## Modelo analítico: Estuário Bem Misturado

## 1- Perfil Vertical de Velocidade

A zona de mistura (ZM) de um estuário *bem misturado* (estuário do rio Caravelas – BA), localizado em região de baixa descarga fluvial, forçado por meso maré de sizígia, é apresentado na Figura 1 (de acordo com Schettini & Miranda (2010)), com a ZM estendendo-se até 25 km estuário acima. Considerando-se que o estuário é lateralmente homogêneo (tipo D) com largura constante (B=cte) vamos calcular o perfil vertical estacionário de velocidade, u=u(x,t), em relação a. um sistema cartesiano ortogonal (Oxz) com os eixos Ox e Oz orientados positivamente em direção à boca do estuário e no sentido oposto à aceleração da gravidade (g), respectivamente, e com origem (z=0) na superfície, e com largura (B) e profundidade uniformes (-h), respectivamente.

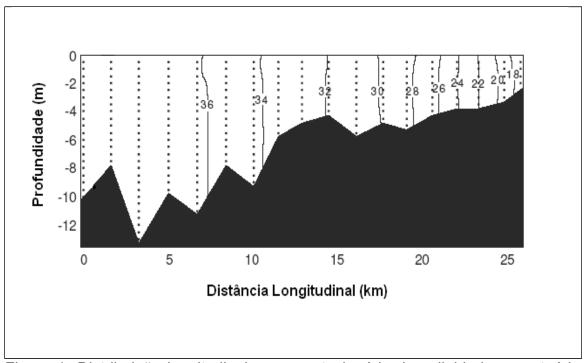


Figura 1- Distribuição longitudinal quase estacionária da salinidade no estuário do rio Caravelas (BA).

## 1.1 - Equação do Movimento

Como a velocidade é expressa por u=u(x,t) a aceleração de um elemento de volume,  $(\frac{du}{dt})$ , se compõe da aceleração local,  $(\frac{\partial u}{\partial t})$ , mais a aceleração advectiva,  $(u\,\frac{\partial u}{\partial x})$ . Portanto, levando-se em conta as forças geradoras e dissipativas, a equação do movimento, em termos de força por unidade de massa, é expressa por:

$$\frac{du}{dt} = \frac{\partial u}{\partial t} + u \frac{\partial u}{\partial x} = -g \frac{\partial \eta}{\partial x} - \frac{g}{\rho} \int_{z}^{\eta} \frac{\partial \rho}{\partial x} dz + \frac{1}{B} \frac{\partial}{\partial z} (BN_{z} \frac{\partial u}{\partial z})], \quad (1)$$

ou levando-se em conta que B=cte e adotando-se para o coeficiente cinemático de viscosidade turbulenta,  $N_z$ ,  $[N_z]=[L^2T^{-1}]$ , um valor constante e representativo de um valor médio na coluna de água, a equação do movimento (1) simplifica-se para:

$$\frac{\partial u}{\partial t} + u \frac{\partial u}{\partial x} = -g \frac{\partial \eta}{\partial x} - \frac{g}{\rho} \int_{z}^{\eta} \frac{\partial \rho}{\partial x} dz + N_{z} \frac{\partial^{2} u}{\partial z^{2}}.$$
 (2)

#### 1.1 – Solução da Equação (2): Estuário Bem Misturado

A simulação do perfil vertical de velocidade deste tipo de estuário já foi estudada com base no ajuste logarítimo considerando também sua variação em função do tempo, u=u(z,t) (Fig. 5.7, p. 165). A seguir vamos apresentar uma solução analítica do perfil vertical de velocidade no estado estacionário com base na equação do movimento (eq. 2), com as seguintes simplificações: movimento não acelerado e o equilíbrio entre o componente barotrópico da força de gradiente de pressão e o atrito gerado pelo cisalhamento vertical de velocidade, resultando na seguinte equação do movimento:

$$0 = -g\frac{\partial \eta}{\partial x} + N_z \frac{\partial^2 u}{\partial z^2},$$
 (3)

com duas incógnitas; u=u(z) e  $\eta=\eta(x)$ .

Inicialmente, vamos considerar como um dado do problema o gradiente longitudinal da inclinação da superfície livre  $(\frac{\partial \eta}{\partial x}) = \eta_x$ , e o estuário é forçado pelo componente barotrópico da força de gradiente de pressão,  $g(\frac{\partial \eta}{\partial x}) = g\eta_x$  e a seguir, considerando esse gradiente como incógnita, vamos adicionar uma segunda condição de contorno, denominada de *condição integral de contorno*, obtendo-se assim um sistema hidrodinâmico fechado (número de equações igual ao número de incógnitas).

Considerando-se que a descarga fluvial ( $Q_f$ ) é um dado do problema, podemos adicionar na segunda solução a equação da continuidade integrada no volume, ou seja  $u_f = \frac{Q_f}{B.h}$ , com B e h denotando valores médios da largura e da profundidade, respectivamente, que é válida para condição estacionária. Essa condição também pode ser reescrita na forma de uma condição de contorno denominada condição integral de contorno (Miranda *et al.*, 2012, p. 295):

$$u_f = \frac{1}{h} \int_{-h}^{0} u(z) dz,$$
 (4)

com a orientação do eixo Oz no sentido contrário ao da aceleração da gravidade e com origem (z=0) na superfície livre, e com z=-h denotando a coordenada do fundo. Observe que a dimensão do segundo membro da eq. (4) é [LT-1].

Para a solução da equação (3) é necessário também especificar as condições de contorno superior (z=0) e inferior (z=-h), que são apresentadas a seguir:

# A-) Condição de contorno superior

Como o próprio nome indica essa condição de contorno implica no conhecimento da tensão de cisalhamento do vento na superfície do estuário que atua como uma forçante do movimento, expressa matematicamente por:

$$[A_z(\frac{\partial u}{\partial z})]_{z=0} = \rho N_z[(\frac{\partial u}{\partial z})]_{z=0} = \tau_w,$$
 (5)

Com  $A_z$  e  $N_z$  ( $A_z=\rho N_z$ ) denotando os coeficientes dinâmico e cinemático de viscosidade cujas dimensões são  $[A_z]=[ML^{-1}T^{-1}]$  e  $[N_z]=[L^2T^{-1}]$ , respectivamente.

# B-) Condições de contorno inferior

A condição de contorno mais simples considera o atrito máximo no fundo (aderência no fundo). Esta condição de contorno é simulada por:

$$u(z)=u(-h)=0.$$
 (6a)

A segunda condição de contorno leva em conta uma condição de atrito moderado no fundo,  $\tau_B$ , que é simulada por:

$$\tau_{\rm B} = [A_{\rm z}(\frac{\partial u}{\partial z})]_{\rm z=-h}, \text{ ou } \tau_{\rm B} = [\rho N_{\rm z}(\frac{\partial u}{\partial z})]_{\rm z=-h},$$
 (6b)

com  $\tau_B$  denotando a tensão de cisalhamento no fundo (z=-h) que pode ser simulada por diferentes expressões analíticas. Considerando as dimensões de  $A_z$  e  $N_z$ , verifica-se que a tensão de cisalhamento no fundo tem a seguinte dimensão: [ $\tau_B$ ]=[ML<sup>-1</sup>T<sup>-2</sup>].

**<u>Primeira solução:</u>** Gradiente barotrópico x atrito (cisalhamento vertical) + tensão de cisalhamento do vento na superfície e com atrito máximo no fundo.

O como sabemos o componente barotrópico da força de gradiente de pressão é dado por  $(g\frac{\partial\eta}{\partial x})=g\eta_x$ , e como a equação do movimento (eq. 3) é de segunda ordem e com coeficientes constantes ela deve ser resolvida com duas integrações sucessivas:

a-) Primeira integração:

$$\frac{\partial}{\partial z}(\frac{\partial u}{\partial z}) = \frac{g}{N_z}\eta_x, \quad \partial(\frac{\partial u}{\partial z}) = (\frac{g}{N_z}\eta_x)\partial z, \text{ logo: } \frac{\partial u}{\partial z} = (\frac{g}{N_z}\eta_x)z + C_1 \quad (9a)$$

b-) Segunda integração:

$$u(z) = \frac{1}{2} \frac{g}{N_z} \eta_x z^2 + C_1 z + C_2.$$
 (9b)

Esse resultado parcial tem duas constantes de integração  $C_1$  e  $C_2$ , cujas dimensões são:  $[C_1]=[T^{-1}]$  e  $[C_2]$  = $[L.T^{-1}]$ ; o conhecimento dessas dimensões é muito útil para confirmar as expressões analíticas que serão obtidas na solução do poblema.

As constantes de integração  $C_1$  e  $C_2$  da solução geral (9b) são determinadas pelas condições de contorno superior (5) e inferior considerando inicialmente o atrito máximo no fundo (condição 6a). Com a aplicação dessas condições, seguem os seguintes resultados para  $C_1$  e  $C_2$ :

$$[A_{z}(\frac{\partial u}{\partial z})]_{z=0} = \rho N_{z}[(\frac{g}{N_{z}})\eta_{x}z + C_{1}]_{z=0} = \tau_{W},$$
(10)

e dessa relação segue que  $C_1 = \frac{\tau_W}{\rho N_z}$ , com  $[C_1] = T^{-1}$  (confirmando que essa expressão está com a dimensão correta). Uma vez obtida a primeira constante  $(C_1)$  a solução geral passa a ser expressa por:

$$u(z) = \frac{1}{2} \frac{g}{N_z} \eta_x z^2 + \frac{\tau_w}{\rho N_z} z + C_2.$$
 (11).

Para determinar a segunda constante de integração (C<sub>2</sub>) vamos considerar o atrito máximo no fundo (6a) à solução parcial (eq. 11), ou seja, deve-se calcular u(-h)=0. Logo:

$$u(-h) = 0 = \frac{1}{2} \frac{g}{N_z} \eta_x h^2 - \frac{\tau_W}{\rho N_z} h + C_2,$$
 (12)

e, resolvendo-se esse resultado para a constante C2, resulta:

$$C_{2} = -\frac{1}{2} \frac{g}{N_{x}} \eta_{x} h^{2} + \frac{\tau_{w}}{\rho N_{x}} h,$$
 (13)

cuja análise dimensional [C<sub>2</sub>]=[LT<sup>-1</sup>] mostra que essa expressão teórica está correta. Logo a solução do perfil teórico de velocidade, u=u(z), tem a seguinte expressão:

$$u(x) = \frac{1}{2} \frac{g}{N_z} \eta_x z^2 + \frac{\tau_w}{\rho N_z} z - \frac{1}{2} \frac{g}{N_z} \eta_x h^2 + \frac{\tau_w}{\rho N_z} h.$$
 (14)

Rearranjando-se as parcelas dessa solução por fatoração, segue a solução final da expressão analítica do perfil estacionário vertical de velocidade:

$$u(x) = \frac{1}{2} \frac{g}{N_z} \eta_x (z^2 - h^2) + \frac{\tau_w}{\rho N_z} (z + h).$$
 (15)

Verifica-se facilmente que essa solução satisfaz as condições de contorno (5) e (6a). A análise desse resultado mostra que essa solução se compõe de dois modos: o barotrópico e a tensão do vento, respectivamente. Essa solução pode

também ser reescrita em termos da profundidade adimensional ( $Z = \frac{z}{|h|}$ ):

$$u(Z) = \frac{1}{2} \frac{gh^2}{N_x} \eta_x (Z^2 - 1) + \frac{\tau_w h}{\rho N_x} (Z + 1), \tag{16}$$

ou,

$$u(Z) = \frac{1}{2} \frac{gh^2}{N_z} [\eta_x (Z^2 - 1) + \frac{2\tau_w}{\rho gh} (Z + 1)],$$
 (17a)

com -1 $\leq$  Z  $\leq$ 0. Levando-se em conta que o coeficiente cinemático de viscosidade pode ser expresso como N<sub>z</sub>= $\kappa$ U<sup>\*</sup>h (na condição U\*>>u, com U\* denotando a velocidade da maré e k e um coeficiente adimensional), essa solução analítica também pode ser reescrita como:

$$u(Z) = \frac{1}{2} \frac{gh}{\kappa U^*} [\eta_x (Z^2 - 1) + \frac{2\tau_W}{\rho gh} (Z + 1)],$$
 (17b)

Verifica-se que essas soluções satisfazem identicamente as condições de contorno de superfície e de fundo. Em relação à forçante barotrópica,  $\frac{\partial \eta}{\partial x} = \eta_x$ , e da tensão de cisalhamento do vento  $\tau_W$ , a velocidade pode ser forçada estuário abaixo (vazante) ou estuário acima (enchente) sempre que  $\eta_x$ <0 ou  $\eta_x$ >0, e na condição de vento nulo ( $\tau_W$  =0) essa solução simplifica-se para:

$$u(x,Z) = \frac{1}{2} \frac{gh}{\kappa I^*} \eta_x (Z^2 - 1). \tag{18}$$

Nas condições em que a tensão de cisalhamento do vento é diferente de zero  $(\tau_{w\neq0})$  a sua influência sobre o perfil vertical (eq. 17b) vai depender da intensidade e da direção do vento  $(\tau_{w>}>0$  ou  $\tau_{w>}<0$ ).

A Figura 2 apresenta um perfil teórico obtido com a aplicação da equação (17b) com  $\eta_x < 0$  e  $\tau_w > 0$  e também sem a tensão de cisalhamento do vento  $(\tau_w = 0)$ , indicando movimentos de vazante.

Nessa simulação (Fig. 2) foram utilizados os seguintes valores numéricos:  $U^* = 0.5 \text{ m.s}^{-1}, \ \kappa = 5.0 \text{x} 10^{-3}, \ h = 10 \text{ m}; \ Nz = 2.5 \text{x} 10^{-2} \text{ m}^{-2} \text{s}^{-1}; \ \rho = 1020 \text{ kg m}^{-3}; \ g = 9.80 \text{ m s}^{-1};$   $\frac{\partial \eta}{\partial x} \approx \frac{\Delta \eta}{\Delta x} = 1.0 \text{x} 10^{-5} \text{ e } \tau_W = 2.0 \text{x} 10^{-2} \text{ Pa}.$ 

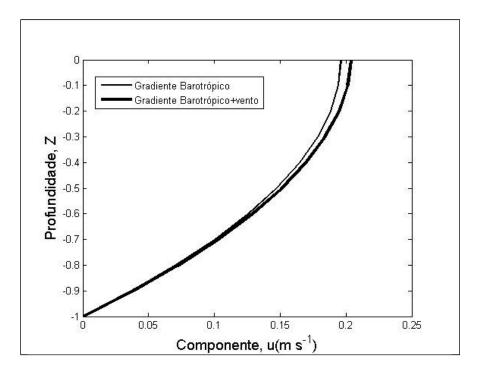


Figura 2 – Perfil vertical teórico com atrito de fundo máximo [u(x,-h)=0] com as forçantes: Gradiente barotrópico x atrito (cisalhamento vertical) + Tensão de cisalhamento do vento na condição de vazante  $(\tau_{wx}<0)$ .

Na Figura 3 o perfil teórico também foi calculado considerando nula a tensão de cisalhamento do vento ( $\tau_W$ =0), e foi comparado com dados experimentais do perfil quase-estacionário do estuário do rio Peruipe (BA), classificado como bem misturado durante a maré de sizígia, de acordo com Andutta *et al.* (2012).

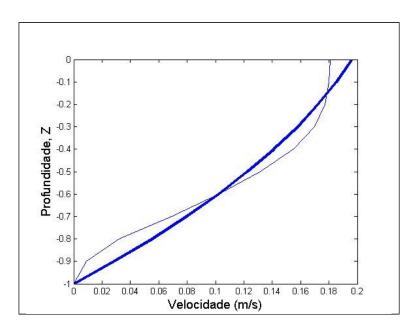


Figura 3-Comparação do perfil vertical teórico de velocidade forçado pelo gradiente barotrópico de vazante com os mesmos parâmetros utilizados na Figura 2, apenas com as seguintes exceções:  $\frac{\Delta\eta}{\Delta x}=\eta_x=-2x10^{-6}\ \ \text{e com}\ \ \tau_\text{W}\text{=0.}$  Perfís experimental (traço cheio) e teórico (traço fino).