◆□▶ ◆□▶ ▲□▶ ▲□▶ □ のQ@

# Introdução às Instabilidades Hidrodinâmicas Escoamentos Bifásicos

### Erick de Moraes Franklin

UNICAMP - Universidade Estadual de Campinas

Março 2015

## Motivação

### Diversos fenômenos físicos

- Industrial
  - Ondas interfaciais em dutos
  - Aglomeração/dispersão de poluentes
  - Transição para a turbulência em dutos
  - Instabilidades em jatos
  - Transição de padrões em dutos (esc.bifásicos)
- Ambiental
  - Início da convecção
  - Formação de rugas e de dunas
  - Ondas de gravidade



wikipedia (Creative Commons license)

### Instabilidades Hidrodinâmicas

- Grande interesse acadêmico
  - Compreensão de mecanismos físicos
  - Compreensão das "Grandes Estruturas"
  - Elaboração de ferramentas de análise
  - Elaboração de métodos numéricos
  - Utilização de técnicas experimentais avançadas



wikipedia (Creative Commons license)

◆□▶ ◆□▶ ▲□▶ ▲□▶ □ のQ@

### Breve histórico

- Faraday (1831)
- Helmholtz (1868)
- Kelvin (1871)
- Rayleigh (1879)
- Reynolds (1883)
- Orr (1907)
- Sommerfeld (1908)
- Taylor (1923)
- Tollmien (1929)
- Schlichting (1933)
- Squire (1933)

- Landau (1944)
- Kapitza (1948)
- Gaster (1962)
- Chandrasekhar (1961)
- Yih (1963)

### Evolução ao estado atual

- Ferramentas analíticas
  - Análises estabilidade
  - Métodos de Perturbação
  - Sistemas dinâmicos não lineares
- Ferramentas numéricas
  - DNS
  - Métodos de colocação espectral
- Ferramentas experimentais
  - Câmeras rápidas
  - PIV
  - PLIF
  - LDA









◆□▶ ◆□▶ ▲□▶ ▲□▶ □ のので

Franklin, 2008

Noções de Base

## Est. no sentido de Lyapounov e Assintótica

### Definição

Um estado base  $U_0(x,t)$  é dito estável no sentido de Lyapounov se, para  $\forall \epsilon > 0 \exists \delta(\epsilon) > 0 \mid ||u(x,0) - U_0(x,0)|| \le \delta$ ,  $||u(x,t) - U_0(x,t)|| \le \epsilon$  para todo t > 0

### Definição

Um estado base  $U_0(x,t)$ , estável no sentido de Lyapounov, é dito assintoticamente estável se  $\exists \delta > 0 \mid$  se  $||u(x,0) - U_0(x,0)|| \leq \delta$ , então  $\lim_{t \to \infty} ||u(x,t) - U_0(x,t)|| = 0$ 

Fundamentos

Instabilidades em escoamentos bifásicos

Noções de Base

### Est. no sentido de Lyapounov e Assintótica: exemplos





Lyapounov

Pêndulo não amortecido

- Assintótica
  - Pêndulo amortecido

◆□▶ ◆□▶ ▲□▶ ▲□▶ □ のので

◆□▶ ◆□▶ ▲□▶ ▲□▶ □ のので

#### Noções de Base

## Estado base e Perturbação

- Equações descrevendo um pb. Físico
  - Estado Base
  - Perturbação
- Estado Base  $\psi_0$ 
  - Solução estacionária do problema
  - Satisfaz as equaçoes
- Perturbações  $\tilde{\psi} \ll \psi_0$ 
  - Desvios em relação ao estado base
- Substitui-se  $\psi_0 + \tilde{\psi}$  nas Eqs.
- Análise estab. linear (linear em  $\tilde{\psi}$ )
- Análise estab. não-linear
  - Fracamente não-linear
  - Termos ressoantes

▲□▶ ▲□▶ ▲三▶ ▲三▶ - 三 - のへで

Noções de Base

# Eq. Ginzburg-Landau: análise linear

Equação modelo

• 
$$\partial_t \psi + U \partial_x \psi = \mu \psi + \partial_{xx} \psi - |\psi|^2 \psi$$

- $\psi(x, t) = \text{campo escalar complexo}$
- µ e U = parâmetros
- Eq. modelo para diversos sistemas físicos
- Estado Base  $\psi_0=0$ 
  - Solução estacionária do problema
- Substituindo  $\psi = \tilde{\psi} + 0$  e linearizando

• 
$$(\partial_t + U\partial_x - \mu - \partial_{xx})\tilde{\psi} = 0$$
  
•  $D\tilde{\psi} = 0$ 

• Solução= ondas planas => 
$$\tilde{\psi} = \hat{\psi} e^{i(kx-\omega t)}$$
  
•  $D(k,\omega)\tilde{\psi} = 0$ 

Noções de Base

### Forçagem impulsional

• 
$$D(k,\omega)\tilde{\psi} = S(x) = \delta(x)\delta(t)$$

Solução: função de Green G(x, t) associada ao operador D

• 
$$\tilde{\psi} = G(x,t)$$

- Pode dar origem a 3 comportamentos diferentes
- $\lim_{t \to \infty} G(x,t) = 0 \ \forall \ \text{linha} \ x/t = cte$ , então  $\psi_0$  é linearmente estável
- $\lim_{t\to\infty} G(x,t) = 0 \text{ em } x/t = 0$ , então  $\psi_0$  é convectivamente instável
- $\lim_{t \to \infty} G(x,t) = \infty \text{ em } x/t = 0$ , então  $\psi_0$  é absolutamente instável

◆□▶ ◆□▶ ▲□▶ ▲□▶ □ のので

Noções de Base

### Análise temporal vs. análise espacial

$$\tilde{\psi} = \hat{\psi} e^{i(kx - \omega t)}$$

• Temporal:  $k \in \mathbb{R}$  e  $\omega \in \mathbb{C}$ 

• 
$$\omega = \omega_r + i\omega_i$$

em princípio, para instab. absoluta

cresc. exponencial como e<sup>ω<sub>i</sub>t</sup>

• 
$$\omega_i > 0 \Rightarrow$$
 lin. instável

• 
$$\omega_i < 0 \Rightarrow \mathsf{estável}$$

•  $\omega_i = 0 \Rightarrow$  estabilidade neutra

◆□▶ ◆□▶ ▲□▶ ▲□▶ □ のので

Noções de Base

### Análise temporal vs. análise espacial

$$\tilde{\psi} = \hat{\psi} e^{i(kx - \omega t)}$$

- Espacial:  $k \in \mathbb{C}$  e  $\omega \in \mathbb{R}$ 
  - $k = k_r + ik_i$
  - em princípio, para instab. convectiva
  - cresc. exponencial como e<sup>-k<sub>i</sub>x</sup>
    - $k_i < 0 \Rightarrow$  lin. instável
    - $k_i > 0 \Rightarrow \mathsf{estável}$
    - $k_i = 0 \Rightarrow$  estabilidade neutra
- As duas análises estão relacionadas pelo Teorema de Gaster

▲□▶ ▲□▶ ▲三▶ ▲三▶ - 三 - のへで

Noções de Base

### Teorema de Gaster

### Lemma

Seja  $c_g = \partial_{k_r} \omega$  a velocidade de grupo de uma instabilidade inicial, onde  $k_r$  é o número de onda real, então as taxas de crescimento temporal e espacial se relacionam da seguinte forma:

$$\omega_i^T = -c_g \, k_i^S$$

#### Noções de Base

### Example of temporal analysis

- Application to G.L. Equation
   (∂<sub>t</sub> + U∂<sub>x</sub> − μ − ∂<sub>xx</sub>)ψ̃ = 0
- Temporal:  $k \in \mathbb{R}$  e  $\omega \in \mathbb{C}$
- $D(\omega, k) = -i\omega + iUk \mu + k^2$ •  $\omega = \omega_r + i\omega_i$
- $\omega_i = \mu k^2$
- $\omega_r = kU \Rightarrow c = \omega_r/k = U$
- Long wave instability



◆□▶ ◆□▶ ▲□▶ ▲□▶ □ のので

#### Noções de Base

## Critério de Estabilidade Linear

Seja uma perturbação genérica

$$\psi(x,t) = \frac{1}{2\pi} \int_{F_k} \int_{L_\omega} \hat{\psi}(x,t) e^{kx - \omega t} \mathrm{d}\omega \mathrm{d}k$$

$$\psi(x,t) = \frac{-i}{2\pi} \sum_{j} \int_{-\infty}^{+\infty} \frac{\hat{S}(k,\omega_j)}{\partial_x D(k,\omega_j)} e^{kx - \omega_j t} dk$$

### Lemma

Uma C.N.S de estabilidade é que  $\omega_{ji} < 0 \forall j$  e em todos os números de onda k

Noções de Base

### Critério de Estabilidade Linear

Seja uma perturbação genérica

$$\psi(x,t) = \frac{1}{2\pi} \int_{F_k} \int_{L_\omega} \hat{\psi}(x,t) e^{kx - \omega t} \mathrm{d}\omega \mathrm{d}k$$

$$\psi(x,t) = \frac{-i}{2\pi} \sum_{j} \int_{-\infty}^{+\infty} \frac{\hat{S}(k,\omega_j)}{\partial_x D(k,\omega_j)} e^{kx - \omega_j t} dk$$

Estabilidade Temporal => C.N.S de estabilidade

#### Inviscid Shear flows

### Incompressible-inviscid shear flows

#### Euler Eqs.

• 
$$\nabla \cdot \vec{V} = 0$$
  
•  $\partial_t \vec{V} + \vec{V} \cdot \nabla \vec{V} = -\nabla P$ 

#### Basic state

• 
$$\vec{\overline{U}}(\vec{x},t) = \vec{\overline{U}}(y)\vec{e}_x$$
  
•  $P(\vec{x},t) = \vec{P}$ 

- Flow parallel to the *x* direction
- Invariant in x and z direction

### Perturbations

• 
$$\vec{u}(\vec{x},t) = u\vec{e}_x + v\vec{e}_y + w\vec{e}_z$$
  
•  $p(\vec{x},t) = p$ 

Total

• 
$$\vec{V}(\vec{x},t) = \overline{U}(y) + u\vec{e}_x + v\vec{e}_y + w\vec{e}_z$$
  
•  $P(\vec{x},t) = \overline{P} + p$ 



Basic state

◆□▶ ◆□▶ ▲□▶ ▲□▶ □ のので

▲□▶▲□▶▲□▶▲□▶ □ のQで

Inviscid Shear flows

## Linear Perturbation Eqs.

• Inserindo  $\vec{V} \in P$  nas Eqs. Euler e linearizando

• 
$$\nabla \cdot \vec{u} = 0$$
  
•  $(\partial_t + \overline{U} \partial_x) \vec{u} + \overline{U}' v \vec{e}_x = -\nabla p$ 

O problema é invariante por translações no tempo e nas direções x e z

• 
$$u = \hat{u}(y)e^{i(k_xx+k_zz-\omega t)} + c.c.$$
  
•  $v = \hat{v}(y)e^{i(k_xx+k_zz-\omega t)} + c.c.$   
•  $w = \hat{w}(y)e^{i(k_xx+k_zz-\omega t)} + c.c.$   
•  $p = \hat{p}(y)e^{i(k_xx+k_zz-\omega t)} + c.c.$ 

Inserindo nas Eqs. linearizadas:

• 
$$ik_x\hat{u} + \partial_y\hat{v} + ik_z\hat{w} = 0$$
  
•  $i(k_x\overline{U} - \omega)\hat{u} + \overline{U}'\hat{v} = -ik_x\hat{p}$   
•  $i(k_x\overline{U} - \omega)\hat{v} = -\partial_y\hat{p}$   
•  $i(k_x\overline{U} - \omega)\hat{w} = -ik_z\hat{p}$ 

<日 > < 同 > < 目 > < 目 > < 目 > < 目 > < 0 < 0</p>

Inviscid Shear flows

### Linear Perturbation Eqs.

- + condições de contorno
  - $\hat{u}, \hat{v}, \hat{w}, \hat{p} 
    ightarrow 0$  para  $y 
    ightarrow \pm \infty$

ou,

• 
$$\hat{v} = 0$$
 para  $y = y_1, y = y_2$ 

Este sistema é do tipo

• 
$$L\phi = \omega M\phi$$

- Onde  $\phi = (\hat{u}, \hat{v}, \hat{w}, \hat{p})$  e *L* e *M* são operadores diferenciais lineares
- P/ dado vetor de onda:

• 
$$det(L - \omega M) = 0$$
, p/ sol. não trivial

• 
$$D(\vec{k},\omega) = 0$$
, rel. dispersão

Inviscid Shear flows

## Transformação e teorema de Squire (1933)

- Seja a transformação
  - $\tilde{k}^2 = k_x^2 + k_z^2$ •  $\tilde{c} = c = \omega/k_x$ •  $\tilde{\omega} = \tilde{c}\tilde{k} = \sqrt{k_x^2 + k_y^2}/k_x$ •  $\tilde{k}\tilde{u} = k_x\hat{u} + k_z\hat{w}$ •  $\tilde{v} = \hat{v}$ •  $\tilde{p} = \hat{p}\tilde{k}/k_x$
- Inserindo no sistema anterior:

• 
$$i\tilde{k}\tilde{u} + \partial_y \tilde{v} = 0$$
  
•  $i\tilde{k}(\overline{U} - \tilde{c})\tilde{u} + \overline{U}'\tilde{v} = -i\tilde{k}\tilde{p}$   
•  $i\tilde{k}(\overline{U} - \tilde{c})\tilde{v} = -\partial_y \tilde{p}$ 

- + condições de contorno
  - $\tilde{\mathit{u}}, \tilde{\mathit{v}}, \tilde{\mathit{p}} 
    ightarrow 0$  para  $y 
    ightarrow \pm \infty$
  - ou,
  - $\tilde{v} = 0$  para  $y = y_1, y = y_2$

・ロト・個ト・モート ヨー・シタウ

Inviscid Shear flows

# Transformação e teorema de Squire (1933)

#### Sistema 2D equivalente

- $L\tilde{\phi} = \tilde{c}M\tilde{\phi}$
- $det(L \tilde{c}M) = 0$ , p/ sol. não trivial
- $D(\tilde{k}, \tilde{c}) = 0$ , rel. dispersão

### Lemma

A todo modo  $(\vec{k}, \omega)$  tridimensional instável de taxa de crescimento temporal  $\omega_i$ , pode ser associado um modo  $(\tilde{k}, \tilde{\omega})$  bidimensional, mais instável ( $\tilde{\omega}_i \ge \omega_i$ ), de taxa de crescimento temporal  $\tilde{\omega}_i = \omega_i \sqrt{k_x^2 + k_y^2}/k_x$ 

 Para determinar est./inst. linear em escoam. paralelos, basta considerar perturbações 2D

▲□▶▲□▶▲□▶▲□▶ □ のQで

Inviscid Shear flows

# Eq. de Rayleigh

- Dado Teorema de Squire, Eqs. 2D
- Para a função corrente  $U = \partial_y \Psi$ ,  $V = -\partial_x \Psi$

• 
$$[\partial_t + (\partial_y \Psi) \partial_x - (\partial_x \Psi) \partial_y] \nabla^2 \Psi = 0$$

onde

• 
$$\Psi = \overline{\Psi} + \psi$$

e linearizando

• 
$$(\partial_t + \overline{U}\partial_x)\nabla^2\psi - \overline{U}''\partial_x\psi = 0$$

cujas soluções são da forma

• 
$$\psi = \hat{\psi}(y)e^{ik(x-ct)}$$

obtém-se a Eq. de Rayleigh

• 
$$(\hat{\psi}'' - k^2 \hat{\psi}) - \hat{\psi} \overline{U}'' / (\overline{U} - c) = 0$$

(日) (日) (日) (日) (日) (日) (日)

Inviscid Shear flows

# Eq. de Rayleigh

- Se  $c = \overline{U}$ , temos uma singularidade
- Cond. de contorno:
  - $\hat{\psi} 
    ightarrow 0$  para  $y 
    ightarrow \pm \infty$
  - ou •  $\hat{\psi} = 0$  para  $y = y_1$  e  $y = y_2$
- Dado o Teorema de Gaster, análise temporal ou espacial
- Se \(\u03c6\) é funç\(\u03c6\) o pr\u00f6pria associada ao valor pr\u00f6p. c, ent\(\u03c6\) o \(\u03c6\)\* é fun\(\u03c6\) a pr\u00f6pria associada ao valor pr\u00f6p. c\*
- Se  $c \in \mathbb{R}$ , então perturbações se propagam sem se amplificar => Estável
- Se  $c \in \mathbb{C}$ , então c e  $c^*$  são complexos conjugados => Instável

Inviscid Shear flows

### Teorema de Rayleigh

### Lemma

A existência de um pto. de inflexão no perfil de velocidades do escoamento de base é uma condição necessária (mas não suficiente) de instabilidade.

### Demonstração.

Basta fazer  $\int_{y_1}^{y_2} (Eq. Rayleigh) \cdot \hat{\psi}^*$  e separar a parte imaginária, que vale  $c_i \int_{y_1}^{y_2} \frac{\overline{U}''}{|\overline{U}''-c|^2} |\hat{\psi}|^2 dy = 0$ . Logo  $\overline{U}''$  deve mudar de sinal (inflexão).

Introdução

Fundamentos

Instabilidades em escoamentos bifásicos

<日 > < 同 > < 目 > < 目 > < 目 > < 目 > < 0 < 0</p>

Inviscid Shear flows

### Teorema de Rayleigh





OBS: os mecanismos viscosos foram desprezados...

Inviscid Shear flows

### Instabilidade de Kelvin-Helmholtz

- Sejam 2 correntes paralelas do mesmo fluido
  - $\overline{U}$  difrerentes
  - $\overline{U}$  uniformes
  - ${\small \bigcirc } {\small mesmo} \ \rho$
  - sem tensão superficial
  - KH "clássica"
- Eq. de Rayleigh com  $\overline{U}'' = 0$

$$\psi_j'' - k^2 \psi_j$$
  
•  $\hat{\psi}_i = A_i e^{-ky} + B_j e^{ky}$ 



Introdução	Fundamentos 	Instabilidades em escoamentos bifásicos		
Inviscid Shear flows				
KH				

• Cond. no infinito =>  $\hat{\psi}$  limitada

• 
$$A_1 = 0 e B_2 = 0$$
  
•  $\hat{\psi}_1 = B_1 e^{ky}$   
•  $\hat{\psi}_2 = A_2 e^{-ky}$ 

• Cond. cinemática na interface:

• 
$$\vec{V}_j \cdot \vec{n} = \vec{W} \cdot \vec{n} \text{ para } y = \eta$$
  
•  $\vec{n} = \frac{\nabla H}{|\nabla H|} = \frac{(-\partial_x \eta, 1)}{\sqrt{1 + \partial_x \eta^2}} \approx (-\partial_x \eta, 1)$   
•  $dH = 0 \Rightarrow \vec{W} \cdot \vec{n} = \frac{-\partial_t H}{|\nabla H|} = \frac{\partial_t \eta}{\sqrt{1 + \partial_x \eta^2}} \approx \partial_t \eta$   
•  $\eta = \hat{\eta} e^{ik(x-ct)}$   
•  $\hat{\psi}_1(0)/(\overline{U}_1(0) - c)^{-1} = \hat{\psi}_2(0)/(\overline{U}_2(0) - c)^{-1} = -\hat{\eta}$   
• logo,  $B_1(\overline{U}_1 - c)^{-1} = A_2(\overline{U}_2 - c)^{-1}$ 

Introdução	Fundamentos	Instabilidades em escoamentos bifásicos		
Inviscid Shear flows				
KH				

Cond. dinâmica na interface:

• 
$$P_1(\eta) = P_2(\eta) \Rightarrow p_1(0) = p_2(0)$$

• e, combinando com a comp. *x* da Eq. de Euler,

• 
$$\partial_t U + U \partial_x U + V \partial_y U = -\partial_x P$$

• 
$$(\overline{U}_1 - c)\hat{\psi}'_1(0) - \overline{U}'_1\hat{\psi}_1(0) = (\overline{U}_1 - c)\hat{\psi}'_2(0) - \overline{U}'_2\hat{\psi}_2(0)$$
  
• loss  $(\overline{U}_1 - c)\hat{\psi}'_1(0) - \overline{U}'_2\hat{\psi}_2(0)$ 

• logo,  $(U_1 - c)kB_1 = -(U_2 - c)kA_2$ 

Introdução	Fundamentos	Instabilidades em escoamentos bifásicos
Inviscid Shear flows		

### KH

A solução do sistema

• 
$$\hat{\psi}_1 = B_1 e^{ky}$$
  
•  $\hat{\psi}_2 = A_2 e^{-ky}$   
•  $B_1(\overline{U}_1 - c)^{-1} = A_2(\overline{U}_2(0) - c)^{-1}$   
•  $(\overline{U}_1 - c)kB_1 = -(\overline{U}_2 - c)kA_2$ 

•  $c = \omega/k = U_m \pm i\Delta U$ 

• 
$$Um = (\overline{U}_1 + \overline{U}_2)/2$$
  
•  $\Delta U = (\overline{U}_1 - \overline{U}_2)/2$ 

2 modos correspondendo a 2 valores próprios conjugados

▲□▶ ▲□▶ ▲□▶ ▲□▶ ▲□ ● のへで

• Para análise temporal ( $c = c_r + ic_i$ ):

- Celeridade:  $c_r = U_m$
- Taxa de crescimento  $\omega_i = \pm k \Delta U$

Inviscid Shear flows

## KH: conclusões

- O escoamento é instável para qualquer  $\Delta U$ 
  - Qualquer perturbação, qualquer k
- Taxa de crescimento aumenta com k
  - O Qto. menor o comp. de onda, mais instável
- Ondas se propagam à mesma velocidade U<sub>m</sub>
- Estas conclusões não-viscosas são pouco Físicas
  - Ignoramos a difusão viscosa
    - Estabiliza os pequenos comp. de onda
  - Na presença de interfaces, há ainda a capilaridade
- Validade da análise não viscosa (análise dimensional):

•  $k \ll \Delta U/\nu$ 



Viscous Shear flows

### Viscous vs. inviscid

- Inst. não viscosas: presença de pto. de inflexão. Validade:
  - Escoam. a *Re* elevados e longe de paredes
  - Ex: jato livre, esteiras, camada de mistura
- Longe de paredes, a viscosidade teria apenas papel difusivo
  - Apenas atenua a taxa de crescimento
- A proximidade de paredes modifica bastante as coisas
  - Viscosidade é fundamental



- Estáveis segundo Teorema de Rayleigh
- Diferente da obs. experimental

Fundamentos

Instabilidades em escoamentos bifásicos

#### Viscous Shear flows

### Incompressible viscous shear flow

NS equations

• 
$$\nabla \cdot \vec{V} = 0$$
  
•  $\partial_t \vec{V} + \vec{V} \cdot \nabla \vec{V} = -\nabla P + \frac{1}{Re} \nabla^2 \vec{V}$ 

#### Basic state

• 
$$\overline{U}(\vec{x},t) = \overline{U}(y)\vec{e}_x$$
  
•  $P(\vec{x},t) = \overline{P}$ 

• Flow parallel to the *x* direction

- Invariant in x and z directions
- Perturbations
  - $\vec{u}(\vec{x},t) = u\vec{e}_x + v\vec{e}_y + w\vec{e}_z$ •  $p(\vec{x},t) = p$

Total

• 
$$\vec{V}(\vec{x},t) = \overline{U}(y) + u\vec{e}_x + v\vec{e}_y + w\vec{e}_z$$
  
•  $P(\vec{x},t) = \overline{P} + p$ 



Estado base

Viscous Shear flows

### Linear Perturbation Eqs.

• Inserindo  $\vec{V} \in P$  nas Eqs. Euler e linearizando = Eqs. Não Viscosas +  $\frac{1}{Re} \nabla^2 \vec{u}$ 

• 
$$\nabla \cdot \vec{u} = 0$$
  
•  $(\partial_t + \overline{U}\partial_x)\vec{u} + \overline{U}'v\vec{e}_x = -\nabla p + \frac{1}{Re}\nabla^2\vec{u}$ 

O problema é invariante por translações no tempo e nas direções x e z

• 
$$u = \hat{u}(y)e^{i(k_xx+k_zz-\omega t)} + c.c.$$
  
•  $v = \hat{v}(y)e^{i(k_xx+k_zz-\omega t)} + c.c.$   
•  $w = \hat{w}(y)e^{i(k_xx+k_zz-\omega t)} + c.c.$   
•  $p = \hat{p}(y)e^{i(k_xx+k_zz-\omega t)} + c.c.$ 

• Inserindo nas Eqs. linearizadas = Eqs. Não Viscosas +  $(1/Re)(\partial_{yy} - k_x^2 + k_z^2)$ 

• 
$$ik_x\hat{u} + \partial_y\hat{v} + ik_z\hat{w} = 0$$
  
•  $i(k_x\overline{U} - \omega)\hat{u} + \overline{U}'\hat{v} = -ik_x\hat{p} + (1/Re)(\partial_{yy} - k_x^2 + k_z^2)\hat{u}$   
•  $i(k_x\overline{U} - \omega)\hat{v} = -\partial_y\hat{p} + (1/Re)(\partial_{yy} - k_x^2 + k_z^2)\hat{v}$   
•  $i(k_x\overline{U} - \omega)\hat{w} = -ik_z\hat{p} + (1/Re)(\partial_{yy} - k_x^2 + k_z^2)\hat{w}$ 

(日) (日) (日) (日) (日) (日) (日)

Viscous Shear flows

## Linear Perturbation Eqs.

- + condições de contorno
  - $\hat{u}, \hat{v}, \hat{w}, \hat{p} 
    ightarrow 0$  para  $y 
    ightarrow \pm \infty$

ou,

- $\hat{u}$ ,  $\hat{v}$ ,  $\hat{w}$ , para  $y = y_1, y = y_2$
- Este é um problema de autovalores que só admite solução não trivial se:
  - $D(\vec{k},\omega,Re)=0$
- Transformação de Squire
  - Transformação pb. não-viscoso

• 
$$\tilde{Re} = Rek_x/\tilde{k}$$

Viscous Shear flows

## Transformação e teorema de Squire (1933)

- Inserindo a transf. no sistema anterior:
  - $i\tilde{k}\tilde{u} + \partial_y\tilde{v} = 0$
  - $i\tilde{k}(\overline{U}-\tilde{c})\tilde{u}+\overline{U}'\tilde{v}=-i\tilde{k}\tilde{p}+(1/\tilde{R}e)(\partial_{yy}-\tilde{k}^2)\tilde{u}$

• 
$$ik(\overline{U} - \tilde{c})\tilde{v} = -\partial_y \tilde{p} + (1/Re)(\partial_{yy} - k^2)\tilde{v}$$

+ condições de contorno

• 
$$ilde{u}$$
,  $ilde{v}$ ,  $ilde{p} 
ightarrow 0$  para  $y 
ightarrow \pm \infty$ 

ou,

• 
$$\tilde{u}$$
,  $\tilde{v} = 0$  para  $y = y_1, y = y_2$ 

Sistema 2D equivalente

• 
$$D(\tilde{k}, \tilde{c}, \tilde{Re}) = 0$$

(日) (日) (日) (日) (日) (日) (日)

Viscous Shear flows

## Teorema de Squire (1933)

Ou seja,

• 
$$D(\sqrt{k_x^2 + k_z^2}, \omega \sqrt{k_x^2 + k_y^2}/k_x, Re k_x/\sqrt{k_x^2 + k_z^2}) = 0$$
  
•  $\tilde{\omega}_i \ge \omega_i \text{ e } \tilde{Re} \le Re$ 

### Lemma

A todo modo oblíquo $(\vec{k}, \omega)$  tridimensional instável de taxa de crescimento temporal  $\omega_i$  para o número de Reynolds Re, pode ser associado um modo  $(\tilde{k}, \tilde{\omega})$  bidimensional mais instável, de taxa de crescimento temporal  $\tilde{\omega}_i = \omega_i \sqrt{k_x^2 + k_y^2}/k_x \ge \omega_i$  para o número de Reynolds  $Re k_x / \sqrt{k_x^2 + k_z^2} \le Re$ 

 Para determinar est./inst. linear em escoam. paralelos viscosos, basta considerar perturbações 2D
Viscous Shear flows

# Eq. de Orr-Sommerfeld

- Dado Teorema de Squire, Eqs. 2D
- Para a função corrente  $U = \partial_y \Psi$ ,  $V = -\partial_x \Psi$
- $\Psi = \overline{\Psi} + \psi$
- e linearizando
- Obtem-se eq. não-viscosa +  $(1/Re)(\partial_{xx} + \partial_{yy})^2\psi$

• 
$$(\partial_t + \overline{U}\partial_x)\nabla^2\psi - \overline{U}''\partial_x\psi = (1/Re)(\partial_{xx} + \partial_{yy})^2\psi$$

cujas soluções são da forma

• 
$$\psi = \hat{\psi}(y)e^{ik(x-ct)}$$

• => Eq. de Orr-Sommerfeld = Rayleigh +  $(1/ikRe)(\partial_{yy} - k^2)^2 \hat{\psi}$ 

• 
$$(\overline{U}-c)(\partial_{yy}-k^2)\hat{\psi}-\overline{U}''\hat{\psi}=(1/ikRe)(\partial_{yy}-k^2)^2\hat{\psi}$$

### Fundamentos

Instabilidades em escoamentos bifásicos

▲□▶▲□▶▲□▶▲□▶ □ のQで

Viscous Shear flows

# Eq. de Orr-Sommerfeld

• 
$$(\overline{U} - c)(\partial_{yy} - k^2)\hat{\psi} - \overline{U}''\hat{\psi} = (1/ikRe)(\partial_{yy} - k^2)^2\hat{\psi}$$
  
•  $L_A\hat{\psi} = cL_B\hat{\psi}$ 

• + Cond. de contorno:  
• 
$$\partial_y \hat{\psi} \rightarrow 0 \text{ e } \hat{\psi} \rightarrow 0 \text{ para } y \rightarrow \pm \infty$$
  
• ou  
•  $\partial_y \hat{\psi} = 0 \text{ e } \hat{\psi} = 0 \text{ para } y = y_1 \text{ e } y = y_2$ 

- Pb. autovalores
- EDO 4<sup>a</sup> ordem com coef. não constantes
- Não há solução geral exata
  - Métodos de perturbação
  - Soluções numéricas

#### Fluidos em repouso

## Instabilidade de Rayleigh-Taylor

- Fluidos não miscíveis sobrepostos em campo gravitacional
  - Separados por interface horizontal
  - Sem efeitos de parede
  - Sem efeitos viscosos significativos
- Rayleigh (1879, 1883)
- Fisicamente, competição entre:
  - Gravidade
  - Tensão superficial

Fluidos em repouso

## **Dimensional analysis**



• 
$$W/b = (\rho_2 - \rho_1)g\forall/b \sim (\rho_2 - \rho_1)g\eta_0/k$$
  
•  $F_{tens.sup}/b \approx 2\gamma\theta \sim \gamma\eta_0k$ 

▲ロト ▲御 ▶ ▲ 唐 ▶ ▲ 唐 ▶ ● 夏 ● の Q (2)

Fluidos em repouso

# Análise dimensional

• Caso 1:  $\rho_1 > \rho_2$ 

• 
$$F_y/b = -(\rho_1 - \rho_2)g\eta_0/k - \gamma\eta_0k$$

- atua para baixo (força estabilizante)
- Oscilador que desloca  $\forall / b \sim k^{-2}$  e  $m/b \sim (\rho_1 + \rho_2)k^{-2}$
- para este oscilador:

• 
$$\kappa = |F|/\eta_0 \sim (\rho_1 - \rho_2)g/k + \gamma k$$
  
•  $\omega^2 = \kappa/m \sim [(\rho_1 - \rho_2)gk + \gamma k^3](\rho_1 + \rho_2)^{-1}$ 

• Caso 2:  $\rho_1 < \rho_2$ 

A ação desestabilizante é mais forte se:

• 
$$(\rho_2 - \rho_1)g\eta_0/k > \gamma\eta_0k$$

logo

• 
$$k^2 < (\rho_2 - \rho_1)g/\gamma$$
  
•  $\lambda > l_c = \sqrt{\gamma/(\rho_2 - \rho_1)g}$ 

• Interface instável para perturbações com  $\lambda > l_c$  = comprimento capilar

▲□▶▲□▶▲□▶▲□▶ □ のQ@

### Fluidos em repouso

# Análise dimensional

Comprimento característico:

• 
$$l_c = \sqrt{\gamma/|\rho_2 - \rho_1|g}$$

Tempo característico:

• 
$$\tau_c = \sqrt{l_c/g} = (\gamma/|\rho_2 - \rho_1|g^3)^{1/4}$$

- Efeitos de parede
  - Desprezíveis se  $D \gg l_c$
- Efeitos viscosos
  - Desprezíveis se QDM se difundir em distância « l<sub>c</sub>
    - $\sqrt{
      u au_c} \ll l_c$ ou seja,
    - $Re_c = l_c^2/(\nu \tau_c) \gg 1$
    - P/ interface ar- $H_2O$ ,  $Re_c \approx 15 \gg 1$

Fluidos em repouso

## Análise de estabilidade

- Solução de base
  - $\overline{U}_1 = \overline{V}_1 = 0$
  - $\overline{U}_2 = \overline{V}_2 = 0$
  - $\overline{P}_1 = P_0 \rho_1 g y$
  - $\overline{P}_2 = P_0 \rho_2 g y$
  - $\overline{\eta} = 0$
- Escoamento perturbado

• 
$$U_j = \overline{U}_j + u_j$$
  
•  $V_j = \overline{V}_j + v_j$   
•  $P_j = \overline{P}_j + p_j$   
•  $\eta = 0 + \eta$ 

- Hipótese:
  - Perturbações irrotacionais

• 
$$\vec{u}_j = \nabla \phi_j$$

- Justificativa
  - P/ perturbação,  $\partial_t \omega_j = \nu \Delta \omega$

•  $Re_c \gg 1 \Rightarrow \partial_t \omega_j = 0$ 

(日) (日) (日) (日) (日) (日) (日)

Fluidos em repouso

# Eqs. Conservação

### Massa

- $\partial_x U_j + \partial_y V_j = 0$  logo, p/ a perturbação
- $\partial_{xx}\phi_j + \partial_{yy}\phi_j = 0$

QDM

•  $\rho_j \partial_t \phi_j + \frac{1}{2} \rho_j (\nabla \phi_j)^2 + P_j + \rho_j gy = cte$ linearizando e considerando o estado base na cte

•  $\rho_j \partial_t \phi_j + p_j = 0$ 

- Condições de Contorno
  - Decréscimo em  $y \to \pm \infty$ 
    - $\phi_1, p_1 \rightarrow 0$  para  $y \rightarrow -\infty$
    - $\phi_2, p_2 \rightarrow 0$  para  $y \rightarrow +\infty$
  - Condição cinemática na interface
    - $\vec{V} \cdot \vec{n} = \vec{W} \cdot \vec{n}$

logo, desenvolvendo (e linearizando):

•  $v_1(y=0) = v_2(y=0) = \partial_t \eta$ 

 Instabilidades em escoamentos bifásicos

Fluidos em repouso

## Eqs. Conservação

- Condição dinâmica na interface
  - $P_1(\eta) P_2(\eta) = \gamma/R$ onde
    - $P_j = P_0 \rho_j g y + p_j$ •  $1/R = -\nabla \cdot \vec{n}$  é a curvatura da interface
  - $p_2(0) p_1(0) = \gamma \partial_{xx} \eta + (\rho_2 \rho_1) g \eta$

Inserindo os modos normais

• 
$$\phi(x, y, t) = \hat{\phi}(y)e^{i(kx-\omega t)}$$
  
•  $\eta(x, y, t) = \hat{\eta}(y)e^{i(kx-\omega t)}$   
•  $p(x, y, t) = \hat{p}(y)e^{i(kx-\omega t)}$ 

▲□▶ ▲□▶ ▲三▶ ▲三▶ 三三 のへで

Fluidos em repouso

# Relação de dispersão

Eqs. Conservação linearizadas

• 
$$(\partial_{yy} - k^2)\hat{\phi}_j = 0$$
  
•  $-i\omega\rho_j\hat{\phi}_j + \hat{p}_j = 0$ 

Condições de contorno linearizadas

• 
$$\dot{\phi}_1 \rightarrow 0, \ y \rightarrow -\infty$$
  
•  $\dot{\phi}_2 \rightarrow 0, \ y \rightarrow +\infty$   
•  $\partial_y \dot{\phi}_1 = -i\omega \hat{\eta}, \ y = 0$   
•  $\partial_y \dot{\phi}_2 = -i\omega \hat{\eta}, \ y = 0$   
•  $(\hat{p}_2 - \rho_2 g \hat{\eta}) - (\hat{p}_1 - \rho_1 g \hat{\eta}) = -k^2 \gamma \hat{\eta}, \ y = 0$ 

Relação de dispersão

• 
$$\omega^2 = k[\gamma k^2 - (\rho_2 - \rho_1)g](\rho_2 + \rho_1)^{-1}$$

◆□▶ ◆□▶ ◆ □▶ ◆ □▶ ─ □ ─ の < @

### Fluidos em repouso

## Análise

۲	Análise temporal		
	٩	$k\in\mathbb{R}$ e $\omega\in\mathbb{C}$	
۲	caso 1: $\rho_1 > \rho_2$		
	۹	$\omega^2 > 0  \Rightarrow  \omega  \in  \mathbb{R}$	
	٩	$\omega_i=0$ : estabilidade neutra	
	٩	$\omega_r  eq 0$ : oscilações	
	٩	$\omega = \sqrt{[(\rho_1 - \rho_2)gk + \gamma k^3](\rho_1 + \rho_2)^{-1}}$	
	٩	$c_r = \omega_r/k = \sqrt{[(\rho_1 - \rho_2)gk^{-1} + \gamma k](\rho_1 + \rho_2)^{-1}}$	
		ou seja,	
	٩	$c_r = \sqrt{[k^2 + 1/l_c^2]\gamma[(\rho_1 + \rho_2)k]^{-1}}$	
		logo	
	٩	$k  ightarrow 0 \Rightarrow c \sim 1/\sqrt{k}$	
	٩	$k  ightarrow \infty \Rightarrow c \sim \sqrt{k}$	

Fluidos em repouso

## **Dimensional analysis**



◆□▶ ◆□▶ ◆三▶ ◆三▶ ・三 ・ ��や

Introdução Fundamentos

Instabilidades em escoamentos bifásicos

◆□▶ ◆□▶ ◆ □▶ ◆ □▶ ─ □ ─ の < @

### Fluidos em repouso

## Análise

• caso 2: 
$$\rho_1 < \rho_2$$
  
•  $\omega^2 = [k^2 - 1/l_c^2]k\gamma(\rho_2 + \rho_1)^{-1}$   
• 2.1)  $kl_c > 1$ : ondas curtas  
•  $\omega^2 > 0 \Rightarrow \omega \in \mathbb{R}$   
•  $\omega_i = 0$ : estabilidade neutra  
• 2.2)  $kl_c < 1$ : ondas longas  
•  $\omega^2 < 0 \Rightarrow \omega \in \mathbb{C}$   
•  $\omega_i = \pm \sqrt{-[\gamma k^3 - (\rho_2 - \rho_1)gk](\rho_2 + \rho_1)^{-1}}$   
logo  
• 1 modo estável  $\omega_i < 0$   
• 1 modo instável  $\omega_i > 0$ 

Introdução Fundamentos

Instabilidades em escoamentos bifásicos

▲□▶ ▲□▶ ▲□▶ ▲□▶ ▲□ ● のへで

Fluidos em repouso

## **Dimensional analysis**



• água-ar  $\Rightarrow$   $l_c \sim 1 mm$ •  $\lambda_{max} \sim 10 mm$ 

Fluidos em movimento

# Instabilidade de Rayleigh-Plateau

- Esc. gravitacional de filete de líquido
  - Rodeado por gás
  - Sem efeitos viscosos significativos
- Plateau (1857)
- Rayleigh (1879)
- Fisicamente, competição entre:
  - Inércia
  - Tensão superficial

### Filmes líquidos

# Filme líquido em plano inclinado

- Esc. gravitacional
- Kapitza (1948, 1949), Benjamim (1957), Yih (1963), Benney (1966), Liu et al. (1993)
- Fisicamente, competição entre:
  - Inércia
  - Gravidade
  - Tensão superficial



▲□▶ ▲□▶ ▲□▶ ▲□▶ = 三 のへで

### Filmes líquidos

# Problema 2D

### Eqs. do problema

• 
$$\partial_x U + \partial_y V = 0$$
  
•  $\rho [U \partial_x U + V \partial_y U] = -\partial_x P + \rho g \sin \theta + \mu [\partial_{xx} U + \partial_{yy} U]$   
•  $\rho [U \partial_x V + V \partial_y V] = -\partial_y P + \rho g \cos \theta + \mu [\partial_{xx} V + \partial_{yy} V]$ 

### Estado base

• 
$$\overline{\eta} = 0$$
  
•  $\overline{V}(y) = 0$   
•  $\overline{U}(y) = U_0 \left(1 - y^2/h^2\right)$   
•  $\overline{P}(y) - P_0 = -\rho gy \cos \theta$   
onde  
•  $U_0 = \frac{\rho g h^2 \sin \theta}{2\mu}$ 

Perturbações

• 
$$U = \overline{U} + u = \overline{U} + \partial_y \psi$$
  
•  $V = \overline{V} + v = 0 - \partial_x \psi$   
•  $\Xi = \overline{\eta} + \eta = 0 + \eta$ 

▲□▶▲□▶▲□▶▲□▶ □ のQで

### Filmes líquidos

# Problema 2D

### Modos normais

• 
$$\psi(x, y, t) = \hat{\psi}(y)e^{i\alpha(x-ct)}$$
  
•  $\eta(x, y, t) = \hat{\eta}(y)e^{i\alpha(x-ct)}$   
onde

- $\alpha = kh$
- Substituindo nas Eqs. do Pb.
  - $(D^2 \alpha^2)^2 \hat{\psi} = i\alpha Re \left[ (\bar{U} c) (D^2 \alpha^2) D^2 \bar{U} \right] \hat{\psi}$ onde

• 
$$\partial_{yy} = D^2$$

- c normalizado por U<sub>0</sub>
- Que é a Eq. de Orr-Sommerfeld
  - Obs: esc. base é paralelo => Teorema de Squire

### Filmes líquidos

# Problema 2D

- Cond. contorno não deslizamento (y = -h)
  - U = 0, V = 0

### logo

- $D\hat{\psi}(-1) = 0$
- $\hat{\psi}(-1) = 0$
- Condição cinemática na interface ( $y = \eta$ )
  - $\vec{V} \cdot \vec{n} = \vec{W} \cdot \vec{n}$

logo, desenvolvendo:

- $\hat{\psi}(0) (c-1)\hat{\eta}(0) = 0$
- Condição dinâmica na interface ( $y = \eta$ )
  - continuidade da tensão tangencial na interface
  - salto da tensão normal na interface

### Filmes líquidos

# Problema 2D

- Condição dinâmica na interface (cont.)
  - $\vec{t} \cdot (\Gamma \cdot \vec{n}) = 0$
  - $\vec{n} \cdot (\Gamma \cdot \vec{n}) \vec{n} \cdot (-P_0 \vec{n}) = \gamma/R$

onde

- $\vec{t}$  é o vetor tangente,  $\vec{t} \cdot \vec{n} = 0$
- Γ é o tensor de tensões
- $1/R = -\nabla \cdot \vec{n}$  é a curvatura da interface
- Assim, para um fluido newtoniano:
- $\frac{-2\mu\partial_x\eta}{(\partial_x\eta)^2+1}(\partial_xU-\partial_yV)+\mu\frac{1-(\partial_x\eta)^2}{1+(\partial_x\eta)^2}(\partial_yU+\partial_xV)=0$
- $-P + \frac{2\mu}{(\partial_x \eta)^2 + 1} ((\partial_x \eta)^2 \partial_x U + \partial_y V \partial_x \eta (\partial_y U + \partial_x V)) + P_0 = \frac{\gamma \partial_x \eta}{((\partial_x \eta)^2 + 1)^{3/2}}$

#### Filmes líquidos

## Problema 2D

- Condição dinâmica na interface (cont.)
  - $D^2 \hat{\psi}(0) + \alpha^2 \hat{\psi}(0) + \hat{\eta} D^2 \bar{U}(0) = 0$
  - $-D^{3}\hat{\psi}(0) + \left(3\alpha^{2} i\alpha Re(c-1)\right)D\hat{\psi}(0) + i\alpha Re\left(\frac{1}{Fr} + \frac{\alpha^{2}}{We}\right)\hat{\eta} = 0$
- EDO 4<sup>a</sup> ordem com coef. não constantes + cond. cont.
- Não há solução geral exata
  - Métodos de perturbação
  - Soluções numéricas

### Filmes líquidos

# Solução assintótica

• Fazendo a expansão para ondas longas  $\alpha \ll 1$  (Benney, 1966)

• 
$$\hat{\psi}(y) = \hat{\psi}^{(0)}(y) + \alpha \hat{\psi}^{(1)}(y) + O(\alpha^2)$$
  
•  $c = c^{(0)} + \alpha c^{(1)} + O(\alpha^2)$ 

• cuja solução para c truncada em  $O(\epsilon)$ 

• 
$$c^{(0)} = 2$$
  
•  $c^{(1)} = iRe\frac{8}{15}\left(1 - \frac{5}{8}\left(\frac{1}{Fr} + \frac{\alpha^2}{We}\right)\right)$ 

• Taxa de crescimento é  $\omega_i = \alpha c_i = \alpha^2 c^{(1)}$ 

• Condição de estabilidade marginal,  $\omega_i = 0$  nos fornece:

• 
$$Fr_c = \frac{5}{8}$$
  
•  $Re_c = \frac{5}{2}$ 

• 
$$Re_c = \frac{5}{4\tan\theta}$$

Próximos dos valores encontrados experimentalmente

Filmes líquidos

# Solução assintótica

• Taxa de crescimento é  $\omega_i = \alpha c_i = \alpha^2 c^{(1)}$ 

• 
$$Fr_c = \frac{5}{8}$$
  
•  $\omega_i = (Re/3) [(1/Fr_c) - 1/Fr] \alpha^2 - (1/3)(Re/We) \alpha^4$ 



◆□▶ ◆□▶ ◆ □▶ ◆ □▶ ─ □ ─ の < @

Fundamentos

Instabilidades em escoamentos bifásicos

Rugas e dunas

## Modos de transporte



▲口▶▲圖▶▲≣▶▲≣▶ ≣ のQ@

### Rugas e dunas

# Instabilidades de um leito granular

- Perturbação do escoamento
  - defasagem à montante
  - Mecanismo instável
- Efeitos de relaxamento
  - defasagem à jusante
  - Mecanismo estável
- Efeitos gravitacionais
  - defasagem à jusante
  - Mecanismo estável



◆□▶ ◆□▶ ◆臣▶ ◆臣▶ 三臣 - 釣��

Rugas e dunas

# Linear stability analysis

Fluid flow perturbation

• 
$$\hat{\tau}_x = A\left(\frac{1}{\pi}\int \frac{\partial_x h}{x-\xi}d\xi + B\partial_x h\right)$$

Bed-load flow rate

• 
$$q_{sat} \propto au^{3/2}$$

Relaxation effects

• 
$$\partial_x q = \frac{q_{sat} - q}{L_{sat}}$$

Gravity effects

• 
$$\hat{\tau}_{eff,x} = A\left(\frac{1}{\pi}\int \frac{\partial_x h}{x-\xi}d\xi + B_e\partial_x h\right)$$

Mass conservation

• 
$$\partial_t h + \partial_x q = 0$$

### Normal modes

• 
$$h(x, t) = He^{\sigma t - i\omega t + ikx}$$
  
•  $\frac{q(x,t)}{Q_{sat}} = 1 + Qe^{\sigma t - i\omega t + ikx}$ 

▲□▶▲□▶▲□▶▲□▶ □ のQ@

Rugas e dunas

## Linear stability analysis

• 
$$\sigma = \frac{3Q_{sat}k^2(B-A|k|L_{sat})}{2[1+(kL_{sat})^2]}$$
  
•  $\omega = \frac{3Q_{sat}k|k|(A+B|k|L_{sat})}{2[1+(kL_{sat})^2]}$   
•  $c = \frac{3Q_{sat}k|(A+B|k|L_{sat})}{2[1+(kL_{sat})^2]}$ 

Most Unstable mode

• 
$$\frac{\partial \sigma}{\partial k} = 0$$

• 
$$k_{max} \approx \frac{2B_e}{3A} \frac{1}{L_{sat}}$$

• 
$$L_{max} \approx \frac{3A}{2B_e} L_{sat}$$

• 
$$\sigma_{max} \approx \frac{2}{9} \frac{B^3}{A^2} (A-2) Q_{sat} \frac{1}{(L_{sat})^2}$$

• 
$$c_{max} \approx \frac{B}{A}Q_{sat}\frac{1}{L_{sat}}$$

◆ロト ◆御 ▶ ◆臣 ▶ ◆臣 ▶ ○臣 ○ のへで

Introdução Fundamentos

Instabilidades em escoamentos bifásicos

Rugas e dunas

## Long wave instability



Franklin (2010)



Franklin (2010)

- Long-wave instability
- Most unstable mode
- L<sub>max</sub> varies with fluid flow conditions

▲□▶ ▲□▶ ▲□▶ ▲□▶ = 三 のへで

Rugas e dunas

## **Experiments**

- Channel  $120mm \times 60mm$  e 6m comp.
- Acrylic
- Water + beads
  - glass beads d = 0.143mm,
    - d = 0.252mm, d = 0.530mm
  - zirconium beads d = 0.180mm
- Camera





Franklin (2008)

▲□▶▲□▶▲□▶▲□▶ □ のQ@

 Instabilidades em escoamentos bifásicos

Rugas e dunas

### Experiments



Franklin (2015)

◆□▶ ◆□▶ ◆三▶ ◆三▶ ・三 の々で

#### Rugas e dunas

# Evolução das instabilidades

- Evolução após fase inicial
  - Amplitude passa a ser considerável
  - Evolução para formas 3D
  - Efeitos não-lineares presentes
- Análise
  - Inst. inicial:  $o(\epsilon)$  desprezado
  - Após fase inicial:  $o(\epsilon)$  não pode ser desprezado
  - análise não-linear
- Observações experimentais
  - Às vezes, λ não-linear é previsto pela análise linear



Franklin (2008)

Por que?

▲□▶▲□▶▲□▶▲□▶ □ のQで

### Rugas e dunas

### Análise fracamente não-linear

Landau (1944) e Landau and Lifchitz (1959)

• 
$$\frac{dA}{dt} = SA - \kappa_L |A|^2 A + O(A^4)$$

• 
$$h(x,t) = \frac{1}{2} (A(t)f(x) + A^*(t)f^*(x))$$

• 
$$A \sim e^{St}$$
;  $S = \sigma + i\omega$ 

Aplicação ao leito granular

• 
$$\partial_t h + B_1 h^2 + B_2 (\partial_x h)^2 + B_3 h \partial_x h + B_4 h + B_5 \partial_x h + B_6 = 0$$
  
•  $h(x, t) = \frac{1}{2} \sum_{n=-\infty}^{\infty} A_n(t) e^{inkx}$   
•  $\frac{dA_n}{dt} = S_n A_n + iB_3 \sum_{p=-\infty}^{\infty} pA_{p+n} A_p^*$ 

#### Rugas e dunas

## Análise fracamente não-linear

- $\frac{dA_1}{dt} = S_1 A_1 B_3 i A_2 A_1^* + O(A^4)$
- $\frac{dA_2}{dt} = S_2A_2 B_3iA_1^2 + O(A^4)$
- no início:  $\frac{dA_n}{dt} \sim \sigma_1 A_n << |\sigma_n|A_n$
- Encontra-se um fundamental
  - $\frac{dA_1}{dt} = S_1 A_1 \kappa_L |A_1|^2 A_1$ •  $\kappa_L = -\frac{B_3^2}{\sigma_2} > 0$
- Bifurcação supercrítica
  - saturação do fundamental pelas não-linearidades
  - amplitude satura a dado  $\lambda$



Franklin (2011)

・ロト・日本・日本・日本・日本

### Rugas e dunas

## Evolução das instabilidades

- Análise fracamente não-linear aplicada ao leito
  - Indica a presença de um modo fundamental
  - O fundamental tem origem na fase linear
  - Interação não-linear dá origem a uma bifurcação supercrítica
    - saturação da amplitude
- Explicação plausível para a saturação observada experimentalmente



Franklin (2008)

Ondas de densidade

### Escoamento gravitacional





Franklin and Alvarez Zambrano (2015)

▲□▶ ▲□▶ ▲□▶ ▲□▶ ▲□ ● ● ●

Franklin and Alvarez Zambrano (2015)

Ondas de densidade

# Análise linear

Eq. plugs granulares •  $\rho_s c \left( \frac{\partial v_s}{\partial t} + v_s \frac{\partial v_s}{\partial \tau} \right) = \rho_s c g - \frac{\partial P}{\partial \tau} - \frac{\partial \sigma_{zz}}{\partial \tau} - \frac{2}{R} \sigma_{zr}$ Eq. massa + Darcy + rel. isentrópicas •  $\frac{\partial P}{\partial t} + v_s \frac{\partial P}{\partial z} + \frac{\gamma P}{(1-c)} \frac{\partial v_s}{\partial z} - B \frac{\partial^2 P}{\partial z^2} = 0$ Perturbações •  $P = P_0 + \tilde{P}$ •  $v_{\rm s} = v_0 + \tilde{v}$ Eqs. perturbações •  $\rho_s c \left( \frac{\partial \tilde{v}}{\partial t} + v_0 \frac{\partial \tilde{v}}{\partial z} \right) = -\frac{\partial P}{\partial z} - B_3 v_0 \frac{\partial \tilde{v}}{\partial z} - B_5 v_0 \tilde{v}$ •  $\frac{\partial \tilde{P}}{\partial t} + v_0 \frac{\partial \tilde{P}}{\partial z} + \frac{\gamma P_0}{(1-c)} \frac{\partial \tilde{v}}{\partial z} - B_1 \frac{\partial^2 \tilde{P}}{\partial z^2} = 0$ 

◆□ ▶ ◆□ ▶ ◆ □ ▶ ◆ □ ▶ ◆ □ ◆ ○ ヘ ○
Introdução Fundamentos

Ondas de densidade

### Análise linear

- Modos normais
  - $\tilde{P} = \hat{P}e^{i(kz-\omega t)}$ •  $\tilde{v} = \hat{v}e^{i(kz-\omega t)}$
- inserindo nas Eqs.:

$$\begin{bmatrix} -\omega + v_0 ik + B_1 k^2 & \frac{\gamma P}{(1-c)} ik \\ ik & \rho_s c \left(-i\omega + v_0 ik\right) + B_3 v_0 ik + B_5 v_0 \end{bmatrix} \begin{bmatrix} \hat{P} \\ \hat{v} \end{bmatrix} = \\ = \begin{bmatrix} 0 \\ 0 \end{bmatrix}$$

▲□▶ ▲□▶ ▲□▶ ▲□▶ ▲□ ● のへで

 Instabilidades em escoamentos bifásicos

Ondas de densidade

### Escoamento gravitacional

- $0, 5 < k^* < 1, 5$
- $10D > \lambda > 4D$
- Acordo com dados experimentais



▲□▶ ▲□▶ ▲□▶ ▲□▶ = 三 のへで

Instabilidades em escoamentos bifásicos

#### Referências

## Referências - Livros e Teses

- Chandrasekhar, S., 1961, "Hydrodynamic and hydromagnetic stability". Dover
- Charru, S., 2011, "Hydrodynamic stability". Cambridge University Press
- D'Olce, M., 2008, "Instabilités de cisaillement dans l'écoulement concentrique de deux fluides miscibles".
  Thèse de l'Université Paris VI
- Drazin, P.G. and Reid, W.H., 2004, "Hydrodynamic stability". Cambridge University Press
- Franklin, E. M., 2008, "Dynamique de dunes isolées dans un écoulement cisaillé". Thèse de l'Université de Toulouse
- Van Dyke, M., 1982, "An albun of fluid motion". Parabolic Press
- Huerre, P. and Rossi, M., 1988, "Hydrodynamic instabilities in open flows". In Hydrodynamics and nonlinear instabilities, Cambridge University Press, 81-294
- Landau, L. and Lifchitz, E., 1989, "Mécanique des Fluides", 2<sup>a</sup> Ed., Moscou: MIR

#### Referências

# Periódicos - Artigos clássicos

- Benney, D.J., 1966, "Long waves on liquid films". J. Math. Phys., Vol. 45, 150-155
- Charru, F. and Hinch, J.E., 2000, "Phase diagram of interfacial instabilities in a two-layer couette clow nd mechanism of the long-wave instability". J. Fluid Mech., Vol. 414, 195-223
- Donnelly, R.J. and Glaberson, W., 1966, "Experiments on the capillary instability of a liquid jet". Proc. R. Soc. Lond. A, Vol. 290, 547-556
- Faraday, M., 1831, "On a peculiar class of acoustic figures, and on certain forms assumed by groups of particles upon vibrating elastic surfaces". Phil. Trans. R. Soc. London, 121, 299-340
- Fermigier, M., Limat L., Wesfrieid, J.E., Boudinet, P., Petitlean, M., Quilliet, C. and Valet, T., 1990, "Gravitational and Magnetic instabilities of thin fluid layers". Phys. Fluids. 1518

<日 > < 同 > < 目 > < 目 > < 目 > < 目 > < 0 < 0</p>

#### Referências

# Periódicos - Artigos clássicos

- Gaster, M., 1962, "A note on the relation between temporally-increasing and spatially-increasing disturbances in hydrodynamic stability". J. Fluid Mech., 222-224
- Kapitza, P.L., 1948, "Wave flow of thin layers of a viscous liquid". Zh. Eksp. Teor. Fiz. (trad. para o Inglês em Collected papers of P. L. Kapitza, Pergamon press, 1965)
- Landau, L., 1944, "On the problem of turbulence". C. R. Acad. Sci. U.R.S.S., vol. 44, 311-314
- Liu, J., Paul, J.D. and Gollub, J.P., 1993, "Measurements of the primary instabilities of film flows". J. Fluid Mech., Vol. 250, 69-101
- Werlé, H., 1980, "Transition and separation: Visualizations in the ONERA water tunnel". Rech. Aérosp., Vol.5, 35-49

#### Referências

## Periódicos - Artigos recentes

- Charru, F., Franklin, E.M., "Subaqueous Barchan dunes in turbulent shear flow". Part 2: Fluid flow. J. Fluid Mech., v. 694, p. 131-154, 2012
- Franklin, E.M., "Initial instabilities of a granular bed sheared by a turbulent liquid flow: length-scale determination". J. Braz. Soc. Mech. Sci. Eng., v. 32, p. 460-467, 2010
- Franklin, E.M. and Charru, F., "Subaqueous Barchan dunes in turbulent shear flow. Part 1: Dune motion". J. Fluid Mech., v. 675, p. 199-222, 2011
- Franklin, E.M., "Nonlinear instabilities on a granular bed sheared by a turbulent liquid flow". J. Braz. Soc. Mech. Sci. Eng., v. 33, p. 265-271, 2011
- Franklin, E.M., Zambrano, C.A.A., "Length scale of density waves in the gravitational flow of fine grains in pipes". J. Braz. Soc. Mech. Sci. Eng., accepted, 2015
- Franklin, E.M., "Formation of sand ripples under a turbulent liquid flow". Appl. Math. Model., accepted, 2015

### ◆□ ▶ ◆□ ▶ ◆ □ ▶ ◆ □ ▶ ● ○ ● ● ●

 Instabilidades em escoamentos bifásicos

▲□▶ ▲□▶ ▲□▶ ▲□▶ ▲□ ● のへで

#### Referências

### Websites

http://www.nigelstanford.com

https://commons.wikimedia.org

https://en.wikipedia.org