

Mecânica de Fluidos Computacional I

Prof. Gustavo Carlos Buscaglia

Laboratório de Matemática Aplicada e Computação Científica (LMACC)
Departamento de Matemática Aplicada e Estatística
Instituto de Ciências Matemáticas e de Computação (ICMC)
USP – São Carlos

2017

Mecânica dos Fluidos Computacional

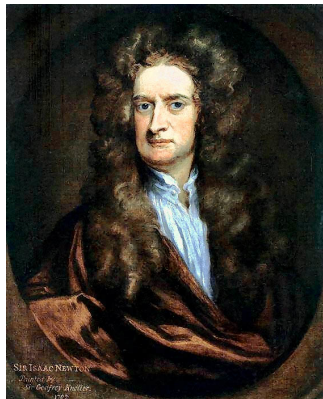
- A Mecânica dos Fluidos é a ciência que estuda o comportamento dos fluidos.
- Este estudo é feito de três formas:
 - **Experimental:** Fenômenos físicos estudados em ambientes controlados.
 - **Teórico:** Obtenção de soluções simplificadas às equações de modelo.
 - **Numérico:** Utilizar o auxílio do computador.
- Neste curso estudaremos a utilização do computador na resolução de vários problemas de mecânica dos fluidos.

Breve histórico

- Desde os primórdios de nossa civilização, o ser humano se interessa pelo movimento dos fluidos (ventos, rios, clima, etc.)
- **Arquimedes** (287-212 a.C.): planejamento de aquedutos, canais, casas de banho, etc.
- **Leonardo da Vinci** (1452-1519): observou e reportou vários fenômenos, reconhecendo sua forma e estrutura, reportando-os na forma de desenhos e esquemas.



Breve histórico

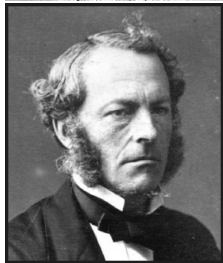


- **Isaac Newton** (1643-1727): Muitas contribuições à mecânica dos fluidos
- Sua segunda lei: $F = m \cdot a$
- Viscosidade: A tensão é proporcional à taxa de deformação.

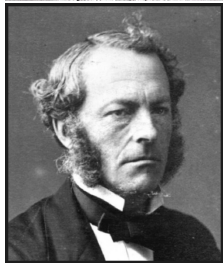


- **Daniel Bernoulli** (1700-1782): Equação de Bernoulli.
- **Leonhard Euler** (1707-1783): Equações de Euler para escoamento invíscido, conservação de quantidade de movimento, conservação de massa, potencial de velocidade.

Breve histórico



- **Claude Louis Marie Henry Navier** (1785-1836)
- **Gabriel Stokes** (1819-1903)
- Introduziram transporte viscoso às equações de Euler, resultando nas equações de Navier-Stokes para escoamentos incompressíveis



- **Claude Louis Marie Henry Navier** (1785-1836)
- **Gabriel Stokes** (1819-1903)
- Introduziram transporte viscoso às equações de Euler, resultando nas equações de Navier-Stokes para escoamentos incompressíveis

$$\begin{aligned}\frac{\partial(\rho u)}{\partial t} + \nabla \cdot (\rho u \otimes u) = \\ - \nabla p + \nabla \cdot [\mu(\nabla u + \nabla u^T)] + \rho g \\ \nabla \cdot u = 0\end{aligned}$$

Breve histórico

- **Lewis Fry Richardson** (1881-1953): desenvolveu o primeiro método numérico para previsão do tempo (escoamento atmosférico)
- Sua tentativa de calcular a previsão do tempo para um período de 8 horas lhe tomou 6 semanas de cálculos, e foi um fracasso.
- Forecast-factory



Mecânica dos fluidos computacional

- Soluções numéricas das equações de Navier-Stokes demandam muitos cálculos.
(em 1953, **M. Kawaguti** calculou a solução de um escoamento em torno de um cilindro, levou 18 meses trabalhando 20 horas por semana).
- A evolução da computação beneficia diretamente a área.
- Hoje, com o advento dos supercomputadores, é possível resolver escoamentos complexos com precisão em tempo factível.

Objetivo da disciplina

- Mostrar como, utilizando a modelagem matemática e o cálculo numérico, é possível resolver problemas de mecânica de fluidos cuja resolução analítica é impossível.

- Cada capítulo do curso será resolvido um problema.
- A modelagem física e matemática será desenvolvida pelo professor.
- O professor sugerirá um ou vários tratamentos numéricos, e os explicará detalhadamente.
- Os estudantes, em grupos de 2, implementarão um programa para cada problema.
- Os programas serão testados e comparados.
- Um estudante escolhido aleatoriamente de cada grupo realizará uma apresentação de quinze minutos. Os slides serão considerados como relatório do grupo.
- A nota final será calculada a partir das notas obtidas em cada trabalho, sendo que todos os capítulos devem ser aprovados.

- 1 Cálculo de forças e torques em hidrostática. Dinâmica de corpos rígidos flutuantes e seu cálculo numérico.
- 2 Aproximação numérica de interfaces com tensão superficial. Minimização da energia e aproximação variacional.
- 3 Modelagem numérica de redes hidráulicas. Origem e tratamento das não-linearidades.
- 4 Resolução numérica das equações de Navier-Stokes incompressíveis. Convergência em malha a uma solução manufaturada.

Técnicas numéricas envolvidas em cada capítulo

- 1 Parametrização de formas. Interpolação. Integração numérica. EDOs numéricas.
- 2 EDOs numéricas. Minimização de funções.
- 3 Grafos e sua representação computacional. Resolução de sistemas de equações não lineares.
- 4 Diferenças finitas. Volumes finitos. Aproximação numérica de EDPs. Cálculo experimental de ordem de convergência.

Tecnologias relacionadas com cada capítulo

- 1 Engenharia civil. Forças em represas, em prédios, etc. Engenharia naval. Estabilidade de estruturas flutuantes, navios, etc.
- 2 Indústria química. Pintura por imersão, por deposição de sprays. Impressão de jato de tinta. Indústria do petróleo. Separação de misturas. Misturas bifásicas.
- 3 Engenharia hidráulica. Distribuição urbana de água.
- 4 Microfluídica. Lab on a chip. Incorporando turbulência numérica (que não veremos): Meteorologia, Oceanografia, Indústria automotiva, etc.

Duração estimada de cada capítulo

- 1 Cálculo de forças e torques em hidrostática. Dinâmica de corpos rígidos flutuantes e seu cálculo numérico. $\Rightarrow$ **3 semanas**
- 2 Aproximação numérica de interfaces com tensão superficial. Minimização da energia e aproximação variacional. $\Rightarrow$ **4 semanas**
- 3 Modelagem numérica de redes hidráulicas. Origem e tratamento das não-linearidades. $\Rightarrow$ **3 semanas**
- 4 Resolução numéricas das equações de Navier-Stokes incompressíveis. Convergência em malha a uma solução manufaturada. $\Rightarrow$ **4 semanas**

- Essa disciplina é direcionada a alunos do BMAcc, com menos formação em física e fluidos que alunos de engenharia ou física. Em cada capítulo será feita uma revisão rigorosa mas rápida dos conceitos de mecânica que sejam necessários.
- Se espera que os estudantes tenham familiaridade com o cálculo numérico. Os conceitos usados serão definidos mas não fundamentados teoricamente.
- É necessário saber programar. As aulas conterão exemplos de implementação em Octave.
- Seria conveniente ter acesso a uma notebook por grupo.
- Cada capítulo envolverá 2 ou 3 aulas de trabalho em sala, consultando ao professor e/ou ao PAE.
- Haverá sessões de monitoria em laboratório. Definir dia e horário.

Simulação numérica de corpos em flutuação

■ Navios

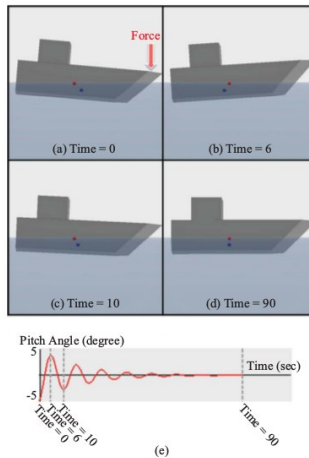


Fig. 10. (a)-(d) Snapshots of the pitch motion of a ship, (e) the magnitude of the pitch motion at each time step.

1

¹Ueng, J. Marine Sci. and Technol., 2013

Exemplos

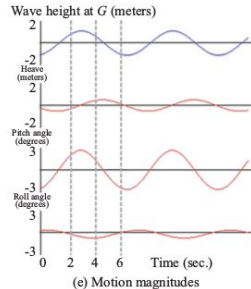
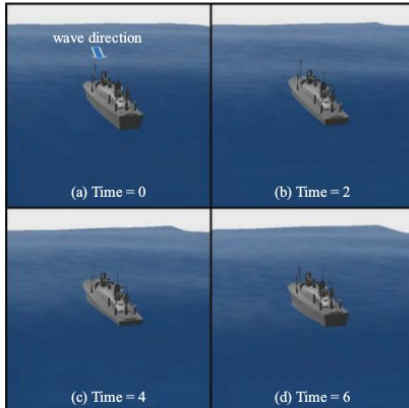
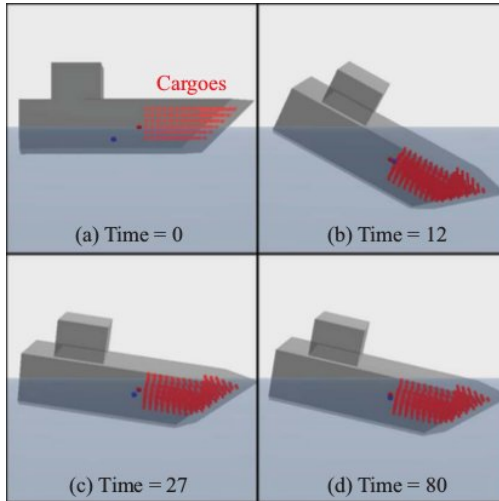


Fig. 11. (a)-(d) Snapshots of the wave-induced motions, (e) the wave height at G and the magnitudes motion at each time step.

Exemplos



■ Estruturas



*Fig. 4 Nordhordland Floating Bridge,
Norway*



*Fig. 5 West India Quay Footbridge,
United Kingdom*

2

²Watanabe et al, CORE Rep. 2004-02

Exemplos



Fig. 9. Shirashima Floating Oil Storage Base, Japan (Photo courtesy of Shirashima Oil Storage Co Ltd)



Fig. 10 Kamigoto Floating Oil Storage Base, Nagasaki Prefecture, Japan



*Fig. 13 Concept Design of a Clean Energy Plant
by Floating Structure Association of Japan*

Exemplos



Fig. 15 Mega-Float in Tokyo Bay, Japan (Photo courtesy of SRCJ)



Fig. 16 Proposed Floating Runway at Tokyo International Airport (Haneda)

Exemplos

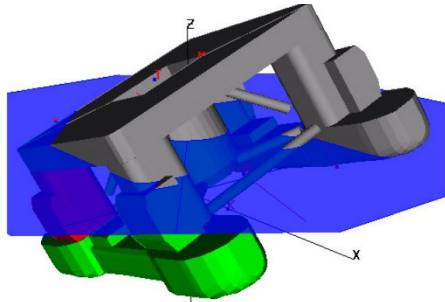


Figure 26- Sstab evaluation of flooding using measured drafts.

3

Como flutuam os corpos?

■ Equilíbrio dinâmico entre:

- Peso próprio
- Forças exercidas pelo líquido
- Forças exercidas pela atmosfera (vento)
- Forças externas (âncoras,...)

$$M \frac{d^2 \vec{c}}{dt^2} = \sum \vec{F}, \quad \frac{d\vec{L}}{dt} = \sum \vec{T}$$

onde $\vec{c}$ é a posição do centro de massa, $\vec{F}$ força, $\vec{L}$ momento angular e $\vec{T}$ torque (ambos respeito de $\vec{c}$).

- O corpo *deforma* pelas forças aplicadas.
- Os fluidos *respondem* à presença do corpo.

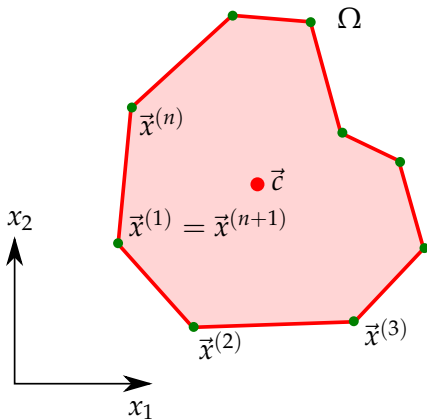
Descrição geométrica do corpo

- Existem diversas maneiras: Primitivas, interpolatórias com/sem malha, etc.
- Consideraremos a seguinte:
 - A superfície $\mathcal{S}$ do corpo é a união disjunta de um conjunto de patches, cada um deles sendo a imagem de um símlice M por uma transformação $\vec{\phi} : M \rightarrow \mathbb{R}^d$.

$$\mathcal{S} = \cup_K \vec{\phi}_K(M)$$

- A geometria de cada patch é definida por um conjunto de nós.

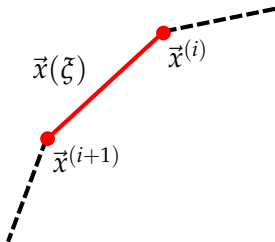
Representação linear por partes em 2D



Lista de pontos:

$x_1^{(1)}$	$x_2^{(1)}$
$x_1^{(2)}$	$x_2^{(2)}$
$\vdots$	$\vdots$
$x_1^{(n)}$	$x_2^{(n)}$
$x_1^{(n+1)}$	$x_2^{(n+1)}$

Representação linear por partes em 2D

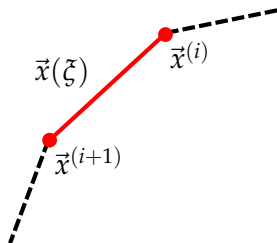


$$\vec{x}(\xi) = \vec{\varphi}_{K=i}(\xi) = \frac{1-\xi}{2} \vec{x}^{(i)} + \frac{1+\xi}{2} \vec{x}^{(i+1)},$$

$$\xi \in M = [-1, 1]$$

A imagem de $\vec{\varphi}_i$ é o segmento reto de $\vec{x}^{(i)}$ a $\vec{x}^{(i+1)}$.

Representação linear por partes em 2D



- Cálculo do Jacobiano (comprimento de arco):

$$ds = |d\vec{x}| = \left\| \frac{d\vec{x}}{d\zeta} \right\| d\zeta = \left\| \frac{\vec{x}^{(i+1)} - \vec{x}^{(i)}}{2} \right\| d\zeta$$

- Cálculo da normal (anti-horária):

$$\vec{d} \stackrel{\text{def}}{=} \vec{x}^{(i+1)} - \vec{x}^{(i)}, \quad \vec{n} = \frac{(d_2, -d_1)}{\|\vec{d}\|}$$

Ambos constantes em cada patch.

Seja f uma função definida em $\mathbb{R}^d$, então

$$\begin{aligned}\int_{\mathcal{S}} f(\vec{x}) \, d\mathcal{S} &= \sum_K \int_{\vec{\varphi}_K(M)} f(\vec{x}) \, d\mathcal{S} \\ &= \sum_K \int_M f(\underbrace{\vec{\varphi}_K(\vec{\xi})}_{\vec{x}(\vec{\xi})}) \underbrace{\frac{d\mathcal{S}}{dM}}_{\text{Jacobiano de } \vec{\varphi}_K} \, dM.\end{aligned}$$

- A integral de curva/superfície transformou-se numa soma de integrais sobre um único símplice M .
- Em 1D, certamente escolhemos $M = [-1, 1]$.

- Dados três pontos arbitrários em 3D, com coordenadas $\vec{x}^{(1)}$, $\vec{x}^{(2)}$ e $\vec{x}^{(3)}$, determinar uma transformação $\vec{\varphi} : M \rightarrow \mathbb{R}^3$ que transforme o triângulo unitário M (com vértices $(0,0)$, $(1,0)$ e $(0,1)$) no triângulo plano definido pelos três pontos.
- Quanto vale o Jacobiano dessa transformação?

Integração em $\mathcal{S}$, caso 1D

Nos cálculos, vão aparecer **muitas** integrais da forma

$$\int_{\mathcal{S}} f(\vec{x}) \, ds = \sum_K \int_{-1}^1 \underbrace{f(\vec{\phi}_K(\xi))}_{g(\xi)} \frac{ds}{d\xi} \, d\xi .$$

Quadratura de Gauss-Legendre

Existe uma quadratura

$$\int_{-1}^1 g(\xi) d\xi \simeq \sum_{k=1}^N A_k g(\xi_k)$$

que integra exatamente polinômios de grau $2N - 1$. Se esperamos que a função a integrar seja aproximável por um polinômio desse grau, escolhemos:

$N = 2$	$N = 3$
$\xi_1 = -1/\sqrt{3} \quad A_1 = 1$	$\xi_1 = -\sqrt{3/5} \quad A_1 = 5/9$
$\xi_2 = 1/\sqrt{3} \quad A_2 = 1$	$\xi_2 = 0 \quad A_2 = 8/9$
	$\xi_3 = \sqrt{3/5} \quad A_3 = 5/9$

Integração em $\mathcal{S}$, numérica

$$\begin{aligned}\int_{\mathcal{S}} f(\vec{x}) \, ds &= \sum_K \int_{-1}^1 \underbrace{f(\vec{\varphi}_K(\xi))}_{g(\xi)} \frac{ds}{d\xi} \, d\xi . \\ &\simeq \sum_K \sum_{k=1}^N A_k \underbrace{f(\vec{\varphi}_K(\xi_k))}_{f(\vec{x}_k)} \frac{ds}{d\xi}\end{aligned}$$

A seguir, alguns exemplos de cálculos de integrais sobre superfícies “numéricas”.

Cálculo do volume (2D) encerrado em $\mathcal{S}$

$$\begin{aligned} V &= \int_{\Omega} 1 \, dx \, dy \\ &= \int_{\Omega} \frac{1}{2} \operatorname{div} \vec{x} \, dx \, dy \\ &= \oint_{\mathcal{S}} \frac{1}{2} \vec{x} \cdot \vec{n} \, ds \\ &= \sum_K \sum_{k=1}^N A_k \frac{1}{2} \vec{x}_k \cdot \vec{n}_k \frac{ds}{d\zeta}(\zeta_k) \end{aligned}$$

Indeed, if the geometrical interpolation is $\mathbb{P}_1$, then for each K we have that $\vec{x}(\zeta)$ is $\mathbb{P}_1$ while $\vec{n}$ and $ds/d\zeta$ are constant in each segment (in fact, $ds/d\zeta = \ell_K/2$).

The integrand is thus $\mathbb{P}_1$, so that $N = 1$ suffices to compute the volume to roundoff error.

Cálculo do centro de massa de um polígono homogêneo

$$\begin{aligned}
 \vec{c} &= \frac{1}{3V} \begin{bmatrix} \oint_{\partial\Omega} (\vec{x} \cdot \vec{n}) x_1 ds \\ \oint_{\partial\Omega} (\vec{x} \cdot \vec{n}) x_2 ds \end{bmatrix} \\
 &= \frac{1}{3V} \begin{bmatrix} \sum_{i=1}^n \int_{-1}^1 (\vec{x}(\xi) \cdot \vec{n}^{(i)}) x_1(\xi) \frac{\ell_i}{2} d\xi \\ \sum_{i=1}^n \int_{-1}^1 (\vec{x}(\xi) \cdot \vec{n}^{(i)}) x_2(\xi) \frac{\ell_i}{2} d\xi \end{bmatrix} \\
 &= \frac{1}{3V} \begin{bmatrix} \sum_{i=1}^n \sum_{k=1}^N A_k \vec{x}_k \cdot \vec{n}^{(i)} x_{1k} \frac{\ell_i}{2} \\ \sum_{i=1}^n \sum_{k=1}^N A_k \vec{x}_k \cdot \vec{n}^{(i)} x_{2k} \frac{\ell_i}{2} \end{bmatrix}
 \end{aligned}$$

Cálculo do empuxo hidrostático

- A força de pressão por unidade de área que um meio fluido faz sobre um corpo que ocupa um domínio Ω é dada por

$$\vec{f}_p = -p, \vec{n}.$$

A força total é obtida por integração em S ,

$$\vec{F}_p = \int_S -p \vec{n} dS.$$

- Se o fluido está imóvel (estático), a única força é a de pressão. Se não, devem ser consideradas também as forças *viscosas*.

- Considerando a superfície livre do fluido num instante t como sendo

$$x_2 = Z(t, x_1) , \quad (x_3 = Z(t, x_1, x_2) \text{ em 3D}),$$

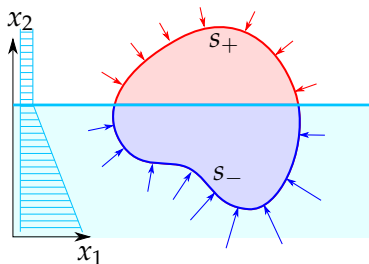
a aproximação de pressão hidrostática é

$$p(t, x_1, x_2) = p_{atm}(t, x_1) + \rho_L g \max(0, Z(t, x_1) - x_2)$$

- Em geral se toma p_{atm} independente de $\vec{x}$.
- Caso estático: $Z(t, x_1) = \text{constante}$.
- Enchimento/esvaziamento quaseestático: $Z(t, x_1) = h(t)$.
- Onda de celeridade v :

$$Z(t, x_1) = h(x - vt) , \quad \text{e.g.;} \quad Z(t, x_1) = h_0 + a \sin(k(x_1 - vt)) .$$

Caso estático



$$\vec{F}_A = \int_{S_+} -p_{atm} \vec{n} \, ds = -p_{atm} \int_{S_+} \vec{n} \, ds$$

$$\begin{aligned} \vec{F}_L &= \int_{S_-} -p(\vec{x}) \vec{n} \, ds \\ &= \int_{S_-} -[p_{atm} + \rho_L g (z - x_2)] \vec{n} \, ds \\ &= -p_{atm} \int_{S_-} \vec{n} \, ds - \rho_L g \int_{S_-} (z - x_2) \vec{n} \, ds \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \vec{F} &= \vec{F}_A + \vec{F}_L = -p_{atm} \int_{S_+} \vec{n} \, ds - p_{atm} \int_{S_-} \vec{n} \, ds - \rho_L g \int_{S_-} (z - x_2) \vec{n} \, ds \\ &= -p_{atm} \oint_{S_+ \cup S_-} \vec{n} \, ds - \rho_L g \int_{S_-} (z - x_2) \vec{n} \, ds \end{aligned}$$

0

- Como p_{atm} não tem influência no balanço de forças, pode-se definir $p_{atm} = 0$.
- *Princípio de Arquimedes*: No caso estático o empuxo é igual ao peso do líquido deslocado, e de sentido contrário.
- Se Z ou p_{atm} dependem de x_1 , o empuxo tem componente horizontal.

- Programe uma função que, a partir da matriz de coordenadas coor de um polígono e da função $Z(t, x_1)$, calcule o empuxo do líquido sobre o corpo.
- Grafique as componentes horizontal e vertical do empuxo como função do tempo.
- Considere $Z(t, x_1) = t$, e outra função que represente uma onda que passa pela posição do corpo.

A partir dos conceitos desenvolvidos, uma formulação razoável seria:

- Seja x_j^i a componente j do vetor de coordenadas do nó i , com $i = 1, \dots, N$. Isto poderia ser uma matriz `coor(1:n, 1:2)` em que cada linha é o vetor (linha) posição de um nó. Por exemplo,

```
n=4; coor=[0 0;1 0;1 2;0 2];  
coor=[coor;[coor(1,:)]];  
constroi o retângulo  $(0,1) \times (0,2)$ 
```

- A regra de quadratura poderia ser

```
N=3; xi=[-sqrt(3/5),0,sqrt(3/5)];A=[5/9,8/9,5/9];
```

- Pesos interpolatórios $(1 - \xi)/2$ e $(1 + \xi)/2$:

```
pint=[(1-xi)/2;(1+xi)/2];
```

- Imagens dos pontos de quadratura no segmento ("patch") i

```
for k=1:N  
    x(1,k)=pint(1,k)*coor(i,1)+pint(2,k)*coor(i+1,1);  
    x(2,k)=pint(1,k)*coor(i,2)+pint(2,k)*coor(i+1,2);  
endfor
```

- Os Jacobianos e vetores normais:

```
d=[coor(2:n+1,:)-coor(1:n,:)];ll=norm(d,"rows");jac=ll/2;  
  
normal=[d(:,2)./ll,-d(:,1)./ll]
```


■ Integral da função $f = 1$ (perímetro):

```
perim=0;
for i=1:n
    perim=perim+A*ones(N,1)*jac(i);
endfor
```

■ Integral de função arbitrária:

```
f=@(x) x(1)*x(2);
res=0;
for i=1:n
    for k=1:N
        x=pint(1,k)*coor(i,:)'+pint(2,k)*coor(i+1,:);
        res=res+A(k)*f(x)*jac(i);
    endfor
endfor
```

■ Integral da normal (= 0):

```
res=[0;0];  
for i=1:n  
    for k=1:N  
        res=res+A(k)*normal(i,:)'*jac(i);  
    endfor  
endfor
```

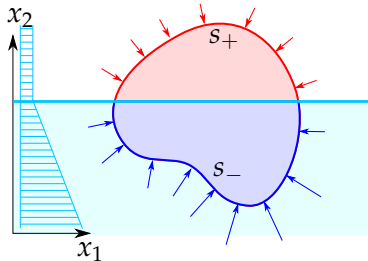
■ Integral de $\frac{1}{2}\vec{x} \cdot \vec{n}$ (=volume):

```
res=0;  
for i=1:n  
    for k=1:N  
        x=pint(1,k)*coor(i,:)'+pint(2,k)*coor(i+1,:)';  
        res=res+A(k)*1/2*normal(i,1:2)*x*jac(i);  
    endfor  
endfor
```

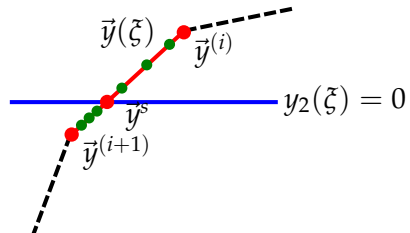
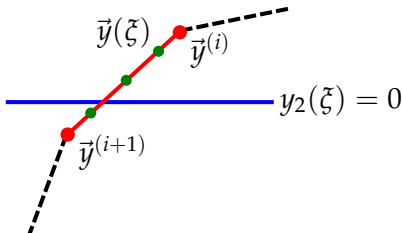
■ Empuxo:

```
Z=@(t,x1) 1.5;  
p=@(t,x) max(0,Z(t,x(1))-x(2));  
t=0;  
res=[0;0];  
for i=1:n  
    for k=1:N  
        x=pint(1,k)*coor(i,:)'+pint(2,k)*coor(i+1,:);  
        res=res+A(k)*normal(i,1:2)'*(-p(t,x))*jac(i);  
    endfor  
endfor
```

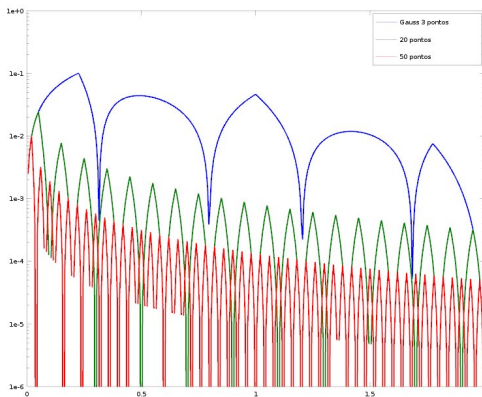
Erros de integração



- A função $p(t, \vec{x})$ **não é um polinômio** ao longo das arestas cortadas pela superfície livre. Isto, no caso de corpos com arestas muito compridas, requer uma integração especial.



- Consideremos o quadrilátero definido pelos pontos $(1,0)$, $(2,0)$, $(3,2)$ e $(0,2)$. Seu empuxo (Arquimedes) é, em função da altura da água, $E(z) = \rho g z (1 + z/2)$.
- Na figura se compara o **erro relativo** de usar quadratura de Gauss de 3 pontos, com o de quadraturas de 20 e 50 pontos.



Cálculo do torque de pressão

- O **torque** é a quantidade que governa as rotações, assim como a **força** governa as translações.
- É uma quantidade **vetorial** (pseudo), mas em 2D é escalar.

$$\vec{T}_P = \int_S (\vec{x} - \vec{c}) \times (-p(\vec{x}) \vec{n}) dS$$

- O torque é medido **respeito de um centro de rotação**, nesse caso $\vec{c}$.
- Quando o centro de rotação coincide com o centro de massa, a dinâmica rotacional é dada por $I \omega'(t) = T$.

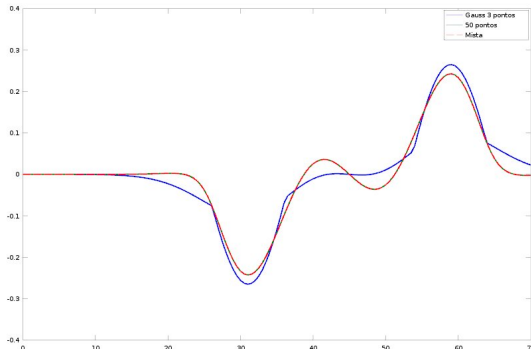
■ Torque:

```
Z=@(t,x1) 1.+exp(-(x1-0.1*t+3)^2/0.16);  
p=@(t,x) max(0,Z(t,x(1))-x(2));  
t=0; res=0;  
for i=1:n  
    for k=1:N  
        x=pint(1,k)*coor(i,:)'+pint(2,k)*coor(i+1,:);  
        ff=(x(1)-cg(1))*normal(i,2)-(x(2)-cg(2))*normal(i,1);  
        res=res+A(k)*ff*(-p(t,x))*jac(i);  
    endfor  
endfor
```

Erro de integração

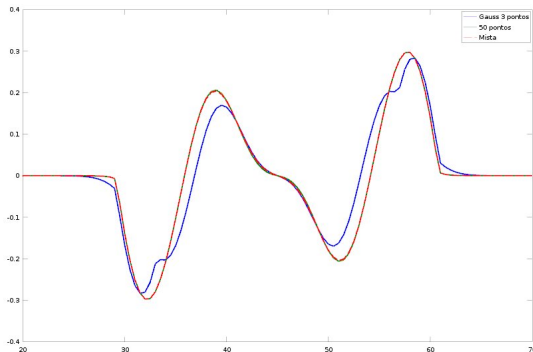
- Consideremos o quadrilátero definido pelos pontos $(1,0)$, $(2,0)$, $(3,2)$ e $(0,2)$. Calculamos o torque respeito de $\vec{c}$ quando passa a onda

$$Z(t, x_1) = 1 + \exp \left(- (x_1 + 3 - 0.1 t)^2 \right) .$$



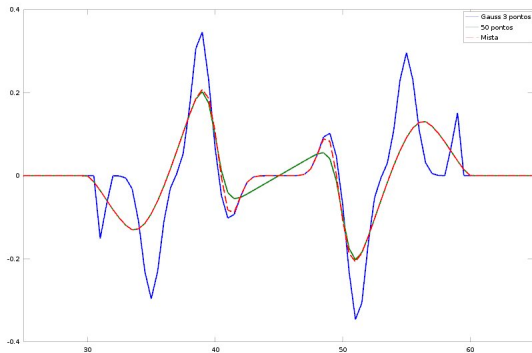
Onda mais ingreme,

$$Z(t, x_1) = 1 + \exp \left(- \frac{(x_1 + 3 - 0.1 t)^2}{0.4^2} \right) .$$



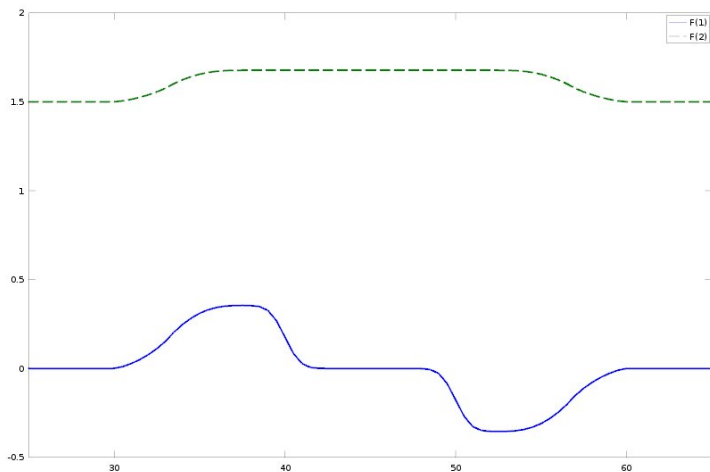
Onda ainda mais ingreme,

$$Z(t, x_1) = 1 + \exp \left(- \frac{(x_1 + 3 - 0.1 t)^2}{0.1^2} \right) .$$



O método misto também dá resultado errado, porque a integração de 3 pontos não consegue capturar a onda.

Complementemos vendo o empuxo para essa última onda.



Definição (Corpo rígido)

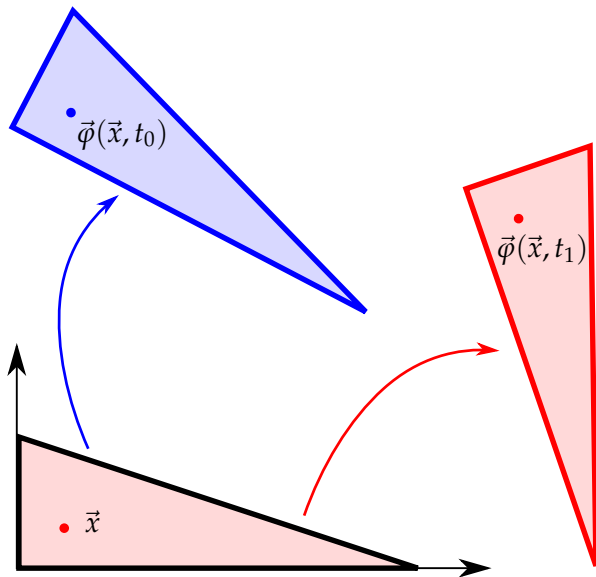
Um corpo Ω é dito rígido se, quando submetido a um movimento, as distâncias entre seus pontos não variam.

Para conseguir descrever o movimento de corpos rígidos, usaremos uma transformação

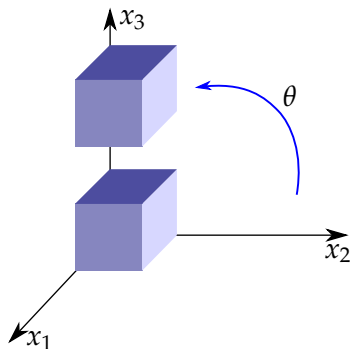
$$\vec{\varphi} : \mathbb{R}^2 \times \mathbb{R} \rightarrow \mathbb{R}^2$$
$$\vec{x} \mapsto \vec{\varphi}(\vec{x}, t)$$

onde $\vec{x}$ é tomado em uma configuração de referência de Ω e $\vec{\varphi}(\vec{x}, t)$ é a posição ocupada no tempo t pela partícula do corpo que na configuração de referência está no ponto $\vec{x}$.

Corpo rígido



Exemplo



Rotação em torno do eixo x_1 de um cubo deslocado em $x_3 = 2$, por um ângulo $\theta(t)$. A configuração de referência do cubo permanece na origem.

$$\vec{\phi}(\vec{x}, t) =$$

$$\begin{bmatrix} 1 & 0 & 0 \\ 0 & \cos \theta(t) & -\sin \theta(t) \\ 0 & \sin \theta(t) & \cos \theta(t) \end{bmatrix} \begin{bmatrix} x_1 \\ x_2 \\ x_3 + 2 \end{bmatrix}$$

Teorema (Representação do movimento)

Uma transformação $\vec{x} \mapsto \vec{\psi}(\vec{x})$ satisfaz

$$\|\vec{x} - \vec{y}\| = \|\vec{\psi}(\vec{x}) - \vec{\psi}(\vec{y})\|$$

se e somente se existe uma matriz ortogonal $Q \in \mathbb{R}^{d \times d}$ e um vetor $\vec{b} \in \mathbb{R}^d$ tais que

$$\vec{\psi}(\vec{x}) = Q \cdot \vec{x} + \vec{b}$$

Teorema (Representação do movimento)

Uma transformação $\vec{x} \mapsto \vec{\psi}(\vec{x})$ satisfaz

$$\|\vec{x} - \vec{y}\| = \|\vec{\psi}(\vec{x}) - \vec{\psi}(\vec{y})\|$$

se e somente se existe uma matriz ortogonal $Q \in \mathbb{R}^{d \times d}$ e um vetor $\vec{b} \in \mathbb{R}^d$ tais que

$$\vec{\psi}(\vec{x}) = Q \cdot \vec{x} + \vec{b}$$

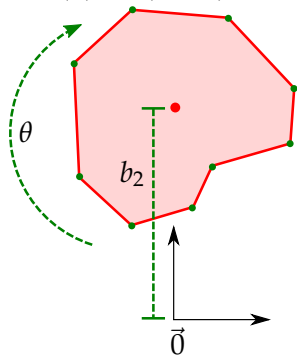
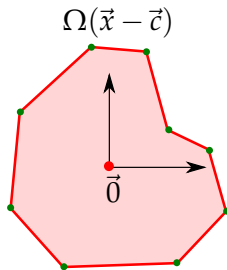
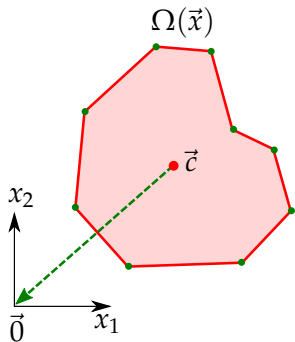
Definição (Movimento rígido)

São transformações da forma

$$\vec{\varphi}(\vec{x}, t) = Q(t) \cdot \vec{x} + \vec{b}(t)$$

Movimentos rígidos

$$\vec{\varphi}(\theta, b_2) = Q(\theta) \cdot \Omega(\vec{x} - \vec{c}) + \vec{b}$$



Transformação rígida que rota o corpo um ângulo θ e leva o centro $\vec{c}$ à posição $\vec{b} = (0, b_2)$.

Transformação das coordenadas dos nós

Lembremos que

$$\vec{\varphi}(\vec{x}) = Q_{\theta} (\vec{x} - \vec{c}) + \vec{b}$$

onde $\vec{x}$ pertence à configuração de referência (coor0).

```
n=4; coor0=[1 0;2 0;3 2;0 2];  
coor0=[coor0;[coor0(1,:)]];  
cg=[1.5;0.5];  
theta=60*(2*pi/360);b=[0;0];  
qq=[cos(theta) -sin(theta);sin(theta) cos(theta)];  
for i=1:n+1  
    coor(i,:)=(qq*(coor0(i,:)'-cg)+b)';  
endfor
```

Assim, podemos estudar empuxo e torque em diversas posições do corpo.

Projeto: Parte I - Estática

Consideramos um corpo bidimensional homogêneo cuja geometria é dada por um vetor de coordenadas $\text{coord}(n, 2)$ e cuja densidade é ρ (a densidade da água é 1, assim como a gravidade). O centro de massa está sempre em $x_1 = 0$, mas o corpo pode rotacionar e movimentar verticalmente. A superfície livre é horizontal ($x_2 = 0$).

- 1 Programe um código que, para cada valor de ρ , construa um gráfico do torque T como função do ângulo θ . A posição vertical para cada ângulo deve ser tal que o empuxo equilibre ao peso.
- 2 Identifique assim as posições de equilíbrio para cada ρ e analise sua estabilidade.

Dinâmica de uma partícula pontual

- Partícula de massa m , posição $\vec{x}$, força aplicada total $\vec{F}$.
- Momento linear: $\vec{p} = m \vec{v} = m \frac{d\vec{x}}{dt}$.
- Segunda lei de Newton: $m \frac{d^2\vec{x}}{dt^2} = \frac{d\vec{p}}{dt} = \vec{F}$.
- Energia cinética: $K = \frac{m}{2} \|\vec{v}\|^2$.

Momentos angulares

- Momento de uma força (torque) em $\vec{x}$ respeito de $\vec{0}$:

$$\vec{T} = \vec{x} \times \vec{F}$$

- Momento respeito de um eixo pela origem de direção $\check{e}$: $T_{\check{e}} = \check{e} \cdot \vec{T}$.
- **Momento angular respeito de $\vec{0}$:**

$$\vec{L} = \vec{x} \times \vec{p} = \vec{x} \times (m\vec{v})$$

- Conservação do momento angular:

$$\frac{d\vec{L}}{dt} = \underbrace{\frac{d\vec{x}}{dt} \times \vec{p}}_{=0} + \vec{x} \times \frac{d\vec{p}}{dt} = \vec{x} \times \vec{F} = \vec{T}$$

que é simplesmente uma re-escrita de $F = ma$.

Várias partículas

- Partícula k , massa m_k , posição $\vec{x}^k$, momento $\vec{p}^k = m_k \vec{v}^k$.
- Força (externa + inter-partículas):

$$\vec{F}^k = \vec{F}_e^k + \sum_{j \neq k} \vec{F}^{j \rightarrow k}$$

- Força total, momento linear total:

$$\vec{F} = \sum_k \left(\vec{F}_e^k + \sum_{j \neq k} \vec{F}^{j \rightarrow k} \right) = \sum_k \vec{F}_e^k, \quad \vec{p} = \sum_k \vec{p}^k$$

- Conservação do momento linear (segunda lei para várias partículas):

$$\frac{d\vec{p}}{dt} = \sum_k \frac{d\vec{p}^k}{dt} = \sum_k \left(\vec{F}_e^k + \sum_{j \neq k} \vec{F}^{j \rightarrow k} \right) = \vec{F}$$

Centro de massa

■ Massa total: $M = \sum_k m_k$.

■ Centro de massa:

$$\vec{c} = \frac{1}{M} \sum_k m_k \vec{x}^k \quad \rightarrow \quad \frac{1}{M} \int_{\Omega} \rho \vec{x} d\Omega$$

■ Então,

$$\vec{p} = M \frac{d\vec{c}}{dt}, \quad M \frac{d^2\vec{c}}{dt^2} = \vec{F}$$

o centro de massa se comporta como uma partícula pontual.

Momento angular de várias partículas

- Momento angular total, torque total:

$$\vec{L} = \sum_k \vec{L}^k = \sum_k \vec{x}^k \times \vec{p}^k, \quad \vec{T} = \sum_k \vec{x}^k \times \vec{F}_e^k$$

- Conservação do momento angular:

$$\begin{aligned} \frac{d\vec{L}}{dt} &= \sum_k \frac{d\vec{L}^k}{dt} = \sum_k \vec{x}^k \times \left(\vec{F}_e^k + \sum_{j \neq k} \vec{F}^{j \rightarrow k} \right) = \\ &= \sum_k \vec{x}^k \times \vec{F}_e^k + \underbrace{\sum_k \left(\vec{x}^k \times \sum_{j \neq k} \vec{F}^{j \rightarrow k} \right)}_{=0!} = \vec{T} \end{aligned}$$

- Essa equação é agora **independente da conservação do momento linear**.

Equações dinâmicas de corpo rígido

- Um conjunto de partículas deve satisfazer as 6 EDOs (3 em 2D)

$$\begin{aligned}\frac{d\vec{p}}{dt} &= \vec{F} \\ \frac{d\vec{L}}{dt} &= \vec{T}\end{aligned}$$

- Se o conjunto é rígido, ele tem coincidentemente 6 graus de liberdade apenas (3 em 2D).
- **Felizmente**, as 6 EDOs **determinam totalmente** os 6 graus de liberdade! As equações dinâmicas são um sistema fechado.
- Apenas devemos trabalhar um pouco mais para levar à forma final...

Momento angular de corpo rígido

■ Movimento rígido:

$$\vec{x}^k(t) = \vec{\varphi}(\vec{X}^k, t) = Q(t)\vec{X}^k + \vec{b}(t), \quad \vec{X}^k = Q(t)^T(\vec{x}^k(t) - \vec{b}(t))$$

■ Velocidade:

$$\vec{v}^k(t) = \frac{dQ}{dt}(t)\vec{X}^k = \frac{dQ}{dt}(t) Q(t)^T(\vec{x}^k(t) - \vec{b}(t))$$

■ $Q(t)Q(t)^T = \mathbb{I} \Rightarrow \frac{dQ}{dt} Q^T$ é antissimétrica.

$$0 = \frac{d}{dt}(Q Q^T) = \frac{dQ}{dt} Q^T + Q \frac{dQ^T}{dt} = \frac{dQ}{dt} Q^T + \left(\frac{dQ}{dt} Q^T \right)^T$$

- Produto com matrizes antissimétricas é equivalente a produto vetorial por (pseudo)vetor.

$$A(\vec{\omega}) \vec{z} = \begin{pmatrix} 0 & -\omega_3 & \omega_2 \\ \omega_3 & 0 & -\omega_1 \\ -\omega_2 & \omega_1 & 0 \end{pmatrix} \begin{pmatrix} z_1 \\ z_2 \\ z_3 \end{pmatrix} = \begin{vmatrix} \check{\mathbf{i}} & \check{\mathbf{j}} & \check{\mathbf{k}} \\ \omega_1 & \omega_2 & \omega_3 \\ z_1 & z_2 & z_3 \end{vmatrix} = \vec{\omega} \times \vec{z}$$

- No caso 2D, simplesmente tomar $\vec{\omega} = \omega \check{\mathbf{k}}$, e $A = \begin{pmatrix} 0 & -\omega \\ \omega & 0 \end{pmatrix}$
- $\vec{v}^k(t) = \vec{\omega}(t) \times (\vec{x}^k(t) - \vec{b}(t)) = \vec{\omega}(t) \times \vec{x}^k(t) + \vec{V}(t)$
Onde $\vec{V}$ é a velocidade da partícula atualmente em $\vec{0}$.
- Notar que, sendo $A(\vec{\omega}) = \frac{dQ}{dt} Q^T$,

$$\frac{dQ}{dt} = A(\vec{\omega}) Q$$

Em 2D isto é simplesmente $\frac{d\theta}{dt} = \omega$.

- Substituindo,

$$\vec{L} = \sum_k \vec{x}^k \times m_k \vec{V} + \sum_k m_k \vec{x}^k \times (\vec{\omega} \times \vec{x}^k)$$

o primeiro termo é zero se tomamos momentos respeito de $\vec{c}(t)$.

- Utilizando $\vec{a} \times (\vec{b} \times \vec{c}) = (\vec{a} \cdot \vec{c}) \vec{b} - (\vec{a} \cdot \vec{b}) \vec{c}$,

$$\vec{L} = \underbrace{\left[\sum_k m_k \left(\|\vec{x}^k\|^2 \mathbb{I} - \vec{x}^k (\vec{x}^k)^T \right) \right]}_{\mathcal{J}} \vec{\omega} \rightarrow \left[\int_{\Omega} \rho (\|\vec{x}\|^2 \mathbb{I} - \vec{x} \vec{x}^T) d\Omega \right] \vec{\omega}$$

- $\mathcal{J}$ é o **tensor (matriz) de inércia angular**.

$$\vec{T} = \frac{d\vec{L}}{dt} = \frac{d}{dt} (\mathcal{J} \vec{\omega}) = \mathcal{J} \frac{d\vec{\omega}}{dt} + \underbrace{\vec{\omega} \times (\mathcal{J} \vec{\omega})}_{0 \text{ em 2D}} \quad \left(\frac{d\mathcal{J}}{dt} = 0 \text{ em 2D} \right)$$

Equações finais em 2D

$$\frac{d}{dt} \begin{pmatrix} \vec{c} \\ \theta \\ \vec{p} \\ L \end{pmatrix} = \begin{pmatrix} \vec{V} \\ \omega \\ \vec{F} \\ T \end{pmatrix} = \begin{pmatrix} \frac{1}{M} \vec{p} \\ \frac{1}{J} L \\ \vec{F} \\ T \end{pmatrix}$$

- $\mathcal{J} = \int_{\Omega^0} \rho(x_1^2 + x_2^2) d\Omega^0$, pre-calculado, independente do tempo.
- Forças totais = Peso + Empuxo + “Amortecimento” ($= -\beta \vec{V}$, onde β poderia ser matriz diagonal)
- Torque total = Torque líquido + “Amortecimento” ($= -\gamma \omega$)

Projeto: Parte II - Dinâmica

Consideramos o mesmo corpo da Parte I. A posição inicial é dada por $\vec{c}(0)$ e $\theta(0)$, a velocidade inicial é nula. Pede-se um código que resolva a dinâmica com a superfície dada por uma função $Z(x_1, t)$ arbitrária.

- 1 Calculamos resposta a perturbações nos equilíbrios calculados na parte I, com $Z(x_1, t) = 0$. Ajustar β e γ para que o sistema seja levemente amortecido.
- 2 Calculamos resposta a uma onda cuja frequência seja menor/parecida/menor que as frequências de oscilação do sistema (ponto anterior).

Equações finais em 3D

- No caso 2D a orientação era um ângulo $\theta(t)$. Em 3D ela é dada pela matriz $Q(t)$.
- No caso 2D o tensor $\mathcal{J}$ é um número constante. Em 3D é uma matriz **que varia com a orientação**. Se $\mathcal{J}_0$ é o momento de inércia na posição de referência,

$$\mathcal{J}(t) = Q(t) \mathcal{J}_0 Q(t)^T, \quad \mathcal{J}^{-1} = Q \mathcal{J}_0^{-1} Q^T$$

$$\frac{d}{dt} \begin{pmatrix} \vec{c} \\ Q \\ \vec{p} \\ \vec{L} \end{pmatrix} = \begin{pmatrix} \vec{V} \\ A(\vec{\omega}) Q \\ \vec{F} \\ \vec{T} \end{pmatrix} = \begin{pmatrix} \frac{1}{M} \vec{p} \\ A(Q \mathcal{J}_0^{-1} Q^T \vec{L}) Q \\ \vec{F} \\ \vec{T} \end{pmatrix}$$

- Os graus de liberdade de rotação são 3, **porém estamos representando as rotações com uma matriz ortogonal (9 incógnitas!)**.
- O sistema depende fortemente de $Q(t)$ ser ortogonal para todo t .
- **Exercício:** Prove que, se Q satisfaz $dQ/dt = A(t)Q(t)$ com $A(t)$ antissimétrica, e $Q(0)$ é ortogonal, então $Q(t)$ é ortogonal $\forall t$.
- **Quando se utiliza resolução numérica, a matriz Q perde ortogonalidade por erro de aproximação!**
- **Exercício:** Provar que a aproximação de Euler $Q_{n+1} = Q_n + \Delta t A_n Q_n$ faz que Q_{n+1} não seja ortogonal, de fato

$$Q_{n+1}Q_{n+1}^T = \mathbb{I} - (\Delta t A_n)^2.$$

- Ambas dificuldades acima levam a preferir os **quatérnions**.

- Quatérnions são uma melhor representação das rotações do que matrizes.
- Um quatérnion é um par escalar-vetor $q = [s, \vec{v}]$ cuja multiplicação é definida como

$$[s, \vec{v}][r, \vec{u}] = [s r - \vec{v} \cdot \vec{u}, s \vec{u} + r \vec{v} + \vec{v} \times \vec{u}]$$

- Conjugação: $q^* = [s, -\vec{v}]$. Também: $(p q)^* = q^* p^*$.
- Norma: $\|q\|^2 = q q^* = s^2 + \|\vec{v}\|^2$.
- Inversa: $q^{-1} = q^* / \|q\|^2$.

- Uma rotação de ângulo θ em torno de uma direção unitária $\vec{u}$ é representada pelo quatérnion unitário

$$q_{(\theta, \vec{u})} = [\cos(\frac{\theta}{2}), \sin(\frac{\theta}{2}) \vec{u}] , \quad \|q\| = \cos^2(\frac{\theta}{2}) + \sin^2(\frac{\theta}{2}) \|\vec{u}\|^2 = 1$$

- Rotação de vetores: $x = [0, \vec{x}] \Rightarrow q x q^* = [0, Q_{\theta, \vec{u}} \vec{x}]$
- Composição de rotações:

$$[0, \vec{y}] = [0, Q(q)Q(p)\vec{x}] \Rightarrow [0, \vec{y}] = q p [0, \vec{x}] p^* q^*$$

Isto é, $Q(qp) = Q(q)Q(p)$.

- A matriz associada a um quatérnion unitário $q = [s, \vec{v}]$ é

$$Q(q) = \begin{pmatrix} 1 - 2v_2^2 - 2v_3^2 & 2v_1v_2 - 2sv_3 & 2v_1v_3 + 2sv_2 \\ 2v_1v_2 + 2sv_3 & 1 - 2v_1^2 - 2v_3^2 & 2v_2v_3 - 2sv_1 \\ 2v_1v_3 - 2sv_2 & 2v_2v_3 + 2sv_1 & 1 - 2v_1^2 - 2v_2^2 \end{pmatrix}$$

- Em termos de quatérnions, a equação $Q'(t) = A(\vec{\omega}(t)) Q(t)$ se reescreve

$$\frac{dq}{dt} = \frac{1}{2} [0, \vec{\omega}(t)] q(t)$$

Equações 3D com quatérnions

$$\frac{d}{dt} \begin{pmatrix} \vec{c} \\ q \\ \vec{p} \\ \vec{L} \end{pmatrix} = \begin{pmatrix} \vec{V} \\ \frac{1}{2} [0, \vec{\omega}] q \\ \vec{F} \\ \vec{T} \end{pmatrix} = \begin{pmatrix} \frac{1}{M} \vec{p} \\ \frac{1}{2} [0, Q(q) \mathcal{J}_0^{-1} Q(q)^T \vec{L}] q \\ \vec{F} \\ \vec{T} \end{pmatrix}$$

- Representam a mesma física com menos incógnitas (13 em vez de 18).
- Sempre que q se mantenha unitário, não há problema de $Q(q)$ deixar de ser matriz ortogonal (conveniência numérica).

O sistema é assim transformado em

$$y'(t) = f(t, y(t)) , \quad \text{onde } y = (\vec{c}, q, \vec{p}, \vec{L})^T$$

Algoritmo para avaliar $f(t, y)$

- 1 Normalizar q .
- 2 Calcular $\vec{V} = \vec{p}/M$.
- 3 De q , calcular $Q(q)$ (fórmula matriz associada).
- 4 Calcular $\mathcal{J}^{-1} = Q(q) \mathcal{J}_0^{-1} Q(q)^T$. Notar que $\mathcal{J}_0^{-1}$ foi pre-calculado no começo.
- 5 Calcular $\vec{\omega} = \mathcal{J}^{-1} \vec{L}$.
- 6 Calcular $\vec{F}$ e $\vec{T}$, funções de t e y .
- 7 $f(t, y) = (\vec{V}, \frac{1}{2}[0, \vec{\omega}]q, \vec{F}, \vec{T})^T$.

- D. Baraff. An introduction to physically based modeling. SIGGRAPH'97 Course Notes.
- M. Mason. Mechanics of Manipulation, 2010. Course Notes.

Equações finais da dinâmica 2D $\Rightarrow \boxed{\frac{dy}{dt}(t) = f(t, y(t))}$ onde

$$y = \begin{pmatrix} c_1 \\ c_2 \\ \theta \\ p_1 \\ p_2 \\ L \end{pmatrix}, \quad f(t, y) = \begin{pmatrix} p_1/M \\ p_2/M \\ L/\mathcal{J} \\ F_1^h(t, \vec{X}(\vec{c}, \theta)) - \beta_1 p_1/M \\ F_2^h(t, \vec{X}(\vec{c}, \theta)) - \beta_2 p_2/M - Mg \\ T^h(t, \vec{X}(\vec{c}, \theta)) - \gamma L/\mathcal{J} \end{pmatrix},$$

(F_1^h, F_2^h) o empuxo, $\vec{X}(\vec{c}, \theta)$ as posições dos vértices do polígono ($\vec{X} = \vec{c} + Q(\theta)(\vec{X}^{ref} - \vec{c}^{ref})$), T^h o torque hidrostático.

Solução numérica de $y' = f(t, y)$

- Seja $Y(t)$ a solução exata de $Y'(t) = f(t, Y(t))$, $Y(0) = Y^0$.
- Métodos numéricos são receitas para calcular um conjunto de vetores $y^0, y^1, \dots$, que aproximam sistematicamente $Y(0), Y(t_1), Y(t_2), \dots$, para uma sequência de tempos $t_1, t_2, \dots$.
- **Exemplo mais simples:** Método de Euler com passo fixo definido pelo usuário.

$$y^0 = Y^0, \quad t_k = k \Delta t, \quad y^{k+1} = y^k + \Delta t f(t_k, y^k)$$

É um método explícito porque não requer inverter f , como é na versão implícita $y^{k+1} = y^k + \Delta t f(t_{k+1}, y^{k+1})$.

- Nos métodos explícitos, o custo computacional está na avaliação da função f . Para o método de Euler: 1 avaliação por passo.
- Esses métodos se tornam instáveis se $\Delta t > c/J_f$, com $c \simeq 2$ e J_f o maior autovalor em módulo da matriz Jacobiana de f .
- Por J_f depender de y o limite de estabilidade pode apenas ser *adivinhado*.
- Métodos Runge-Kutta constituem bons compromissos entre custo (número de avaliações de f) e precisão ($\|y^k - Y(t_k)\|$).
- A **precisão** é usualmente avaliada pela **ordem do método**:
 $\|y^k - Y(t_k)\| \leq C \Delta t^p$.

Métodos de Runge-Kutta e Tabela de Butcher

$$y^{n+1} = y^n + \Delta t (b_1 k_1 + b_2 k_2 + \dots + b_s k_s)$$

onde

$$k_1 = f(t_n, y^n)$$

$$k_2 = f(t_n + c_2 \Delta t, y^n + \Delta t (a_{21} k_1))$$

$$k_3 = f(t_n + c_3 \Delta t, y^n + \Delta t (a_{31} k_1 + a_{32} k_2))$$

...

0					
c_2	a_{21}				
c_3	a_{31}	a_{32}			
...		...			
	b_1	b_2	...	...	b_s

$$y^{n+1} = y^n + \Delta t (b_1 k_1 + b_2 k_2 + \dots + b_s k_s)$$

onde

$$k_1 = f(t_n, y^n)$$

$$k_2 = f(t_n + c_2 \Delta t, y^n + \Delta t (a_{21} k_1))$$

$$k_3 = f(t_n + c_3 \Delta t, y^n + \Delta t (a_{31} k_1 + a_{32} k_2))$$

$$\dots \quad \dots$$

```
K(:,1)=f(y(:,n),time(n)); ## ydot=f(y,t), notar inversão de ordem
for m=2:nstage
    tt=time(n)+c(m)*dt;
    yy=y(:,n)+dt*K(:,1:m-1)*a(m,1:m-1)';
    K(:,m)=f(yy,tt);
endfor
ynew=y(:,n)+dt*K(:,1:nstage)*b';
time(n+1)=time(n)+dt;
dtime(n+1)=dt;
y(:,n+1)=ynew;
```

Runge-Kutta ordem 2

$$y^{n+1} = y^n + \Delta t \left(\frac{1}{2} k_1 + \frac{1}{2} k_2 \right)$$

$$k_1 = f(t_n, y^n)$$

$$k_2 = f(t_n + \Delta t, y^n + \Delta t k_1)$$

Tabela de Butcher

0	0	0
1	1	0
	$\frac{1}{2}$	$\frac{1}{2}$

```
function [y time]=rk2(f,y0,t0,dt,nt)
```

```
time(1)=t0; y(:,1)=y0;
```

```
nstage=2;a=[0 0;1 0];c=[0; 1];b=[0.5 0.5];
```

```
for n=1:nt
```

```
    K(:,1)=feval(f,y(:,n),time(n));
```

```
    for m=2:nstage
```

```
        tt=time(n)+c(m)*dt;
```

```
        yy=y(:,n)+dt*K(:,1:m-1)*a(m,1:m-1)';
```

```
        K(:,m)=feval(f,yy,tt);
```

```
    endfor
```

```
    y(:,n+1)=y(:,n)+dt*K(:,1:nstage)*b';
```

```
    time(n+1)=time(n)+dt;
```

```
endfor
```

```
function f = foscil(y,t)
```

```
    ome=1.;
```

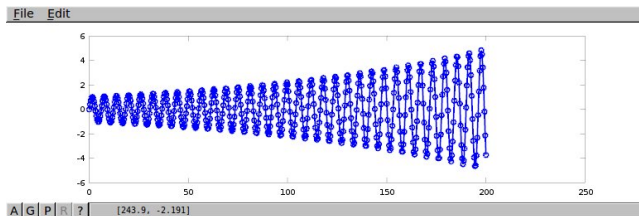
```
    f(1)=y(2);
```

```
    f(2)=-ome*ome*y(1);
```

```
end
```

- Resolvemos $x' = v$, $v' = -x$ com $x(0) = 0$, $v(0) = 1$. A solução exata é $x(t) = \sin t$, $v(t) = \cos t$.
- Matriz jacobiana = $\begin{pmatrix} 0 & 1 \\ -1 & 0 \end{pmatrix}$, então $J_f = 1$ (autovalores $\pm i$), limite de estabilidade $\Delta t < 2$.

```
> [y time]=rk2("foscil",[0;1],0,0.4,500);
> plot(time,y(1,:),"-o","linewidth",2)
```



- A pouca precisão leva a comportamento errado.

Runge-Kutta de ordem 4

■ Tabela de Butcher:

0	0	0	0	0
$\frac{1}{2}$	$\frac{1}{2}$	0	0	0
$\frac{1}{2}$	0	$\frac{1}{2}$	0	0
1	0	0	1	0
	$\frac{1}{6}$	$\frac{2}{6}$	$\frac{2}{6}$	$\frac{1}{6}$

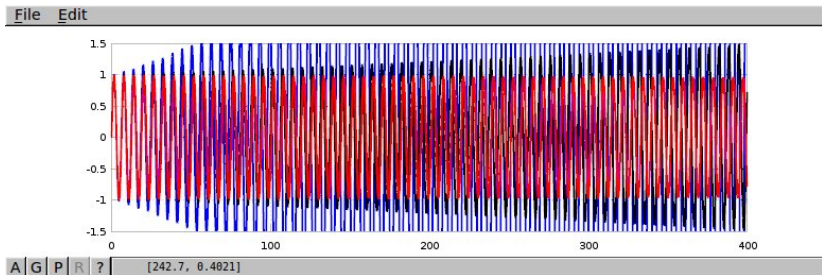
■ Mesmo código do slide anterior, com

```
nstage=4;  
a=[0 0 0 0;1/2 0 0 0;0 1/2 0 0;0 0 1 0];  
c=[0; 1/2; 1/2; 1];  
b=[1/6 2/6 2/6 1/6];
```

Comparação

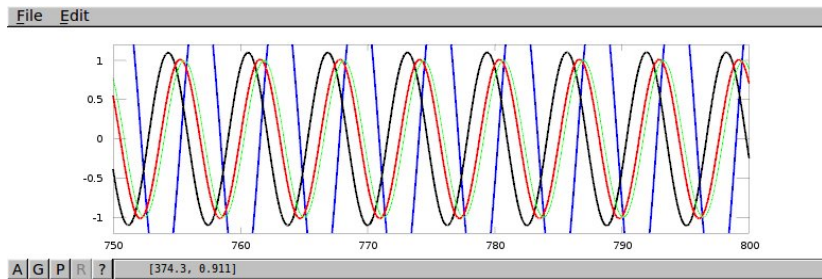
Comparamos RK2 com $\Delta t = 0.4$ e 0.2 , e RK4 com $\Delta t = 0.4$.

```
>[y1 time1]=rk2("foscil",[0;1],0,0.4,1000);  
>[y2 time2]=rk2("foscil",[0;1],0,0.2,2000);  
>[y4 time4]=rk4("foscil",[0;1],0,0.4,1000);  
> plot(time1,y1(1,:),"-b","linewidth",2,...  
time2,y2(1,:),"-k","linewidth",2,...  
time4,y4(1,:),"-r","linewidth",2)  
> axis([0 400 -1.5 1.5])
```



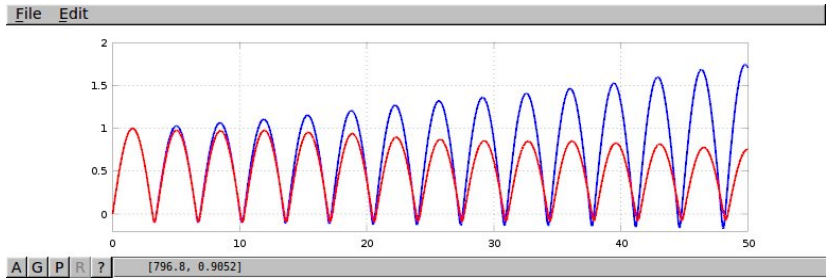
Qual é o Δt tal que a $t = 800$ a amplitude continua sendo $\simeq 1$ com RK2?

```
>[y1 time1]=rk2("foscil",[0;1],0,0.2,4000);  
>[y2 time2]=rk2("foscil",[0;1],0,0.1,8000);  
>[y4 time4]=rk2("foscil",[0;1],0,0.05,16000);  
>plot(time1,y1(1,:),"-b","linewidth",2,time2,y2(1,:),"-k",...  
"linewidth",2,time4,y4(1,:),"-r","linewidth",2,...  
time1,sin(time1),"-g","linewidth",1)  
> axis([750 800 -1.2 1.2])
```

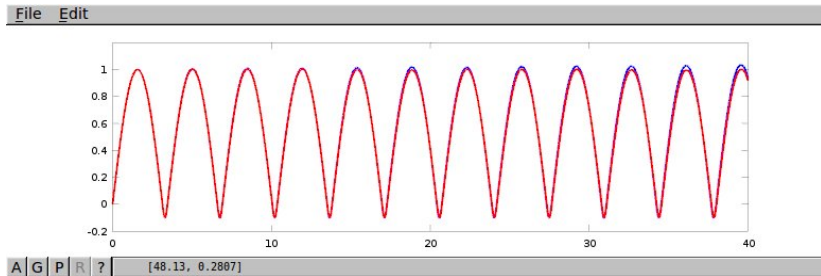


Massa-mola com parede

```
function f = foscilw(y,t)
ome=1.;f(1)=y(2);
if (y(1)>0) f(2)=-ome*ome*y(1);
else f(2)=-100*ome*ome*y(1);
endif
end
>[y1 time1]=rk2("foscilw",[0;1],0,0.1,500);
>[y2 time2]=rk4("foscilw",[0;1],0,0.2,250);
>plot(time1,y1(1,:),"-b","linewidth",2,time2,y2(1,:),"-r",...
"linewidth",2)
> axis([0 50 -.2 2])
```




```
>[y1 time1]=rk2("foscilw",[0;1],0,0.02,2000);  
>[y2 time2]=rk4("foscilw",[0;1],0,0.04,1000);  
>plot(time1,y1(1,:),"-b","linewidth",2,time2,y2(1,:),"-r",...  
"linewidth",2)  
> axis([0 40 -.2 1.2])
```



Ajuste automático de passo

Ideia geral: Em cada passo de tempo,

- Calcular y^{n+1} com **dois** métodos de diferente ordem.
Exemplo: RK2 $\rightarrow y^{n+1}$, RK4 $\rightarrow z^{n+1}$.
- Estimar o erro como a diferença desses resultados.

$$e = \|y^{n+1} - z^{n+1}\|$$

- Se (erro > tolerância) reduzir Δt e voltar a 1.
- Predizer um Δt adequado para próximos passos. Vamos supor que o esquema de menor ordem é de ordem p , o “passo ideal” Δt_* daria erro igual a tolerância.

$$e \simeq C \Delta t^{p+1}, \quad \epsilon \simeq C \Delta t_*^{p+1} \Rightarrow \Delta t_* \simeq \Delta t \left(\frac{\epsilon}{e} \right)^{\frac{1}{p+1}}$$

$$\Delta t \leftarrow \max(0.5\Delta t, \min(2\Delta t, 0.9\Delta t_*))$$

Embedded Runge-Kutta methods (ERKM)

- Para ajustar automaticamente Δt são precisos **2 métodos** de diferente ordem.
- Em geral, esses dois métodos requerem avaliações **em pontos diferentes**.
- ERKM consegue construir os dois métodos **maximizando o número de pontos comuns**.
- São **pares otimizados de métodos RK**. Os mais utilizados são os de **Fehlberg**, de **Dormand-Prince**, entre outros. Matlab e Octave utilizam ERKM.

Método de Dormand-Prince

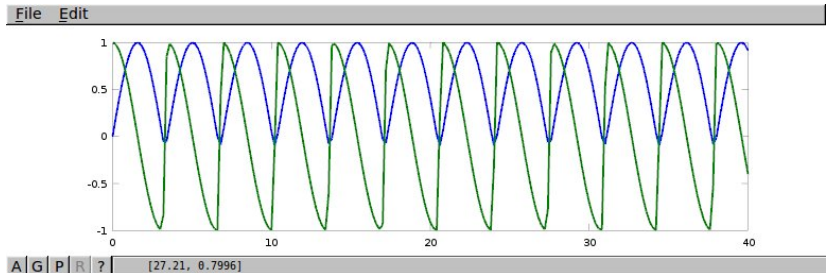
0	0	0	0	0	0	0	0
$\frac{1}{5}$	$\frac{1}{5}$	0	0	0	0	0	0
$\frac{3}{10}$	$\frac{3}{40}$	$\frac{9}{40}$	0	0	0	0	0
$\frac{4}{5}$	$\frac{44}{45}$	$-\frac{56}{15}$	$\frac{32}{9}$	0	0	0	0
$\frac{8}{9}$	$\frac{19372}{6561}$	$-\frac{5360}{2187}$	$\frac{64448}{6561}$	$-\frac{212}{729}$	0	0	0
1	$\frac{9017}{3168}$	$-\frac{355}{33}$	$\frac{46732}{5247}$	$\frac{49}{176}$	$-\frac{5103}{18656}$	0	0
1	$\frac{35}{384}$	0	$\frac{500}{1113}$	$\frac{125}{192}$	$-\frac{2187}{6784}$	$\frac{11}{84}$	0
	$\frac{35}{384}$	0	$\frac{500}{1113}$	$\frac{125}{192}$	$-\frac{2187}{6784}$	$\frac{11}{84}$	0
	$\frac{5179}{57600}$	0	$\frac{7571}{16695}$	$\frac{393}{640}$	$-\frac{92097}{339200}$	$\frac{187}{2100}$	$\frac{1}{40}$

Há 2 vetores b , o primeiro é de ordem 4, o segundo de ordem 5.

Utilizando lsode (Octave)

- A função `lsode` implementa as melhoras discutidas.
- Se especifica a função e os tempos em que se deseja a solução, Δt é automático.

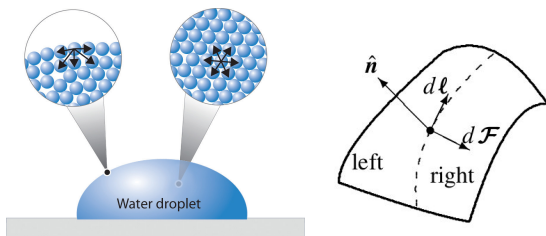
```
T=[0:0.2:40];  
[X, istate, MSG]=lsode("foscilw",[0 1],T);  
plot(T,X,"linewidth",2)
```



Interfaces e tensão superficial

Interfaces e tensão superficial

- As moléculas em uma superfície fluida estão menos *ligadas* que aquelas no seio do líquido.
- É necessária uma energia adicional para fazer crescer a área da interface.
- Essa *energia por unidade de superfície* $dE = \gamma dS$



pode ser vista também como uma *força*, ou *tensão superficial*

$$\vec{dF} = \gamma \vec{d\ell} \times \vec{n} = \gamma d\ell \vec{v}$$

- A força de tensão superficial é equilibrada pelas forças dos fluidos adjacentes. O resultado é equivalente a uma força (por unidade de área) valendo $\gamma \kappa \mathbf{n}$.
- Se considerarmos apenas as forças de pressão (e.g., caso hidrostático), o balanço de forças normais na interface é

$$p_{\text{interior}} - p_{\text{exterior}} = \gamma \kappa$$

onde $\kappa = 1/R_1 + 1/R_2$ é a **curvatura média** da interface.

- A mesma equação é obtida **minimizando a energia total** (gravitacional + capilar)

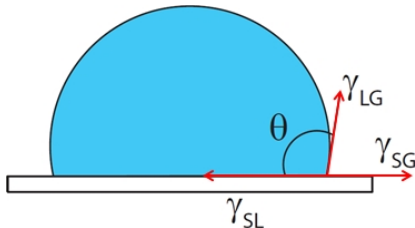
$$E = \int_{\mathcal{S}} \gamma d\mathcal{S} + \int_{\Omega} \rho g z d\Omega$$

- Na presença de uma superfície sólida, aparece um **ângulo de contato**, que é uma propriedade dos materiais envolvidos.

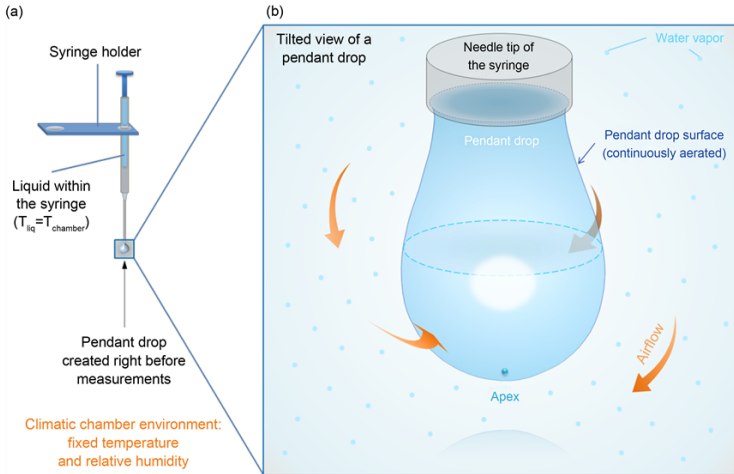
$$\cos(\theta) = \frac{\gamma_{SL} - \gamma_{SG}}{\gamma}$$

- Essa equação também se deduz da minimização da energia, agora considerando também a energia das interfaces sólidas.

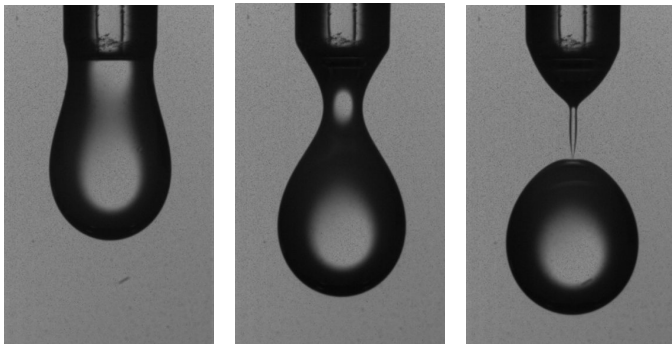
$$E = \int_{S_{LG}} \gamma dS + \int_{S_{SG}} \gamma_{SG} dS + \int_{S_{SL}} \gamma_{SL} dS + \int_{\Omega} \rho g z d\Omega$$



Problema a estudar



Tomado de Portuguez et al (2017)



Tomado de B. Lautrup (2010)

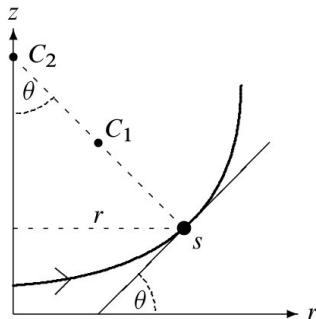
Primeira parte: Equações diferenciais da superfície

- Uma superfície com simetria de revolução pode ser descrita com duas funções $r(s)$ e $z(s)$, onde s é a coordenada de arco.

$$\frac{dr}{ds} = \cos \theta, \quad \frac{dz}{ds} = \sin \theta$$

- A curvatura média é dada por

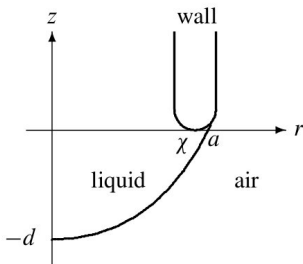
$$\kappa = \frac{1}{R_1} + \frac{1}{R_2} = \frac{d\theta}{ds} + \frac{\sin \theta}{r}$$



Tomado de B. Lautrup (2010)

Cálculo de Δp e condições de contorno

- Não conhecemos o valor de d , mas **mesmo conhecendo**, isto não seria suficiente para calcular p_{int} . De fato, $p_{\text{int}}(s = 0) = p(z = 0) + \rho g d$, e $p(z = 0)$ é desconhecido.
- Então, vamos deslocar os eixos levando à origem ($r = z = 0$) à ponta da gota.
- Também, vamos tomar $p_{\text{ext}} = 0$ e $p_{\text{int}}(s = 0)$ será um parâmetro livre p_0 .
- Em qualquer $s \neq 0$ será (hidrostática) $p_{\text{int}}(s) = p_0 - \rho g z(s)$.
- A interface pode chegar no extremo da agulha com qualquer ângulo, como explicado ao lado.



A liquid drop hanging from a tube with strongly exaggerated wall thickness. Any true contact angle can be accommodated by the 180° turn at the end of the tube's material. The apparent contact angle χ between the liquid surface and the horizontal can in principle take any value.

Forma matemática da gota

Uma forma parametrizada $(r(s), z(s), \theta(s))$ satisfaz o equilíbrio mecânico de uma gota pendente se:

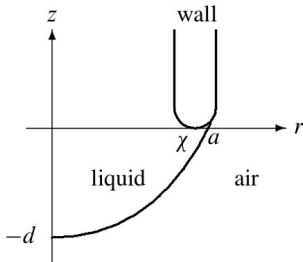
- 1 $r(0) = z(0) = \theta(0) = 0$
- 2 $\exists L > 0$ tal que $r(L) = a$.
- 3 Para $0 < s < L$,

$$r'(s) = \cos \theta(s)$$

$$z'(s) = \sin \theta(s)$$

$$\theta'(s) = \frac{p_0 - \rho g z(s)}{\gamma} - \frac{\sin \theta(s)}{r(s)}$$

Dados: a, p_0, ρ, g, γ .



A liquid drop hanging from a tube with strongly exaggerated wall thickness. Any true contact angle can be accommodated by the 180° turn at the end of the tube's material. The apparent contact angle χ between the liquid surface and the horizontal can in principle take any value.

Projeto - Gota pendente hidrostática

Se deseja calcular a forma exata de gotas de um certo líquido que pendem de uma agulha de raio a e espessura desprezível. Em especial se deseja um código numérico que permita calcular:

- 1 O volume máximo $V_{\max}$ que uma gota em equilíbrio pode ter.
- 2 A curva d vs. V , da altura vertical da gota em função do volume.
- 3 A forma exata das gotas de volumes $V_{\max}/3$, $2V_{\max}/3$ e $V_{\max}$.

Mostrar os resultados para água a 20°C , com a igual a 0.1 mm e 1 mm.

- Usamos a como escala de comprimento: Definimos

$$\hat{r} = \frac{r}{a}, \hat{z} = \frac{z}{a}, \hat{s} = \frac{s}{a} \Rightarrow \frac{d\hat{r}}{d\hat{s}} = \frac{dr}{ds}, \text{ etc.,}$$

e também $\hat{\theta}(\hat{s}) = \theta(a\hat{s}) \Rightarrow \frac{d\hat{\theta}}{d\hat{s}}(\hat{s}) = \frac{d\theta}{ds}(a\hat{s}) a$

- Substituindo nas equações, $\hat{r}(0) = \hat{z}(0) = \hat{\theta}(0) = 0, \hat{r}(\hat{L}) = 1,$

$$\frac{d\hat{r}}{d\hat{s}}(\hat{s}) = \cos \hat{\theta}(\hat{s}), \frac{d\hat{z}}{d\hat{s}}(\hat{s}) = \sin \hat{\theta}(\hat{s}),$$

$$\frac{d\hat{\theta}}{d\hat{s}} = \underbrace{\frac{p_0 a}{\gamma}}_A - \underbrace{\frac{\rho g a^2}{\gamma}}_B \hat{z} - \frac{\sin \hat{\theta}}{\hat{r}}$$

- A e B são os números adimensionais do problema, já podemos retirar os chapéus.

O número B

■ $B = \rho g a^2 / \gamma.$

■ Água a 20°C : $\rho = 998 \text{ kg/m}^3$, $\gamma = 0.072 \text{ N/m}$.

$$\Rightarrow B(a = 0.1\text{mm}) = 1.36 \times 10^{-3}, \quad B(a = 1\text{mm}) = 1.36 \times 10^{-1}$$

■ Mercúrio: $\rho = 13456 \text{ kg/m}^3$, $\gamma = 0.337 \text{ N/m}$.

$$\Rightarrow B(a = 0.1\text{mm}) = 3.91 \times 10^{-3}, \quad B(a = 1\text{mm}) = 3.91 \times 10^{-1}$$

O termo $\sin \theta / r$

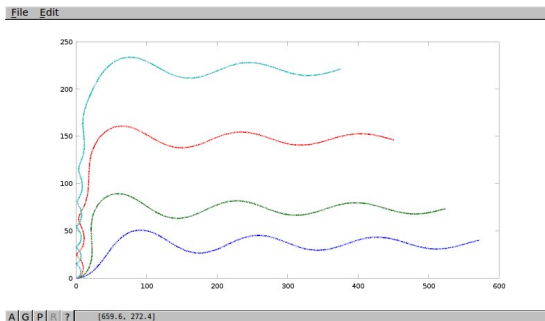
- Não está definido para $r = 0$ (corresponde a $s = 0$).
- $\lim_{s \rightarrow 0} \sin \theta(s) / r(s) = \lim_{s \rightarrow 0} (\theta' \cos \theta) / r' = \theta'(0)$
- Substituindo na equação de θ'

$$\theta'(0) = A - B z(0) - \theta'(0) \quad \Rightarrow \quad \theta'(0) = \frac{A - B z(0)}{2}$$

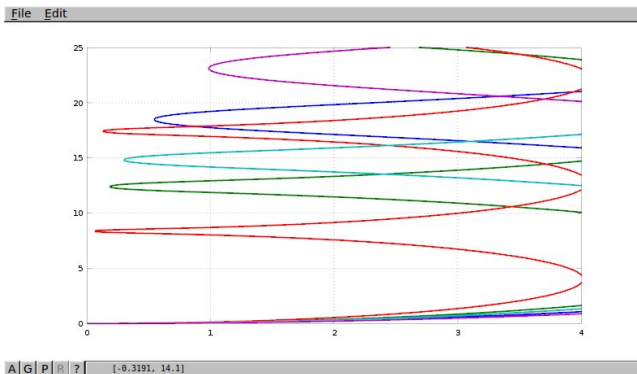
```
function f = fsurf(y,t)
global A, global B, global epsr
f(1)=cos(y(3));
f(2)=sin(y(3));
if (y(1)>epsr)
    f(3)=A-B*y(2)-sin(y(3))/y(1);
else
    f(3)=(A-B*y(2))/2;
end
```

$$B = 1.36 \times 10^{-3}$$

```
>global A, global B, global epsr  
>A=0.05; B=0.00136; epsr=1e-5;  
>[y0 time0]=rk4("fsurf",[0;0;0],0,0.03,20000);  
>plot(y0(1,:),y0(2,:), "linewidth",2)
```



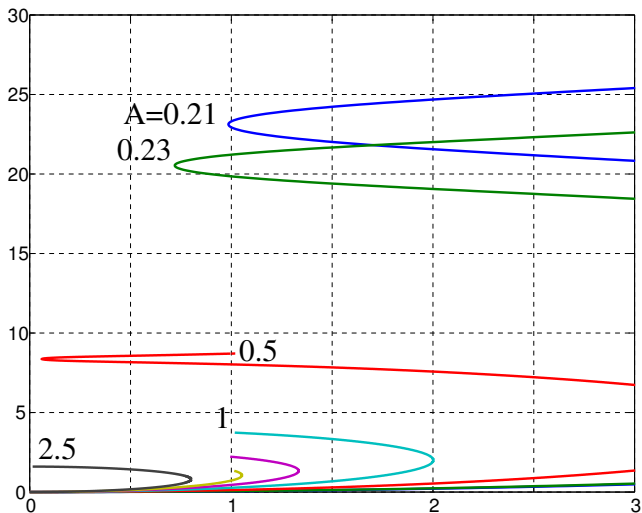
Formas para $A = 0.05, 0.1, 0.2$ e 0.3



Formas para $A = 0.21$ (roxo), 0.25, 0.3, 0.35 e 0.5 (vermelho). **Zoom**

Observações:

- Para $A \leq A^*$ ($=0.21$, de fato) a forma passa por $r = 1$ apenas uma vez, com $z \simeq 0$. Essas são gotas com volume bem pequeno.
- Para $A > A^*$ temos 3 (ou mais) pontos com $r = 1$. Considerando os pontos com $z > 1$ temos gotas maiores.



Formas (eixos $r - z$) para $A = 0.21, 0.23, 0.5, 1.0, 1.5, 1.9$ e 2.5 .

- O valor de z na interseção com $r = 1$ é a altura d da gota.
- Se observa intuitivamente que o volume máximo (adimensional) corresponde a $A = A^*$.
- O volume é uma função monótona **crescente** de A **para a primeira interseção**.
- O volume é uma função monótona **decrecente** de A **para a segunda e terceira interseções**.
- Existe uma transição suave da forma no volume $V = V^+ \simeq \frac{2}{3}\pi$, correspondente a uma hemiesfera de raio 1 (dimensionalmente a). O valor de A para essa configuração é $A^+ \simeq 2$.
- Quando $V = V^+$ a curvatura é máxima ($\kappa \simeq 2/a$), assim como a pressão interna $p_0 \simeq 2\gamma/a$.

- Para calcular o volume, integramos a equação

$$\frac{dV}{ds}(s) = \pi r(s)^2 \frac{dz}{ds}(s) ,$$

isto é, acrescentamos na função `fsurf.m`,

```
f(4)=pi*y(1)^2*f(2);
```

- Também calculamos a superfície, utilizando

$$\frac{dS}{ds}(s) = 2\pi r(s) .$$

```
f(5)=2*pi*y(1);
```

- Modificamos o Runge-Kutta para que armazene as interseções com $r = 1$:

```
if ((y(1,n+1)-1)*(y(1,n)-1)<0)
    kk=kk+1;
    zz((kk-1)*nd+1:kk*nd)=y(:,n+1);
endif
```

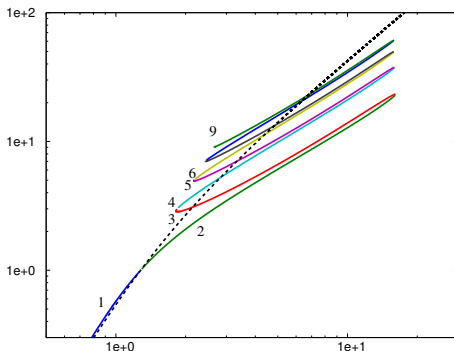
- Rodamos o código com $A = A^* = 0.21$, obtendo $z^* = 22.9$, $V^* = 4153$, $S^* = 1257$. Notar que o volume corresponde ao uma gota de raio $b^* = (3V^*/4\pi)^{1/3} \simeq 10a$. Isto é, a gota que cai de nossa agulha de 0.1 mm é 10 vezes maior que o orifício de saída (raio 1 mm).

- Criamos um pequeno código que percorre valores de A em sequência desde 0.21 até 2 (graficogota3.m):

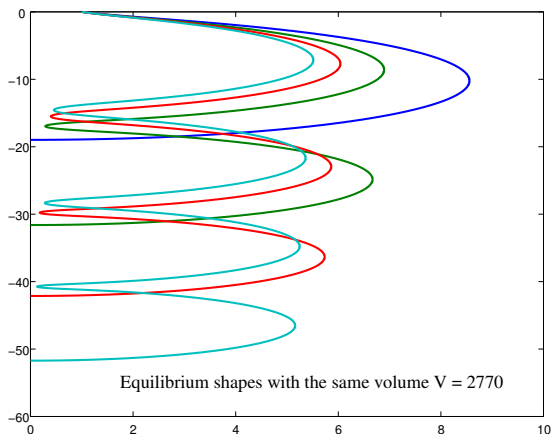
```
global A, global B, global epsr
B=1.36e-03;epsr=1.0e-06;
kk=[];zz=[];
for A=[0.21:0.005:2]
    k0=0;zz0=[];
    [z0 tz0 k0 zz0]=rk4st("fsurf",[0;0;0;0;0],...
                          0,0.005/A,30000);
    kk=[kk k0]; zz=[zz zz0];
endfor
```

■ Desenhamos

```
hh=loglog(zz(4,:).^ (1/3),zz(2,:),zz(9,:).^ (1/3),zz(7,:))
set(hh,"linewidth",2)
axis([1e-1 30 3e-1 1e2])
```



Formas (eixos $V^{\frac{1}{3}} - d$) para $0.21 \leq A \leq 2$. Cada cor é uma interseção diferente (azul: 1ra, verde: 2da, vermelho: 3ra, etc). Em traço o que corresponde a um casquete esférico ($V = \pi * d * (3 + d^2)/6$).



Várias formas (com 2, 4, 6 e 8 interseções) com $V = 2V^*/3 \simeq 2770$. Os valores correspondentes de A são 0.238, 0.303, 0.351 e 0.390. Construído com `graficogota4.m`.

Conclusões dessa primeira parte

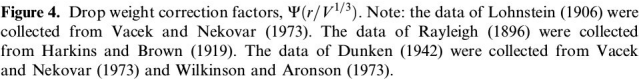
- Em equilíbrio estático, uma interface com tensão superficial satisfaz a equação

$$\kappa(\vec{x}) = \frac{\Delta p(\vec{x})}{\gamma},$$

onde κ é a curvatura média.

- Essa equação de aparência inocente comporta uma **grande complexidade**. No caso mais simples, em que a superfície é apenas uma curva em 2D (e.g., axissimétrico), as incógnitas são $r(s) - z(s)$ e suas equações resultam fortemente não lineares e com domínio $(0, L)$ a priori desconhecido, com condições de contorno tanto em $s = 0$ quanto em $s = L$.

- Pela simplicidade do problema em 2D, e apoiados nos resultados numéricos, foi possível entender o desprendimento de uma gota crescendo quase-estaticamente como uma **catástrofe matemática**. Existe um volume V^* tal que para qualquer $V > V^*$ não há solução $\mathcal{S}(V)$ “próxima” de $\mathcal{S}(V^*)$.
- V^* (adimensionalizado por a^3) é função de $B = \rho g a^2 / \gamma$.
- A **lei de Tate** estabelece $V^* B / (2\pi a^3) = \Psi(a / (V^*)^{1/3}) \simeq 1$.
- No caso estudado ($B = 1.36 \times 10^{-3}$, $V^* = 4153$) obtivemos $\Psi = 0.899$, sendo que $a / (V^*)^{1/3} = 0.062$. O acordo com dados experimentais é bastante bom (slide seguinte).



◀ ◻ ▶ ◀ ◻ ▶ ◀ ≡ ≡ ▶ ◀ ≡ ≡ ▶ ≡ ≡ ≡ ↺ 🔍 ↻

Segunda parte: Enfoque variacional

- O enfoque “Equação Diferencial” não é aplicável no caso 3D. Não existe “método do tiro” em 2D.
- Não permite, por exemplo, calcular gotas pendentes de orifícios não circulares. Ou considerar qualquer outro fenômeno que quebre a simetria de revolução em torno de z (por exemplo, gravidade inclinada respecto de z).
- Nessa parte nos propomos resolver o mesmo problema, mas com um enfoque variacional, extensível ao caso 3D.
- **Segunda parte do projeto:** Calcular as gotas da primeira parte (com volumes $V^*/3$, $2V^*/3$ e V^* pelo método variacional e comparar.

Enfoque variacional

- Seleccionar um **conjunto admissível de formas** W_n , de dimensão finita n , tal que
 - toda forma admissível tenha energia finita,
 - a energia seja uma função contínua em W_n , e
 - para cada forma exata possível, exista uma forma do conjunto admissível que a aproxime razoavelmente.
- A **aproximação numérica** S_n da **forma exata** S se **define** como o **elemento** $S_n \in W_n$ **que minimiza a energia sobre** W_n (a minimização pode ser local ou global, e como veremos podem ser incorporadas restrições).

Primeiro passo: Parametrização

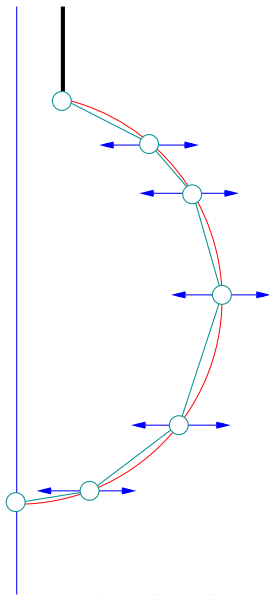
Como poderíamos gerar um conjunto de “formas de gotas” que estejam definidas por um **conjunto finito de graus de liberdade** (i.e., de números)?

Em outras palavras... **como podemos parametrizar um conjunto de formas útil para modelar a gota?**

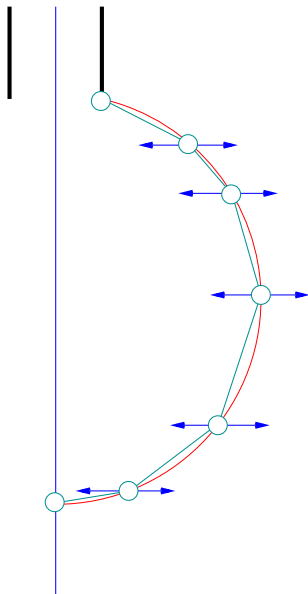
Exercício: Quais as vantagens e desvantagens da seguinte proposta?

- Se da uma forma inicial (e.g., esférica), discretizada com $n + 2$ pontos.
- Se fixa $r_0 = 1, z_0 = 0$.
- Se fixa $r_{n+1} = 0$.
- Congelando o valor de z de cada ponto, o grau de liberdade é **a sua coordenada r** .
- A forma, e por tanto a energia, o volume, a área superficial, etc., são assim funções das variáveis $r_1, \dots, r_n$.
- **Problema final:** (Clássico de otimização)

$$\underline{r}^* = \arg \min_{\underline{r} > 0} E(\underline{r})$$



- A parametrização está limitada a formas que são gráficos $r = r(z)$.
- A discretização fixa Δz e não Δs . As partes da superfície mais paralelas a $\hat{r}$ ficam pouco discretizadas.
- Apenas aproxima superfícies altura ($z(r=0)$) igual à da forma inicial.
- Não permitiria aproximar, por exemplo, o processo de crescimento de uma gota pendente.

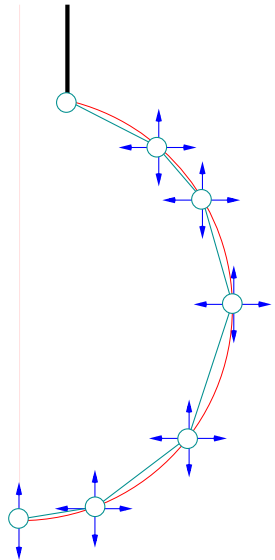


Exercício: Quais as vantagens e desvantagens da seguinte proposta?

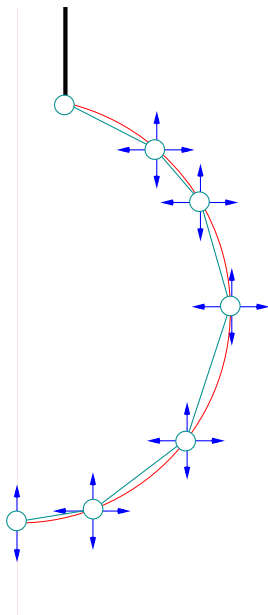
- Se da uma forma inicial (e.g., esférica), discretizada com $n + 2$ pontos.
- Se fixa $r_0 = 1, z_0 = 0$.
- Se fixa $r_{n+1} = 0$.
- Com apenas essa exceção, os graus de liberdade são **as coordenadas r e z de cada ponto de discretização**.
- A forma, e por tanto a energia, o volume, a área superficial, etc., são assim funções das variáveis $y_1 = r_1, \dots, y_n = r_n, y_{n+1} = z_1, \dots, y_{2n+1} = z_{n+1}$.
- **Problema final:** (Clássico de otimização)

$$\underline{y}^* = \arg \min_{\underline{y}} E(\underline{y})$$

Parametrização B



- Essa parameterização é bastante utilizada. Se estende facilmente a 3D: triangulações da superfície.
- Outras interpolações são possíveis, com ou sem malha (splines, RBF, etc.).
- Note: Uma forma é apenas mudada por deslocamentos **normais** de seus pontos. Deslocamentos **tangenciais** são irrelevantes. Isto se manifesta num mal condicionamento do problema de otimização discreto.
- Métodos para manter a qualidade da distribuição dos pontos são necessários em geral.

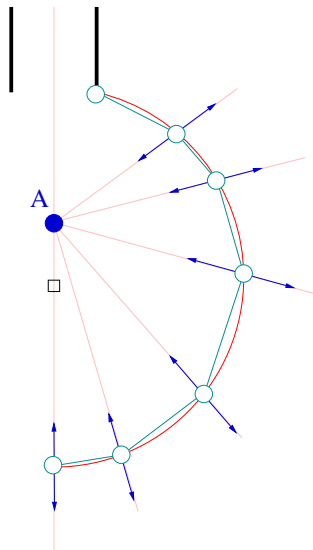


Exercício: Quais as vantagens e desvantagens da seguinte proposta?

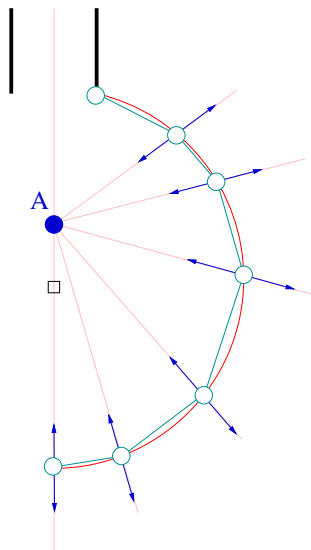
- Se da uma forma inicial (e.g., esférica), discretizada com $n + 1$ pontos.
- Se fixa o contorno, $r_0 = 1, z_0 = 0$.
- Se escolhe uma direção de movimento para cada nó, por exemplo a que o une com um ponto arbitrário A .
- Os graus de liberdade $\underline{y}$ são o **deslocamento de cada ponto na direção permitida**.
- A forma, e por tanto a energia, o volume, a área superficial, etc., são assim funções das variáveis $y_1, \dots, y_n$.
- **Problema final: (Clássico de otimização)**

$$\underline{y}^* = \arg \min_{\underline{y}} E(\underline{y})$$

Parametrização C Spines

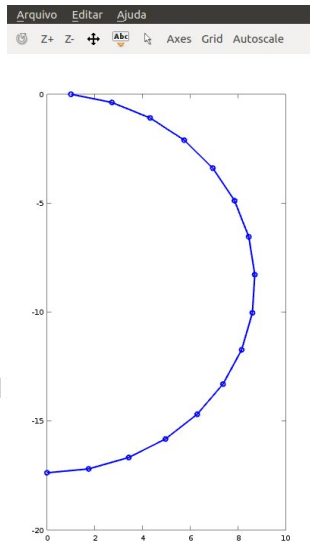


- A parametrização A é um caso particular de Spines (horizontais).
- A parametrização falha quando a superfície fica paralela à espinha.
- Permite aproximar o processo de crescimento de uma gota, com melhor condicionamento que a parametrização B por não conter movimentos quase-tangenciais.



Geração dos pontos iniciais

```
vol0=2770; n=15;  
R0=(3*vol0/4/pi)^(1/3);  
D0=sqrt(R0*R0-1); th0=asin(1/R0);  
dth=(pi-th0)/n;  
  
coor0=[1 0];  
for i=1:n  
    the=th0+i*dth;  
    coor0=[coor0; [R0*sin(the), -D0+R0*cos(the)]]  
endfor  
  
hh=plot(coor0(:,1),coor0(:,2),"-o");  
set(hh,"linewidth",2);
```



Parametrização

Para cada y fornece as coordenadas nodais $\underline{x}(y)$.

```
y=2*[0;rand(15,1)-0.5]; yd=diag(y);
```

```
AA=[0 -D0/2];
```

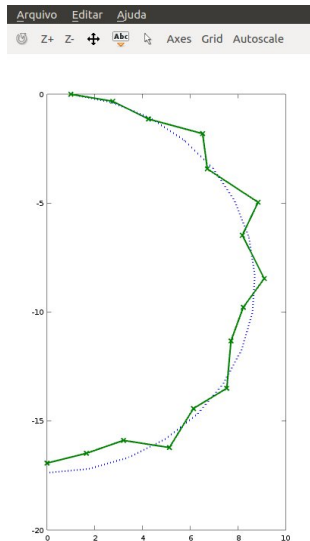
```
for i=1:n+1
```

```
    vec0(i,:)=(coor0(i,:)-AA)/...  
                norm(coor0(i,:)-AA);
```

```
endfor
```

```
coor=coor0+yd*vec0;
```

```
hh=plot(coor0(:,1),coor0(:,2),...  
        coor(:,1),coor(:,2),"-x");  
set(hh,"linewidth",2);
```



Segundo passo: Função energia

■ Energia potencial

$$\begin{aligned} E_p &= \int_{\Omega} \rho g z \, d\Omega = \int_{\Omega} \operatorname{div} \left(0, 0, \frac{\rho g z^2}{2} \right) \, d\Omega = \\ &= \int_S \frac{\rho g z^2}{2} n_z \, dS = \int_C \frac{\rho g z^2}{2} n_z 2\pi r \, ds = \pi \rho g \int_C z^2 r n_z \, ds \end{aligned}$$

■ Energia superficial

$$E_s = \int_S \gamma \, dS = 2\pi \gamma \int_C r \, ds$$

Adimensionalização:

$$\begin{aligned} E &= \pi \rho g \int_C z^2 r n_z ds + 2\pi \gamma \int_C r ds \\ &= \pi \rho g a^4 \int_{\hat{C}} \hat{z}^2 \hat{r} n_z d\hat{s} + 2\pi \gamma a^2 \int_{\hat{C}} \hat{r} d\hat{s} \end{aligned}$$

As integrais são adimensionais, então os fatores tem unidades de energia. Definimos

$$\hat{E} = \frac{E}{\pi a^2 \gamma}.$$

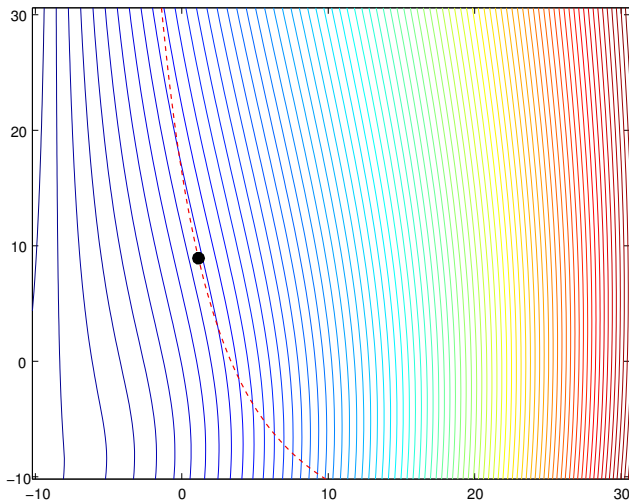
Assim,

$$\hat{E} = B \int_{\hat{C}} \hat{z}^2 \hat{r} n_z d\hat{s} + 2 \int_{\hat{C}} \hat{r} d\hat{s}$$

Agora podemos utilizar a integração numérica do Capítulo 1!

```
d=[coor(2:n+1,:)-coor(1:n,:)];l1=norm(d,"rows");jac=l1/2;
normal=-[d(:,2)./l1,-d(:,1)./l1]
N=3; xi=[-sqrt(3/5),0,sqrt(3/5)];A=[5/9,8/9,5/9];
energia=0; volume=0;
for i=1:n
    for k=1:N
        x=pint(1,k)*coor(i,:)'+pint(2,k)*coor(i+1,:);
        energia=energia+A(k)*(B*x(2)^2*x(1)*normal(i,2)+2*x(1))*jac(i);
        volume=volume+A(k)*2*pi/3*normal(i,1:2)*x*x(1)*jac(i);
    endfor
endfor
```

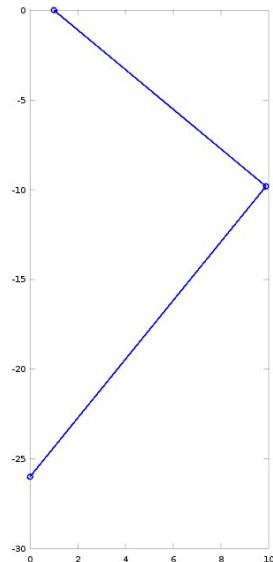
Dessa maneira construímos as funções `energy(coor)` e `volume(coor)`.



Gota pendente com 2 graus de liberdade: Contornos de energia no plano $y_1 - y_2$. Em traços vermelhos a linha de volume $V = 2770$. O mínimo é indicado por um ponto preto ($y_1 = 1.35, y_2 = 8.62$).

Apenas dois graus de liberdade:

```
>>[area Epot Esup rmax d]=calcula(coor)
area = 1041.1
Epot = -13.349
Esup = 331.39
rmax = 9.8831
d = 25.988
```



Terceiro passo: Otimização

■ Função objetivo: Energia E

```
function ee = fenergy(y)
global coor0, global vec0, global B
yd=diag(y);
coor=coor0+yd*vec0; ee=energy(coor);
```

■ Restrições: Volume: $V = V_0$; e fixar nodo 1: $y_1 = 0$.

```
function vv = frestr(y)
global coor0, global vec0, global vol0,
yd=diag(y);
coor=coor0+yd*vec0;
vv(1)=volume(coor)-vol0; vv(2)=y(1);
```

■ A função sqp (Sequential Quadratic Programming)

$[X, OBJ, INFO, ITER, NF, LAMBDA] = \text{sqp}(X0, PHI, G, H, LB, UB, \dots, \text{MAXITER}, \text{TOL})$

resolve

$$\min_x \varphi(x)$$

sujeito a

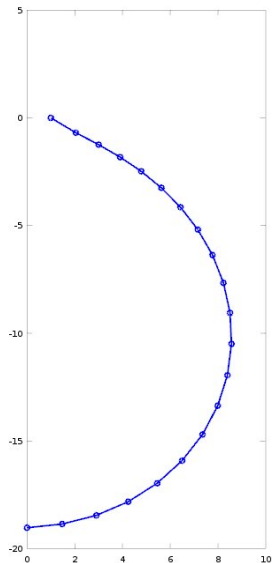
$$G(x) = 0, \quad H(x) \geq 0, \quad LB \leq x \leq UB$$

- Uso no problema proposto (ver dropvariat2.m)

```
##otimizacao
[yopt eopt info iter]=sqp(y0,@fenergy,@frestr,[],...
                        -15,100,200);
coor=coor0+diag(yopt)*vec0;
energy(coor)
eopt
volume(coor)
plot(coor(:,1),coor(:,2),"-o","linewidth",2)
```

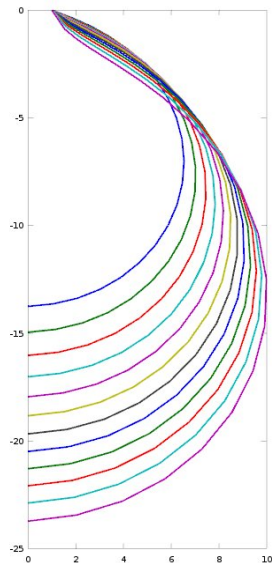
Mínimo com 20 graus de liberdade:

```
>>vol0=2770; y0=zeros(n+1,1);
>>[yopt eopt info iter]=sqp(y0,...
    @fenergy,@frestr,[],-15,100,200);
##coordenadas do otimo
>>coor=coor0+diag(yopt)*vec0;
>>energy(coor)
    ans = 291.76
>>eopt
    eopt = 291.76
>>volume(coor)
    ans = 2770.0
>>rmax=max(coor(1,:))
    rmax = 8.5647
>>d=-min(coor(:,2))
    d = 19.028
```



Crescimento quase-estático: dropvariat3.m

```
dvol=300;coru=[];yoptu=[];
for kk=1:12
    volu(kk)=900+kk*dvol;
    vol0=volu(kk);
    [yopt eopt info iter]=sqp...
    (y0,@fenergy,@frestr,[],-5,15,550);
    yoptu=[yoptu yopt];
    y0=yopt;
    coor=coor0+diag(yopt)*vec0;
    coru=[coru coor];
endfor
```

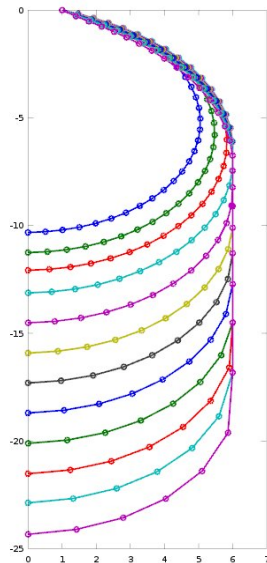


Com restrição de desigualdade:

$$r_i \leq 6, \quad \forall i$$

```
function vv = frestr2(y)
global coor0, global vec0,
yd=diag(y);
coor=coor0+yd*vec0;
vv(1)=6-max(coor(:,1));
end

[yopt eopt info iter]=sqp...
(y0,@fenergy,@frestr,@frestr2,-5,15,550);
```



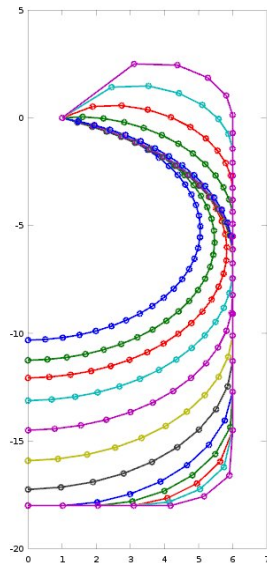
Mais restrições:

$$r_i \leq 6, \quad \forall i$$

$$z_i \geq -18, \quad \forall i$$

```
function vv = frestr2(y)
global coor0, global vec0,
yd=diag(y);
coor=coor0+yd*vec0;
vv(1)=6-max(coor(:,1));
vv(2)=min(coor(:,2))+18;
end
```

```
[yopt eopt info iter]=sqp...
(y0,@fenergy,@frestr,@frestr2,-5,15,550);
```



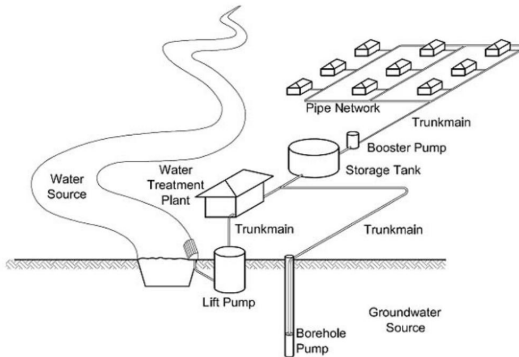
Conclusões da segunda parte

- O **enfoque variacional** permite calcular a forma da gota com bastante flexibilidade.
- A parametrização pelo **método das espinhas** evita o mal condicionamento do problema que acontece quando se deixam os nós totalmente livres.
- O método de **Sequential Quadratic Programming** (função sqp de Octave) permite determinar o mínimo do problema discreto resultante.

Cálculo numérico de redes hidráulicas

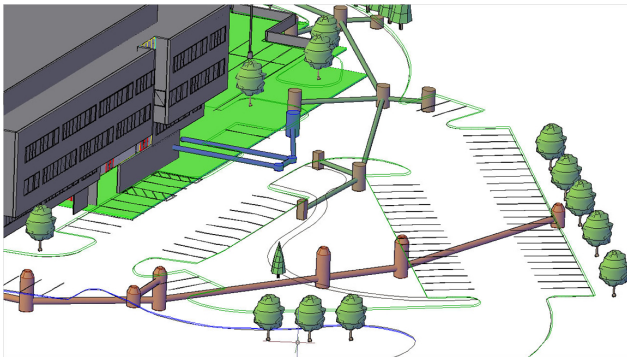
Redes hidráulicas

- A distribuição de fluidos é fundamental na sociedade: Água potável, gas, saneamento, etc.

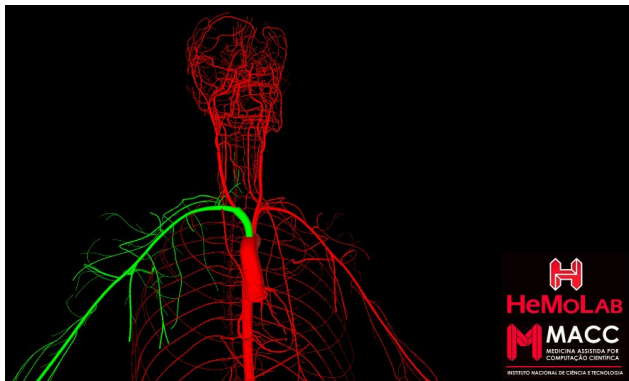


De "Pumps, pipes and storage", Ministry of Health, New Zealand (2010)

- Também nas indústrias química, do petróleo, nuclear, de alimentos, etc.

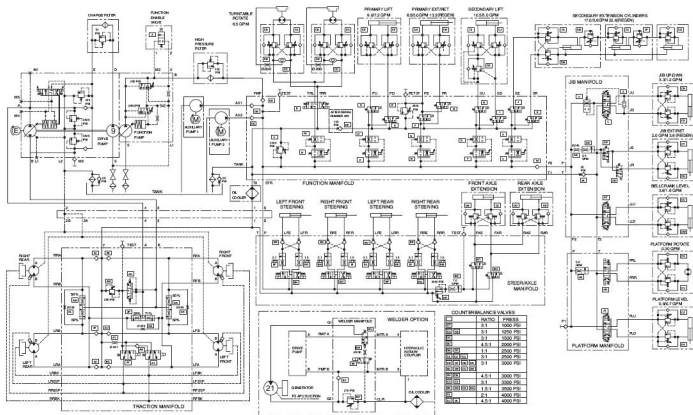


- Também no corpo humano.



Projeto ADAN (LNCC, Petrópolis, INCT-MACC)

- O cálculo numérico é necessário porque, em geral... são bastante complexos.



Componentes individuais

- **Altura hidráulica H (Head) [m]:** É uma das principais variáveis hidráulicas (escoamento incompressível, densidade constante). Está definida como

$$H = \frac{p + \rho g z + \frac{1}{2} \rho u^2}{\rho g} = \frac{p}{\rho g} + z + \frac{u^2}{2g},$$

onde p é a pressão, z a elevação geométrica respeito de uma referência, u a velocidade média.

- **Vazão volumétrica Q [m³/s]:** A segunda principal variável hidráulica. É o volume de líquido que atravessa uma seção transversal do conduto por unidade de tempo. Sendo A a área transversal, se define

$$u = \frac{Q}{A}.$$

- **Reservatórios:** Fontes ou sumidouros de líquido cuja altura hidráulica é dado. Em geral a vazão que é extraída/injetada neles é incógnita.
- **Componentes passivas localizadas:** São as válvulas, cotovelos, contrações, etc. São caracterizadas por

$$H^- - H^+ = K \frac{|u|u}{2g}, \quad \leftarrow \text{não linear}$$

onde H^- é o valor de H no lado por onde **entra fluido** quando u é **positiva**. K é uma constante adimensional não negativa.

- **Condutos:** São os canos, considerados uniformes nas análises. Se caracterizam pela lei

$$H^- - H^+ = f \frac{L}{D} \frac{|u|u}{2g}, \quad \leftarrow \text{não linear}$$

onde L é o comprimento, D o diâmetro (hidráulico), e f um fator adimensional de atrito.

- **Não linearidades:** Ainda, tanto K como f podem não ser constantes. Por análise dimensional se prova que, para uma geometria dada, apenas podem depender do **número de Reynolds**

$$\text{Re} = \frac{\rho u D}{\mu} = \frac{u D}{\nu}$$

e da **rugosidade adimensional** ϵ/D , suposta uniforme.

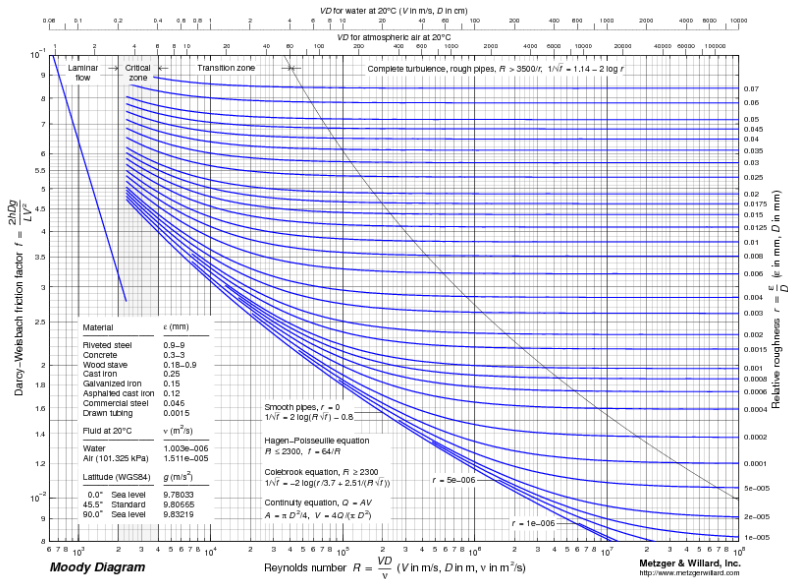


Diagrama de Moody, expressando f como função de Re e de ϵ/D .

■ Expressões analíticas para f :

■ Colebrook-White

$$\frac{1}{\sqrt{f}} = -2 \log_{10} \left(\frac{2.51}{\text{Re} \sqrt{f}} + \frac{\epsilon}{3.7 D} \right) \quad \leftarrow \text{implícita}$$

■ Haaland

$$\frac{1}{\sqrt{f}} = -1.8 \log_{10} \left[\frac{6.9}{\text{Re}} + \left(\frac{\epsilon}{3.7 D} \right)^{1.11} \right] \quad \leftarrow \text{explícita}$$

■ Sousa-Cunha-Marques, Churchill, etc.

■ Em outras variáveis, Hazen-Williams, Manning, etc.

- Exercício: Comparar as leis de Colebrook-White no intervalo $10^4 \leq \text{Re} \leq 10^6$, para ϵ/D igual a 10^{-5} , 10^{-4} , 10^{-3} e 10^{-2} . Ver quando são mais próximas (Re alto ou baixo? ϵ/D alto ou baixo?).

- **Bombas (componentes ativos):** Tem sua característica dada por

$$H^- - H^+ = -\mathcal{G}(Q) ,$$

que muitas vezes é aproximado por um polinômio quadrático

$$H^- - H^+ = -\mathcal{H}^0 + \alpha Q + \beta Q^2 ,$$

onde $\mathcal{H}^0$, α e β surgem de interpolar um polinômio quadrático a partir de três vazões medidas dentro do rango de funcionamento.

As expressões anteriores, que dão ΔH como uma função de Q e parâmetros da válvula, conduto ou bomba, expressam a **conservação de momento** em cada componente i como

$$(\Delta H)_i = -\mathcal{G}_i(Q_i) .$$

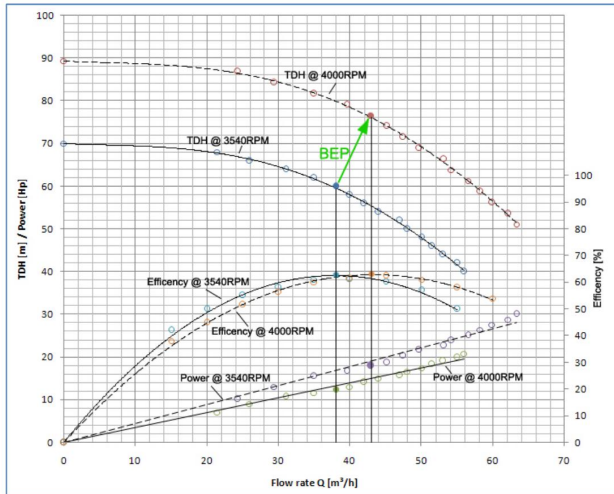
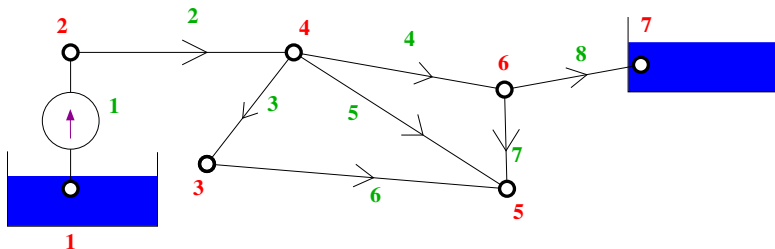


Figure 19 - approximate pump characteristic curve (Goulds pumps – model 3196 at different RPMs)

Curva característica $\mathcal{G}(Q)$, dentre outras, para duas velocidades de rotação.
Tomado de C. Allerstorfer.

A rede: grafo e matrizes

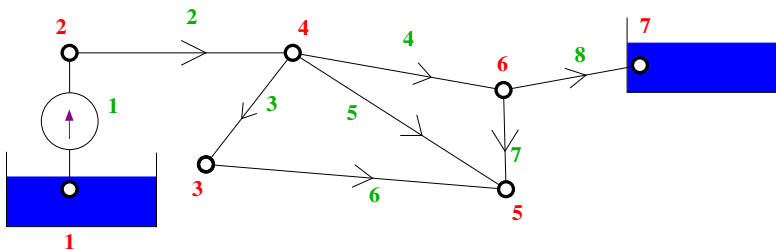
- **Conservação da massa:** Requer que, apenas, em cada junção a soma de todas as vazões entrantes seja zero.
- Na descrição da rede, o primeiro que devemos fazer é **numerar as arestas**. Sendo arestas os componentes que são perdas localizadas, condutos e bombas.
- Imediatamente, devemos **numerar os nós da rede**. Os nós são os componentes reservatório e a junção de duas arestas.



Rede e grafo orientado associado.

- Dessa maneira, a rede se mapeia num **grafo orientado**.
- A **orientação** de cada aresta **define** o sentido **positivo** da vazão, e por isto é **indispensável**.
- Com as numerações da figura, o grafo pode ser escrito matricialmente a través da **matriz de conectividade** C ou, equivalentemente, pela **matriz de incidências** A :

$$C = \begin{pmatrix} 1 & 2 \\ 2 & 4 \\ 4 & 3 \\ 4 & 6 \\ 4 & 5 \\ 3 & 5 \\ 6 & 5 \\ 6 & 7 \end{pmatrix} \Leftrightarrow A = \begin{pmatrix} 1 & -1 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 1 & 0 & -1 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & -1 & 1 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 1 & 0 & -1 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 1 & -1 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 1 & 0 & -1 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & -1 & 1 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 1 & -1 \end{pmatrix}$$



$$C = \begin{pmatrix} 1 & 2 \\ 2 & 4 \\ 4 & 3 \\ 4 & 6 \\ 4 & 5 \\ 3 & 5 \\ 6 & 5 \\ 6 & 7 \end{pmatrix} \Leftrightarrow A = \begin{pmatrix} 1 & -1 & 0 & 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 1 & 0 & -1 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & -1 & 1 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 1 & 0 & -1 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 1 & -1 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 1 & 0 & -1 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & -1 & 1 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 1 & -1 \end{pmatrix}$$

- Seja h o vetor (coluna) que contém as alturas hidráulicas em cada nó.

$$h = (h_1, h_2, h_3, h_4, h_5, h_6, h_7)^T$$

- Calculemos o produto Ah :

$$Ah = \begin{pmatrix} h_1 - h_2 \\ h_2 - h_4 \\ h_4 - h_3 \\ h_4 - h_6 \\ h_4 - h_5 \\ h_3 - h_5 \\ h_6 - h_5 \\ h_6 - h_7 \end{pmatrix}$$

Ah é um vetor que, para cada aresta, contém a diferença de altura hidráulica entre os nós de entrada e de saída (origem e ponta da flecha).

- Definamos o vetor de vazões da rede, $q = (q_1, \dots, q_8)^T$, e o vetor $g(q)$ dado por

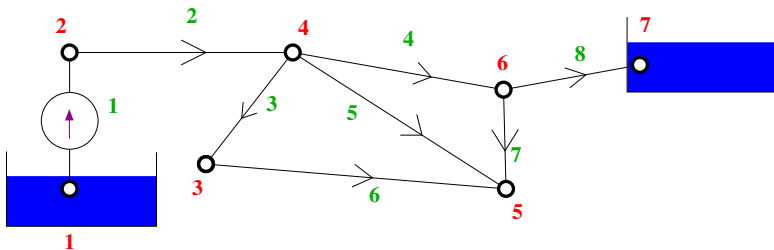
$$g_i(q) = \mathcal{G}_i(q_i) .$$

- A **equação de momento** se escreve, assim,

$$A h + G(q) = 0 \quad \leftarrow \quad \text{cons. de momento}$$

- O produto $A h$ se programa facilmente com a matriz de conectividade:

```
for i=1:m ## m: nro. de arestas
    Ah(i)=h(co(i,1))-h(co(i,2));
endfor
```



■ Calculando o produto $A^T q$ se obtém

$$A^T q = \begin{pmatrix} q_1 \\ -q_1 + q_2 \\ -q_3 + q_6 \\ -q_2 + q_3 + q_4 + q_5 \\ -q_5 - q_6 - q_7 \\ -q_4 + q_7 + q_8 \\ -q_8 \end{pmatrix}$$

- A **equação de massa** se escreve, portanto,

$$A^T q = c \quad \leftarrow \text{cons. de massa}$$

onde c é o vetor de **vazões entrantes** (positivas entrando desde o exterior da rede) em cada nó.

- O produto $A^T q$ se programa facilmente com a matriz de conectividade:

```
ATq=zeros(n,1); ## n: nro de nos
for i=1:m ## m: nro. de arestas
    i1=co(i,1); i2=co(i,2);
    ATq(i1)=ATq(i1)+q(i);
    ATq(i2)=ATq(i2)-q(i);
endfor
```

Sistema de equações e incógnitas

- Se não houver nenhum reservatório (apenas vazões nodais c impostas), o sistema acabaria nas equações de momento e massa.
- A solução não seria única.
- **Mostrar que**
 - se (h, q) é solução de (cons. de momento)-(cons. de massa), então $(h + \alpha \mathbf{1}, q)$ também é solução, onde $\alpha \in \mathbb{R}$ é arbitrário e $\mathbf{1} = (1, 1, \dots, 1)^T \in \mathbb{R}^{n \times 1}$;
 - se $c^T \mathbf{1} = \sum_{i=1}^m c_i$ é distinto de zero, o sistema não admite nenhuma solução.
- As observações do exercício surgem naturalmente da análise física do problema.

- **Havendo nr reservatórios**, a situação é diferente. Em particular, do vetor c haverá nr componentes que serão **incógnitas**.
- Seja $\{I^R(r)\}_{r=1}^{nr}$ um vetor que contém os índices de nó que correspondem aos reservatórios, e $\{H^R(r)\}_{r=1}^{nr}$ um vetor que contém os valores impostos de h . Na rede da figura seria

$$I^R = \begin{pmatrix} 1 \\ 7 \end{pmatrix}, \quad H^R = \begin{pmatrix} 200 \\ 210 \end{pmatrix}.$$

Definindo a matriz auxiliar **de injeção** $D \in \mathbb{R}^{n \times nr}$, cuja coluna r é a coluna $I^R(r)$ da matriz identidade $\mathbb{I} \in \mathbb{R}^{n \times n}$, se cumpre no nosso caso que

$$D = \begin{pmatrix} 1 & 0 \\ 0 & 0 \\ 0 & 0 \\ 0 & 0 \\ 0 & 0 \\ 0 & 0 \\ 0 & 1 \end{pmatrix} \Rightarrow D^T h = \begin{pmatrix} h(I^R(1)) \\ \vdots \\ h(I^R(nr)) \end{pmatrix}^T = \begin{pmatrix} h_1 \\ h_7 \end{pmatrix}.$$

- Assim, as **equações de imposição de H** nos reservatórios se escrevem matematicamente,

$$D^T h = H^R, \quad \text{no caso, } \begin{pmatrix} h_1 \\ h_7 \end{pmatrix} = \begin{pmatrix} H_1^R \\ H_2^R \end{pmatrix} = \begin{pmatrix} 200 \\ 210 \end{pmatrix}$$

- Decompomos o vetor $c = c^L + c^R$, onde $c_{IR(i)}^R = c(I^R(i))$ nos nós que são reservatórios e zero nos outros (e viceversa). Se as vazões dos reservatórios (**incógnitas**) são um vetor $v^R = (v_1^R, \dots, v_{nr}^R)^T$, se cumpre que as equações de **conservação da massa** se escrevem

$$A^T q - D v^R = c^L.$$

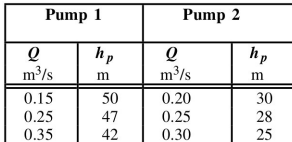
- Exercício: Mostrar que os produtos $D^T h$ e $D v^R$ podem programarse de maneira simples e compacta.**

- O sistema total a resolver é: Achar $(q, h, v^R) \in \mathbb{R}^{m+n+nr}$ tais que

$$\begin{aligned} G(q) + Ah &= 0 && \leftarrow m \text{ eqs} \\ A^T q - Dv^R &= c^L && \leftarrow n \text{ eqs} \\ D^T h &= H^R && \leftarrow nr \text{ eqs} \end{aligned}$$

- Os dados são as vazões de saída no nós livres c^L , e as alturas impostas nos reservatórios, H^R .

■ Resolver a rede hidráulica da figura. Em particular calcular a vazão neta do reservatório auxiliar conectado aos condutos 14 e 16.



Implementação

- Levamos o problema à forma: **Determinar** $x^* \in \mathbb{R}^{m+n+nr}$ tal que

$$f(x^*) = 0, \text{ onde } x \in \begin{pmatrix} q \\ h \\ v^R \end{pmatrix} \text{ e } f(x) = \begin{pmatrix} G(q) + A h \\ A^T q - D v^R - c^L \\ D^T h - H^R \end{pmatrix}$$

- Utilizaremos para isto a função `fsolve`:

Function File: `fsolve (FCN, X0, OPTIONS)`

`[X, FVEC, INFO, OUTPUT, FJAC] = fsolve (FCN, ...)`

-----Exemplo-----

```
function y = f (x)
```

```
    y(1,1) = -2*x(1)^2 + 3*x(1)*x(2)    + 4*sin(x(2)) - 6;
```

```
    y(2,1) =  3*x(1)^2 - 2*x(1)*x(2)^2 + 3*cos(x(1)) + 4;
```

```
endfunction
```

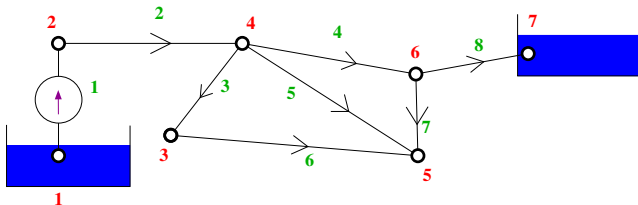
```
[x, fval, info] = fsolve (@f, [1; 2])
```

```
x = 0.57983 2.54621 ** fval = -5.7184e-10 5.5460e-10
```

```
info = 1
```

■ Precisamos programar o resíduo. $f(x) = \begin{pmatrix} G(q) + Ah \\ A^T q - Dv^R - c^L \\ -D^T h + H^R \end{pmatrix}$

```
function fx = fhidr(x)
global m n nr co Ir Hr cL
q=x(1:m); h=x(m+1:m+n); vR=x(m+n+1:m+n+nr);
fx=zeros(m+n+nr,1); fx(m+1:m+n)=-cL; ## inic. fx
dh=deltah(q); ## funcao G(q)
for i=1:m
    n1=co(i,1); n2=co(i,2); ## co==conectividade
    fx(i)=dh(i)+h(n1)-h(n2); ## eq. de momento
    fx(m+n1)=fx(m+n1)+q(i); ## eq. de massa
    fx(m+n2)=fx(m+n2)-q(i); ## eq. de massa
endfor
for i=1:nr
    fx(m+Ir(i))=fx(m+Ir(i))-vR(i); ## eq. de massa
    fx(m+n+i)=-h(Ir(i))+Hr(i); ## eq. impos. Hr
endfor
endfunction
```

```
function g = deltah(q)
global m n rho mu grav
h0=10.01; beta=0; gamma=0; Di=[0,0.3,0.2,0.2,0.2,0.1,0.1,0.1];
L=[0,100,50,60,70,70,30,100]; eps=1e-5*ones(1,m);
for i=1:m
    if (i!=1)
        u=q(i)/(pi*Di(i)*Di(i)/4); Re=u*Di(i)*rho/mu;
        ff=friction(Re,eps(i)/Di(i));
        g(i)=-ff*L(i)/Di(i)*abs(u)*u/(2*grav);
    else
        g(i)=h0-beta*q(i)-gamma*q(i)*q(i);
    endif
endfor
```

- Com isto, já podemos calcular a rede. Por exemplo, se $f = 64/\text{Re}$, obtemos

```
q=0.0001*ones(m,1);  
h=[200*ones(n-1,1);210];  
vR=0*ones(nr,1);  
x0=[q;h;vR];  
res=fhidr(x0)
```

```
>>res=    10.01000  -0.00001  -0.00001  -0.00002  -0.00002  
        -0.00029  -0.00012  -10.00042  
         0.00010   0.00000   0.00010   0.00030  -0.00020  
         0.00020  -0.00010  
         0.00000   0.00000
```

onde as primeiras 8 componentes são desbalanços de momento, os seguintes 7 desbalanços de massa, e os últimos 2 erros na altura hidráulica dos reservatórios.

- Finalmente, podemos utilizar `fsolve` para resolver.

```
[x fv info]=fsolve(@fhidr,x0)
```

```
x =  
    2.6909e-03    2.6909e-03    1.1433e-04    2.1655e-03    3.1100e-04  
    1.4333e-05   -2.2534e-04    2.2909e-03  
    2.0000e+02    2.1001e+02    2.1001e+02    2.1001e+02    2.1001e+02  
    2.1001e+02    2.1000e+02  
    2.6909e-03   -2.2909e-03  
fv =  
    0.0000e+00   -4.2064e-12    0.0000e+00    1.7906e-12    2.8422e-13  
    5.6843e-14   -5.6210e-04    3.4390e-12  
   -9.7925e-16   -9.7752e-16   -1.0582e-15   -1.6505e-15   -1.3780e-16  
   -1.3592e-15   -9.2894e-16  
    0.0000e+00    0.0000e+00  
info = 1
```

- Notar que os valores numéricos do exemplo não são realistas.
- Testar o método acima com valores mais realistas e com uma expressão correta para o fator de fricção f .
- Discutir possíveis problemas de convergência.

Problema: formulação final

Para a rede já apresentada, calcular a evolução da altura do tanque de armazenamento como função do tempo, ao longo de um dia inteiro (24 horas). Para isto, se tem o dado do diâmetro do tanque, 20 m, se conhece a altura inicial, 200 m, as 00 horas (meianoite), e se sabe que os fatores de pico das diversas faixas horárias são:

0-3	3-6	6-9	9-12	12-19	19-22	22-24
0.5	0.2	1.0	1.4	1.1	1.6	1.1

Prepare uma apresentação, de 10 minutos, mostrando como apresentaria seu resultado para o engenheiro que pediu o cálculo. Deveria ser algo objetivo, que dê confiança nos cálculos, e que convença de que o resultado é lógico e você sabe do que está falando.

Generalizando matematicamente o problema anterior, podemos formular como: **Determinar $H^R(t)$ que satisfaz**

$$S(H^R(t)) \frac{dH^R}{dt} = -v^R(t)$$

onde, para cada t , v^R deve satisfazer o seguinte problema linear

$$\begin{aligned} G(q) + A h &= 0 \\ A^T q - D v^R &= c^L(t) \\ -D^T h + H^R &= 0 \end{aligned}$$

com $c^L(t)$ uma função de demanda conhecida e $S(H^R)$ é a área da superfície do/s reservatório/s como função da altura de água.

O sistema anterior é uma **equação algébrica-diferencial** (DAE).

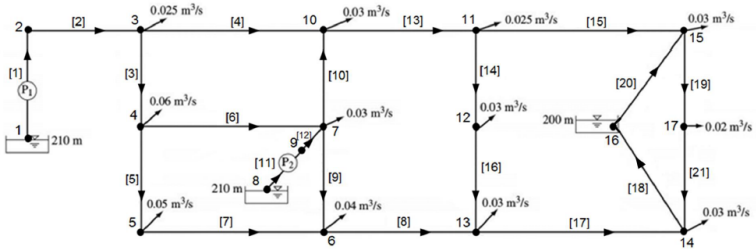
Exercício conceitual: Se houvesse válvulas que se abrem e fecham durante o dia, ou se as bombas não funcionassem tempo todo, como se incorporaria isto à formulação matemática?

Conclusões sobre cálculo de redes hidráulicas

- Utilizando grafos orientados, e em particular a matriz de incidência A e a matriz de injeção D , é possível escrever as equações físicas de massa e momento para redes hidráulicas como um **sistema de equações algébrico-diferencial não linear**.
- A implementação eficiente (dos produtos matriz-vetor) utiliza, por outro lado, a matriz de conectividade $co(1:m, 1:2)$ e o vetor identificador de reservatórios $Ir(1:nr)$.
- É possível resolver o sub-sistema algébrico com a função `fsolve` de Octave, sem necessidade de programar o Jacobiano.

Discussão do projeto

- Começamos numerando os componentes e gerando o grafo orientado.



Ver em `hldr2.m`:

```
m=21;n=17;nr=3;
co=[1 2; 2 3; 3 4; 3 10; 4 5; 4 7; 5 6; 6 13; 7 6; 7 10; 8 9; 9 7;
    10 11; 11 12; 11 15; 12 13; 13 14; 14 16; 15 17; 16 15; 17 14];
Ir=[1 8 16];Hr=[210 210 200];
```

■ Função deltah.m nesse caso (deltah2.m)

```
function g = deltah(q)
global m n rho mu grav
Di=[0,0.4,0.3,0.3,0.25,0.3,0.3,0.25,0.25,0.3,0,...
    0.35,0.3,0.25,0.2,0.25,0.2,0.25,0.2,0.25,0.2];
L=1000*[0,3.5,1.5,2,1.5,2,3,1.5,1.5,1.5,0,0.5,1.8,...
    1.5,2.2,1.5,2.2,1,1.5,1,1.5];
eps=2e-4*ones(1,m);rho=997;mu=0.890e-3;grav=9.80665;
qb1 = [0.15 0.25 0.35]; % [m^3/s] vazoes da bomba 1
hb1 = [50 47 42]; % [m] alturas da bomba 1
b1 = polyfit(qb1,hb1,2); % curva da bomba 1
qb2 = [0.20 0.25 0.30]; % [m^3/s] vazoes da bomba 2
hb2 = [30 28 25]; % [m] alturas da bomba 2
b2 = polyfit(qb2,hb2,2); % curva da bomba 2
for i=1:m
    if (i!=1 && i!=11)
        u=q(i)/(pi*Di(i)*Di(i)/4); Re=abs(u)*Di(i)*rho/mu;
        if (Re < 100) Re=100; endif
        ff=friction(Re,eps(i)/Di(i));
        g(i)=-ff*L(i)/Di(i)*abs(u)*u/(2*grav);
    elseif (i==1)
        g(i)=polyval(b1,q(i));
    elseif (i==11)
        g(i)=polyval(b2,q(i));
    endif
endfor
```

- Notar como foram usadas as funções `polyfit` e `polyval` para interpolar o comportamento das bombas.
- A função `fhidr` não muda em nada.
- Resolvemos assim o caso estacionário (arquivo `hidr2.m`), obtendo

```
>cL=-[0 0 0.025 0.06 0.05 0.04 0.03 0 0 0.03...
      0.025 0.03 0.03 0.03 0.03 0 0.02];
>q=0*ones(m,1);h=0*ones(n,1);vR=0*ones(nr,1);
>x0=[q;h;vR];
>[x fval info]=fsolve(@fhidr,x0);
>q=x(1:m), h=x(m+1:m+n), vR=x(m+n+1:m+n+nr)
q = 1.95e-01 1.95e-01 8.88e-02 8.16e-02 6.73e-02 -3.85e-02 1.73e-02
     5.23e-02 7.50e-02 5.50e-02 1.98e-01 1.98e-01 1.06e-01 4.18e-02
     3.98e-02 1.18e-02 3.42e-02 -5.59e-03 1.01e-02 3.87e-04 -9.80e-03
h = 210.00 258.88 240.09 232.54 221.30 220.64 234.53 210.00 240.04
     231.56 218.60 214.16 213.77 199.93 200.00 200.00 199.08
vR= 0.195 0.198 0.00598
```

Na condição nominal de funcionamento, portanto, o tanque está ingressando 5.98 litros de água por segundo à rede, e por tanto seu nível descendo com velocidade $5.98 \times 10^{-3} / (\pi 10^2) [m/s] = 6.85 \text{ cm/h}$.

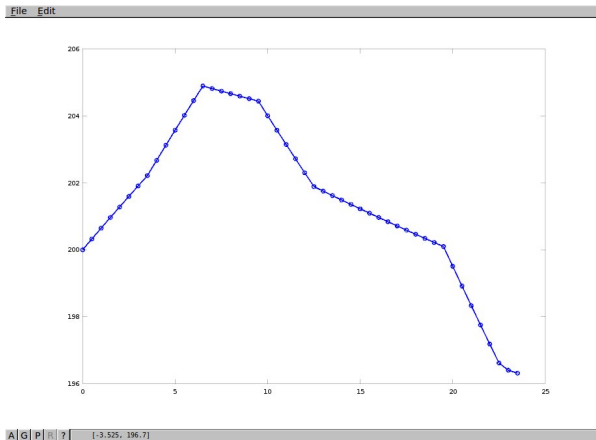
- Para o caso transiente implementamos um esquema de Euler explícito,

$$H^{n+1} = H^n - \Delta t \frac{v^n}{S^n}$$

sendo H e v altura e vazão do tanque, e S sua área horizontal. A implementação pode ser achada em `hidr3.m`. O avanço no tempo é dado por

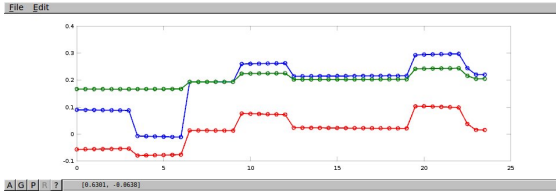
```
for i=1:nt
    if (timeh > horas(k)) k=k+1; endif
    cL=cL0*pf(k);
    [x fval info]=fsolve(@fhidr2,x0);
    tempos=[tempos timeh];
    q=[q x(1:m)];h=[h x(m+1:m+n)];vR=[vR x(m+n+1:m+n+nr)];
    hR=[hR Hr(3)];
    Reynolds=[Reynolds Rey];ffactor=[ffactor ff];
    Hr(3)=Hr(3)-dt*x(m+n+3)/(pi*100);
    timeh=timeh+dth; x0=x;
endfor
plot(tempos,hR,"linewidth",2,"-o")
```

- O resultado $H(t)$ obtido utilizando $\Delta t = 0.5$ hora é o da figura. $H_{\max} = 204.89$, $H_{\min} = 196.32$.



- O nível desce 3.68 m a cada 24 hs. Certamente as bombas não satisfazem a demanda.
- Notar que a perda total de nível é maior que a que corresponde a 24 hs com demanda constante, que seria $6.85 \text{ cm/h} \times 24 \text{ h} = 1.64 \text{ m}$. Efeito não linear.

- Vazões dos reservatórios vs. tempo. 1: verde, 2: azul, 3: vermelho. Note que a vazão pela bomba 2 é $\simeq$ zero das 3 às 6 horas.



- Vazão [m^3/s] e Re em conduto 6 (verde) e 20 (azul) vs. tempo.

