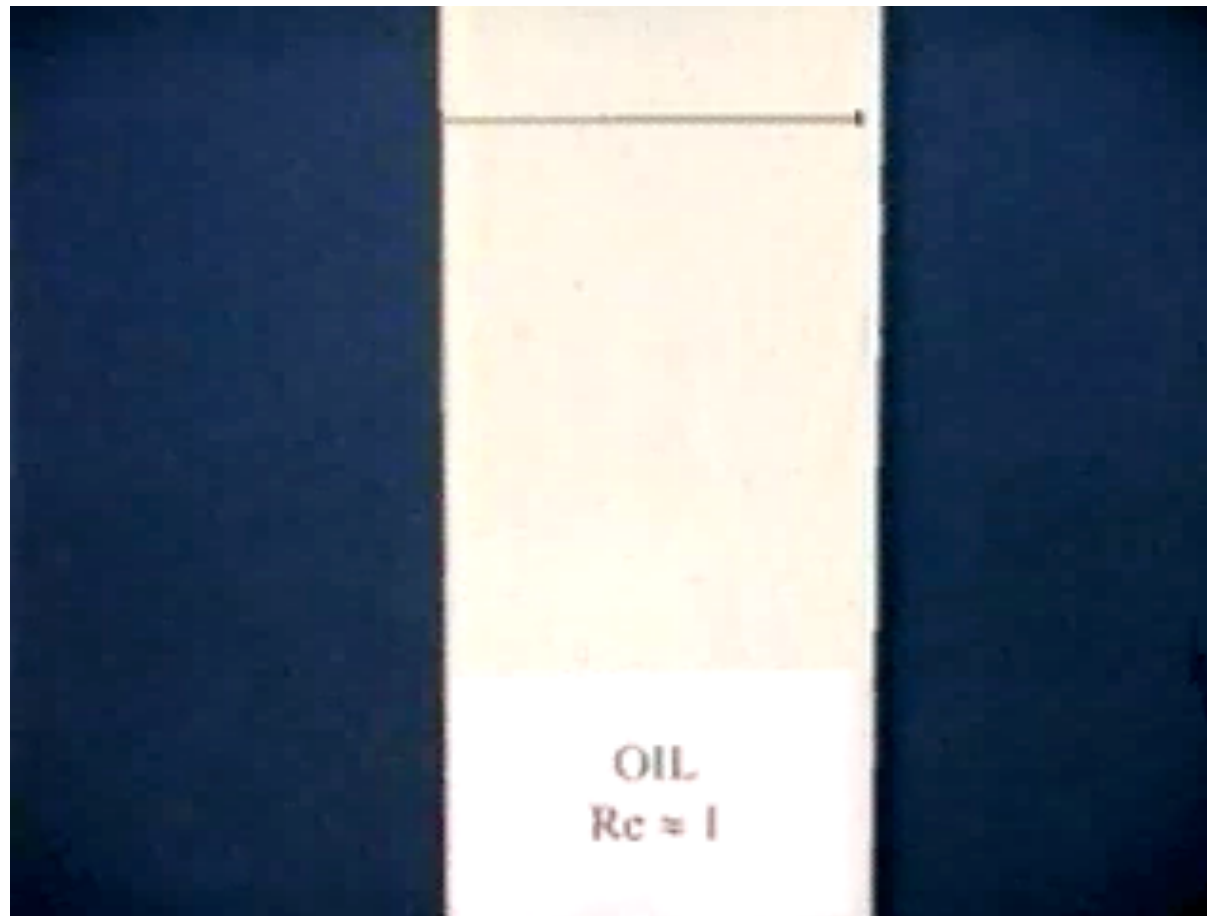
Escoamento turbulento plenamente desenvolvido: perfil de velocidades



Lei de potência

$$\frac{\bar{u}}{u_{\max}} = \left(1 - \frac{r}{R}\right)^{1/n}$$

n = 7 (bastante usado)



"O perfil de velocidade para o fluxo laminar em um tubo é bastante diferente daquele para o fluxo turbulento. Uma aproximação ao perfil de velocidade em um tubo é obtida pela observação do movimento de uma faixa de corante colocada no tubo. Com um óleo viscoso no número de Reynolds de cerca de 1, os efeitos viscosos dominam e é fácil injetar uma faixa de corante relativamente reta. O perfil do fluxo laminar resultante é parabólico. Com a água e número de Reynolds de cerca de 10.000, os efeitos inerciais dominam e é difícil injetar uma linha reta de tinta. É claro, no entanto, que o perfil de velocidade turbulenta não é parabólico, mas é mais quase uniforme do que no fluxo laminar."

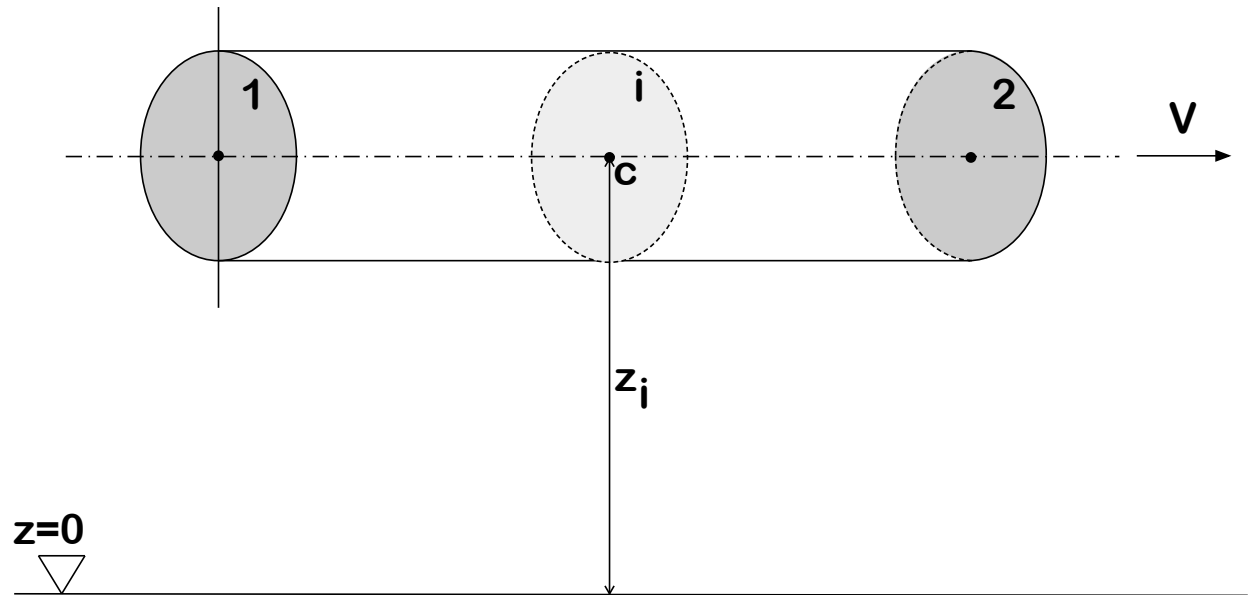
Video © B. R. Munson

Equação da energia: escoamento permanente e incompressível



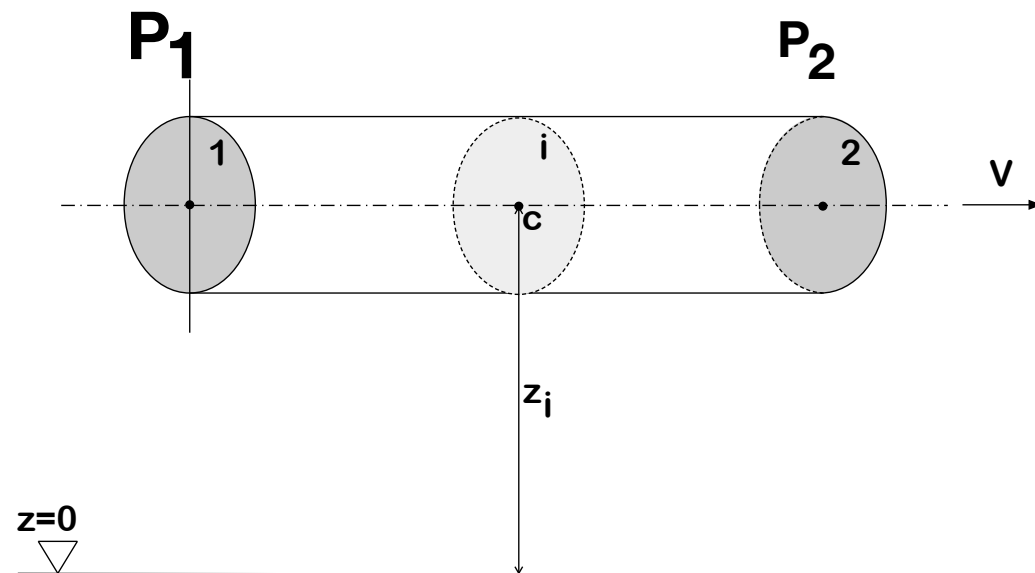
CARGA = energia mecânica do escoamento em uma seção por unidade de peso do fluido.

$$[\text{carga}] = \frac{\text{energia}}{\text{peso}} = \frac{ML^2T^{-2}}{MLT^{-2}} = L$$



$$H_i = \frac{p_i}{\gamma} + \frac{\alpha_i \bar{V}_i^2}{2g} + z_i$$

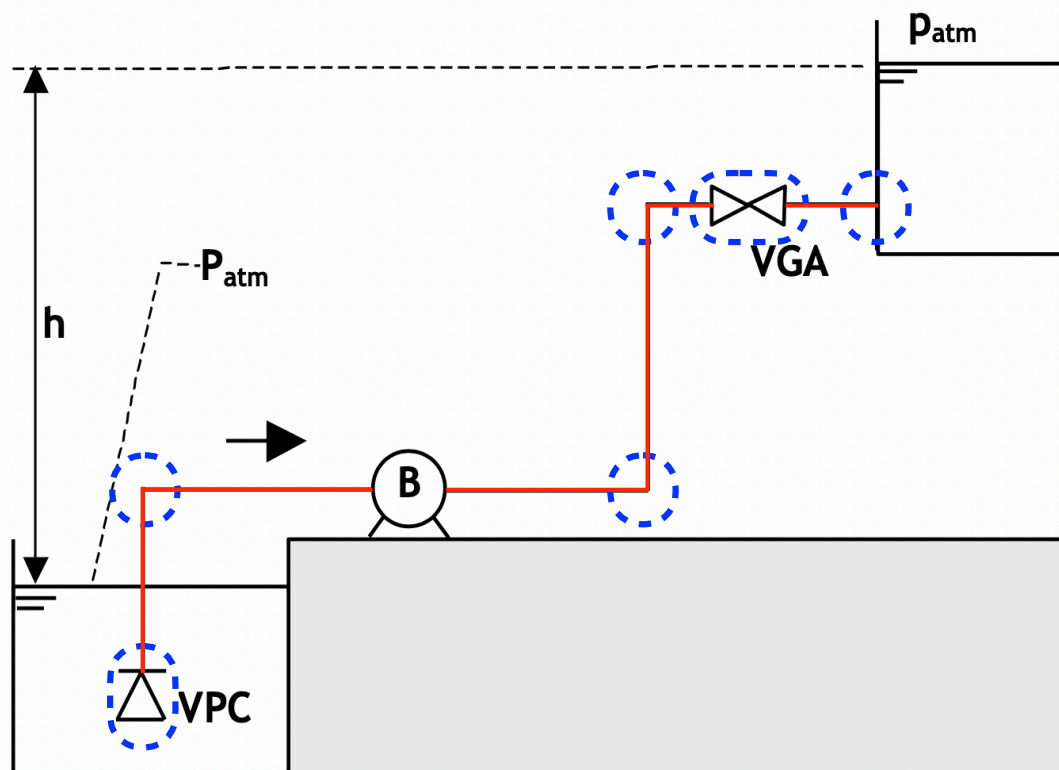
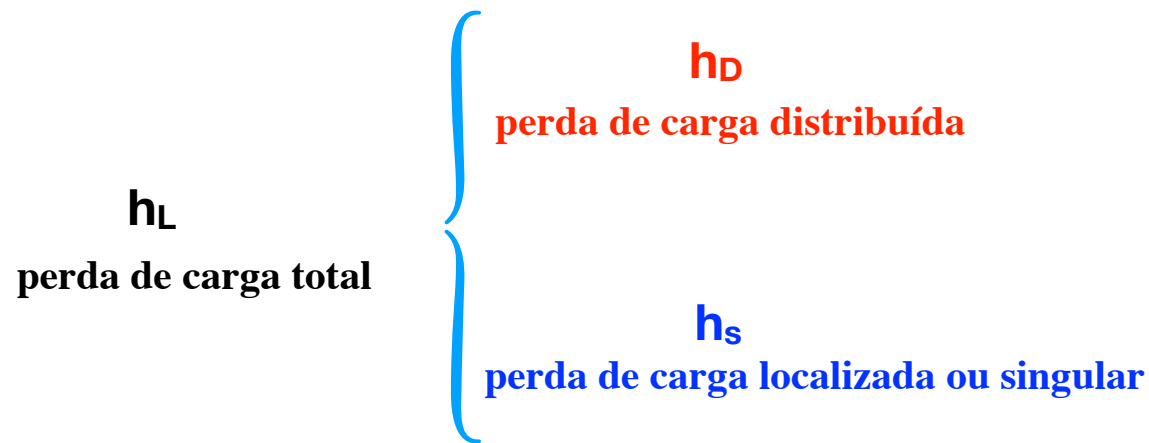
p_i é a pressão estática na seção transversal considerada, γ é o peso específico do fluido, z_i é a cota em relação ao plano horizontal de referência, α_i é o coeficiente de energia cinética, V_i é a velocidade média na seção i e g é a aceleração da gravidade.



$$\left(\frac{p_1}{\gamma} + \frac{\alpha_1 \bar{V}_1^2}{2g} + z_1 \right) - \left(\frac{p_2}{\gamma} + \frac{\alpha_2 \bar{V}_2^2}{2g} + z_2 \right) = H_1 - H_2 = h_L$$

h_L é a perda de carga do escoamento, que ocorre devido à conversão irreversível de energia mecânica em energia térmica

Para o tubo horizontal: $\frac{p_1}{\gamma} - \frac{p_2}{\gamma} = h_L$



$$h_L = \sum_{i=0}^N h_{d,i} + \sum_{j=0}^M h_{s,j}$$



$$\Delta p_L = f(D, \bar{V}, L, \varepsilon, \mu, \rho)$$

$$\frac{\Delta p_L}{\rho \cdot \bar{V}^2} = \phi \left(\text{Re}, \frac{L}{D}, \frac{\varepsilon}{D} \right)$$

A experiência mostra que a queda de pressão num escoamento turbulento é diretamente proporcional à razão L/D :

$$\frac{\Delta p_L}{\rho \cdot \bar{V}^2} = \frac{L}{D} \cdot \phi_1 \left(\text{Re}, \frac{\varepsilon}{D} \right)$$

$$\frac{\Delta p_L}{\frac{1}{2} \cdot \rho \cdot \bar{V}^2} = \frac{L}{D} \cdot \phi_2 \left(\text{Re}, \frac{\varepsilon}{D} \right)$$



$$\frac{\Delta p_L}{\frac{1}{2} \rho \bar{V}^2} = \frac{L}{D} \phi_2 \left(Re, \frac{\varepsilon}{D} \right)$$

Fator de atrito de Darcy: $f = \phi_2 \left(Re, \frac{\varepsilon}{D} \right)$

A queda de pressão relaciona-se com a perda de carga pela expressão:

$$\Delta p_L = \rho g h_D$$

$$h_D = f \frac{L}{D} \frac{\bar{V}^2}{2g}$$

fórmula universal de Darcy-Weisbach



$$\bar{u} = \frac{R^2}{8\mu} \frac{\Delta p_L}{L} \quad \longrightarrow \quad \Delta p_L = \frac{8\mu L \bar{u}}{R^2} \quad \longrightarrow \quad \Delta p_L = \frac{32\mu L \bar{u}}{D^2}$$

$$\Delta p_L = f \frac{L}{D} \frac{\rho \bar{V}^2}{2} \quad \text{sendo } f \text{ o fator de atrito de Darcy ou de Darcy-Weisbach}$$

$$f \frac{L}{D} \frac{\rho \bar{V}^2}{2} = \frac{32\mu L \bar{V}}{D^2} \quad \longrightarrow \quad f = \frac{64\mu}{\rho \bar{V} D}$$

$$\longrightarrow \quad f = \frac{64}{Re_D}$$



Mostramos que:

$$\frac{\Delta p_L}{\frac{1}{2} \rho \bar{V}^2} = \frac{64}{Re_D} \frac{L}{D}$$

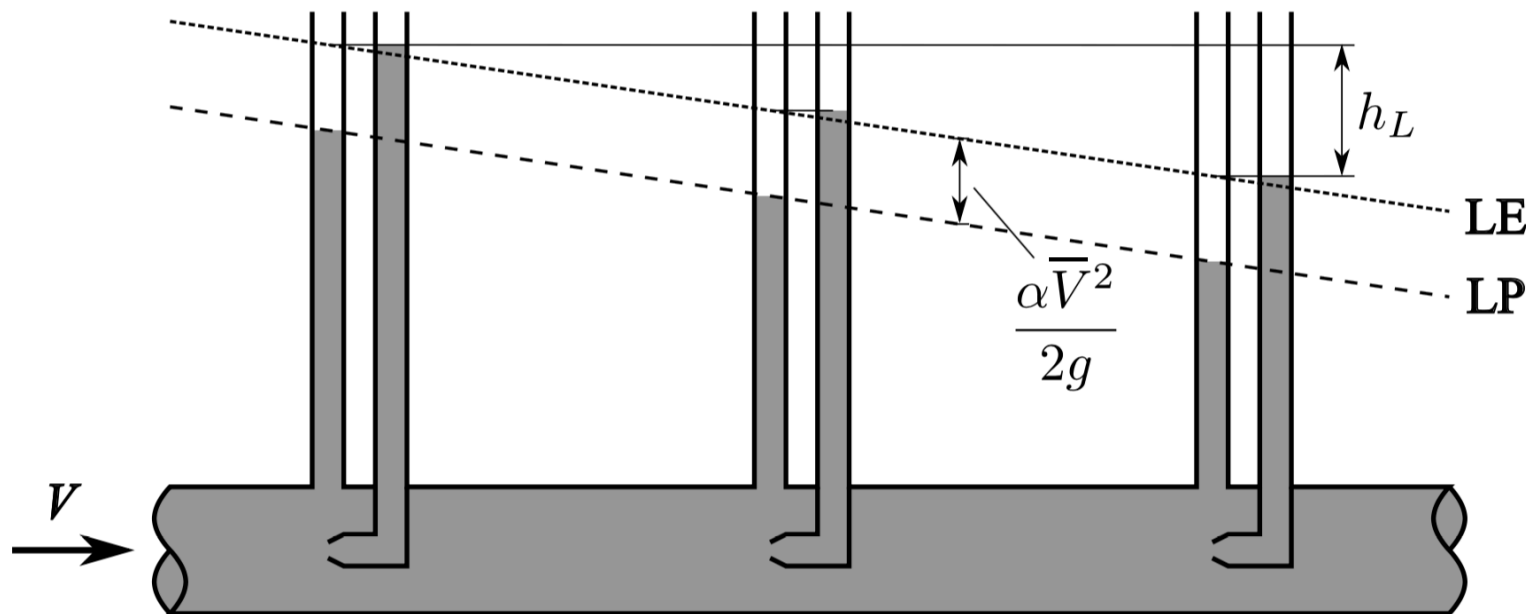
Vamos calcular a vazão correspondente:

$$\longrightarrow Q = \frac{\Delta p_L \pi D^4}{128 \mu L}$$



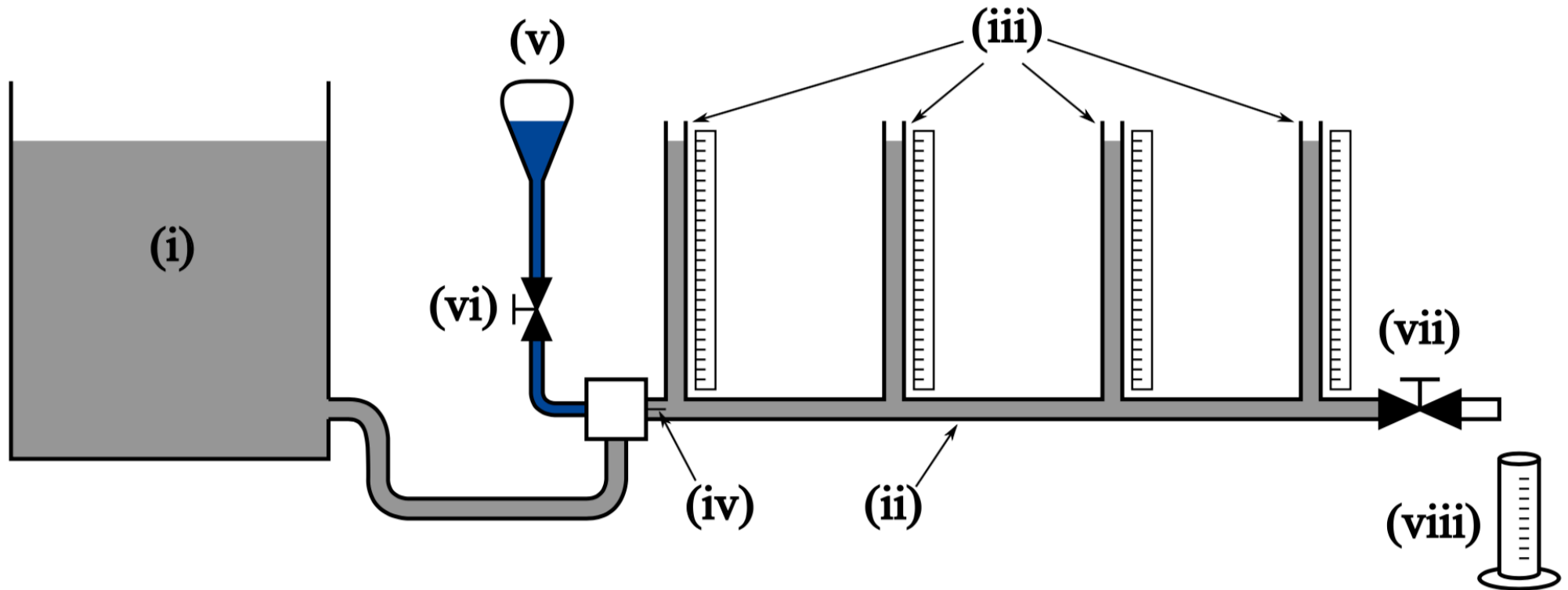
linha piezométrica: $\frac{P}{\gamma} + z$ altura em m de coluna do fluido

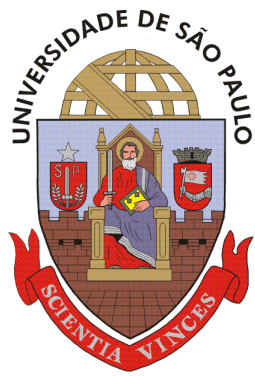
linha de energia: $\frac{P}{\gamma} + z + \frac{\alpha \bar{V}^2}{2g}$ altura em m de coluna do fluido



* A linha piezométrica de um escoamento é o gráfico onde os valores da carga piezométrica são traçados em função da distância longitudinal no duto.

* Já a linha de energia é o gráfico onde os valores da carga total, isto é, considerando também a energia cinética além da pressão e da cota, são traçados em função da distância longitudinal.





Escola Politécnica da Universidade de São Paulo

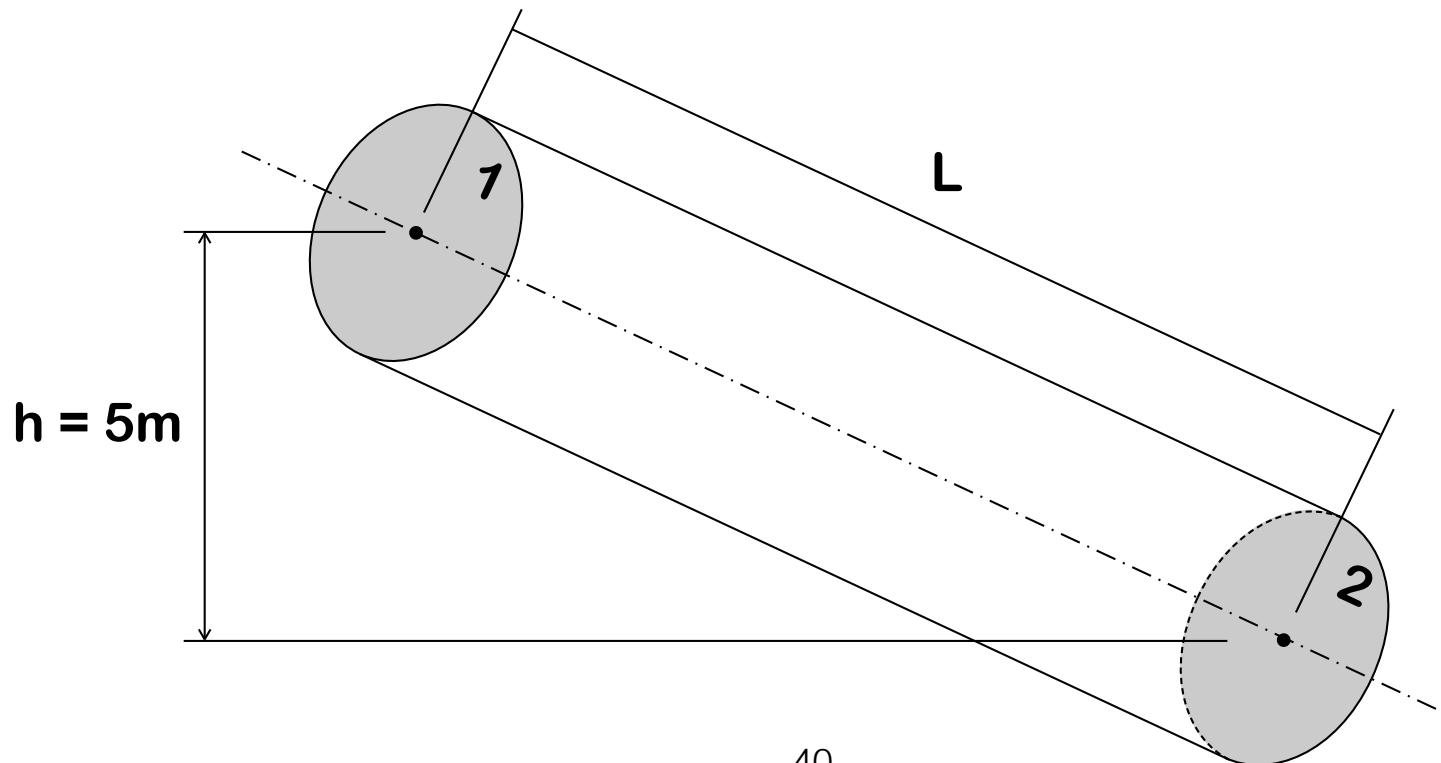


Exercícios

Exercício 1



No sistema representado na figura o fluido escoa com velocidade média de $0,5 \text{ m/s}$ em sentido desconhecido, a ser determinado. A pressão em 1 é de 200 kPa e em 2 de 300 kPa . Dados: diâmetro do tubo, $D = 10 \text{ mm}$; peso específico do fluido, $\gamma = 8000 \text{ N/m}^3$ e viscosidade dinâmica, $\mu = 0,04 \text{ kg/(m.s)}$;
Pede-se para calcular: (a) o sentido do escoamento, (b) a perda de carga entre as seções 1 e 2 e (c) o comprimento do trecho de tubo, L .



Exercício 1



a) Sentido do escoamento e perda de carga ao longo da tubulação

$$H_1 = \frac{\alpha_1 V_1^2}{2g} + \frac{p_1}{\gamma} + z_1$$

$$H_2 - H_1 = \frac{\alpha_2 V_2^2}{2g} + \frac{p_2}{\gamma} + z_2 - \frac{\alpha_1 V_1^2}{2g} - \frac{p_1}{\gamma} - z_1$$

$$H_2 = \frac{\alpha_2 V_2^2}{2g} + \frac{p_2}{\gamma} + z_2$$

$$H_2 - H_1 = \frac{p_2 - p_1}{\gamma} + z_2 - z_1 = \frac{300.000 - 200.000}{8.000} - 5 = 7,5m > 0$$

$\therefore H_2 > H_1 \Rightarrow$ Escoamento é de 2 \rightarrow 1

(b) a perda de carga entre as seções 1 e 2

$$h_L = H_2 - H_1 = 7,5m$$

Exercício 1



c) Comprimento do trecho de tubo

$$Re_D = \frac{\rho \bar{V} D}{\mu} = \frac{8000 / 9,8 \cdot 0,5 \cdot 0,01}{0,04} = 102,04 < 2.100 \therefore \textit{laminar}$$

$$f = \frac{64}{Re_D} = \frac{64}{102,04} = 0,6272$$

$$h_D = f \frac{L \bar{V}^2}{D 2g}$$

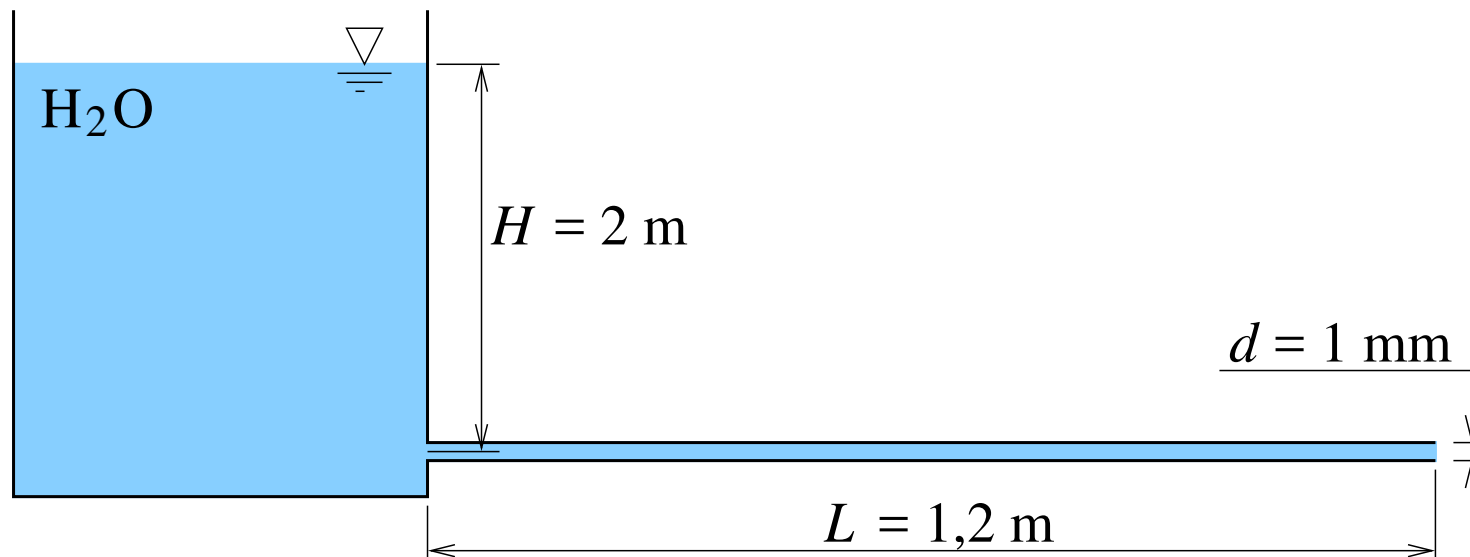
$$\Rightarrow L = \frac{2gDh_D}{f\bar{V}^2} = \frac{2 \cdot 9,8 \cdot 0,01 \cdot 7,5}{0,6272 \cdot 0,5^2}$$

$$\therefore L = 9,375m$$

Exercício 2



Um tubo horizontal de pequeno diâmetro, como mostrado na figura abaixo, é conectado a um reservatório. Se 6600 mm^3 são capturados na saída a cada 10 s , estime a viscosidade cinemática da água.



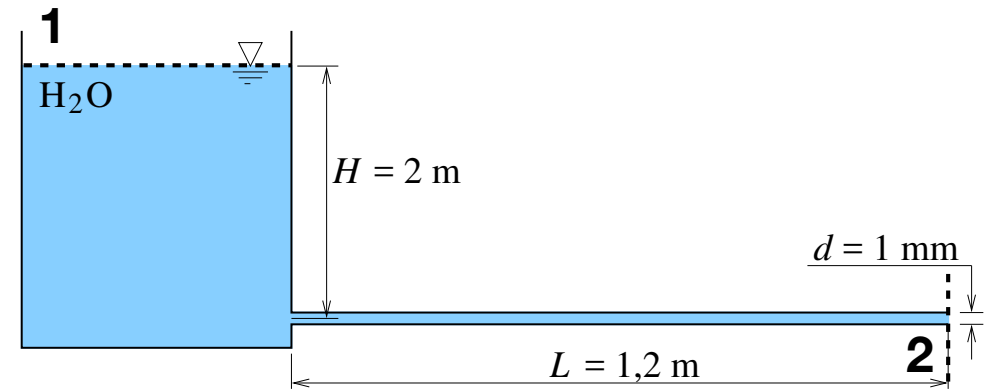
Exercício 2



Vazão volumétrica e velocidade:

$$Q = \frac{6600 \times 10^{-9}}{10} = 6,6 \times 10^{-7} \text{ m}^3 / \text{s}$$

$$\bar{V} = \frac{Q}{A} = \frac{6,6 \times 10^{-7}}{7,854 \times 10^{-7}} = 0,8403 \text{ m} / \text{s}$$



Aplicando a equação da energia entre as seções 1 e 2:

$$H_1 = \frac{\alpha_1 \bar{V}_1^2}{2g} + \frac{p_1}{\gamma} + z_1 \quad H_2 = \frac{\alpha_2 \bar{V}_2^2}{2g} + \frac{p_2}{\gamma} + z_2$$

$$H_1 - H_2 = \frac{\alpha_1 \bar{V}_1^2}{2g} + \frac{p_1}{\gamma} + z_1 - \frac{\alpha_2 \bar{V}_2^2}{2g} - \frac{p_2}{\gamma} - z_2$$

$$H_1 - H_2 = z_1 - z_2 - \frac{\alpha_2 \bar{V}_2^2}{2g} = H - \frac{2\bar{V}_2^2}{2g}$$

hipótese: esc. laminar

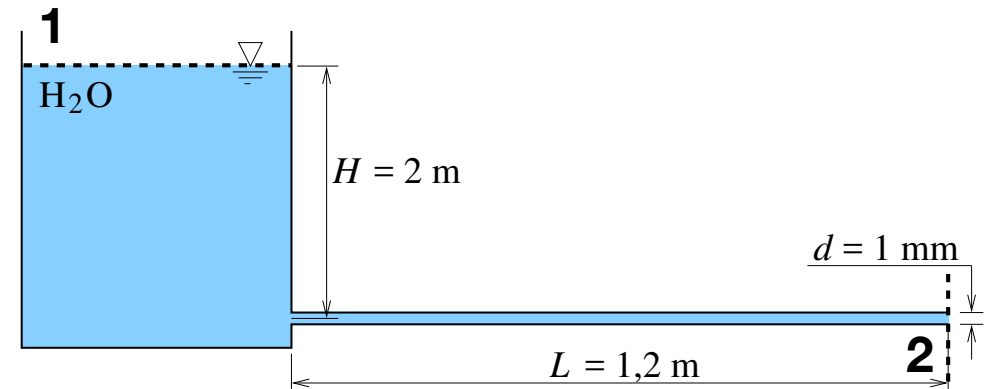
Exercício 2



$$H_1 - H_2 = H - \frac{\bar{V}_2^2}{g}$$

Podemos escrever a perda de carga entre as seções 1 e 2:

$$H - \frac{\bar{V}_2^2}{g} = f \frac{L}{D} \frac{\bar{V}_2^2}{2g}$$



$$\rightarrow f = \frac{H}{\frac{\bar{V}_2^2}{g} \left[\frac{L}{2D} + 1 \right]} = \frac{2}{\frac{0,8403^2}{9,8} \left[\frac{1,2}{2,0,001} + 1 \right]} = 0,04619$$


$$f = \frac{64}{Re_D} \rightarrow Re_D = 1386 \therefore \text{laminar, ok!}$$

Exercício 2



$$Re_D = \frac{\bar{V}D}{\nu} = 1386$$

$$\nu = \frac{\bar{V}D}{Re_D} = \frac{0,8403 \cdot 0,001}{1386}$$

 $\nu = 6,062 \times 10^{-7} \text{ m}^2 / \text{s}$

Verificação: comprimento de entrada

$$x_{fd} = 0,06 \cdot D \cdot Re_D = 0,06 \cdot 0,001 \cdot 1386 = 0,08316 \text{ m}$$

~ 7% do comprimento total, ok!