

TRANSFERENCIA DE MASA A TRAVÉS DE INTERFACES

REAREACIÓN EN RÍOS Y CANALES. RELACIONES EMPÍRICAS

Prof. Aldo Tamburrino Tavantzis

La renovación de conservación de O_2 disuelto en un determinado volumen de control de un canal puede escribirse como:

$$\frac{dM}{dt} = F_{T12} \quad (1)$$



donde $M = V C_B(t)$ es la masa de O_2 en el volumen V . Se considera que existe mezcla completa en el volumen y que se tiene en él una concentración C_B .

F_{T12} es el flujo total neto de O_2 a través de la superficie libre. Si A es el área de la superficie libre, C_S es la concentración de saturación y K_L es la tasa de transferencia, se cumple que

$$F_{T12} = F_A = K_L (C_S - C_B) A \quad (2)$$

De donde resulta que

$$V \frac{dC_B}{dt} = K_L A (C_S - C_B) \quad (3)$$

$$\frac{dC_B}{dt} = K_L \frac{A}{V} (C_S - C_B) \quad (4)$$

$\frac{A}{V}$ corresponde a la profundidad media del volumen de agua: $h = \frac{V}{A}$

2

por lo que se tiene

$$\frac{dc_s}{dt} = \frac{K_L}{h} (C_s - C_0) \quad (5)$$

es frecuente encontrar las expresiones de reaeración en términos del coeficiente volumétrico de reaeración, k_2 , definido como

$$k_2 = \frac{K_L}{h} \quad (6)$$

Notar que las unidades de k_2 son T^{-1} .

Existen una gran cantidad de relaciones empíricas para determinar k_2 , pero podemos agruparlos en dos grupos: Relaciones dimensionalmente homogéneas y relaciones no homogéneas desde el punto de vista dimensional.

Con esto en mente, resulta obvio que lo primero que debemos hacer es un enfoque dimensional del problema.

Las variables involucradas en el problema son:

Flujo: Velocidad característica U_0
Longitud característica L_0

Fluido: Viscosidad cinemática: ν
Densidad: ρ
Tensión superficial: σ

Fuerza motriz debido a g

Cauce: Forma e irregularidades: FF
Pendiente: i
Rugosidad: k_s
Ancho superficial: W

Tasa de recirculación: k_2

Otros: Temperatura: T
Viento: v

El efecto de temperatura podemos ligarlo a una tasa estándar de referencia a una temperatura dada mediante la ecuación de Van't Hoff - Arrhenius. Generalmente se toma como referencia $T = 20^\circ\text{C}$.

$$k_2(T) = k_2(20^\circ\text{C}) \Theta^{T-20} \quad (2)$$

donde $\Theta = 1.024$, y T en $^\circ\text{C}$.

De este modo podemos formar los siguientes adimensionales,

$$\pi_1 = F.F. \quad \pi_2 = i \quad \pi_3 = \frac{v_c}{v_v} \quad \pi_4 = \frac{W}{L}$$

$$\pi_5 = Fr = \frac{v_c}{\sqrt{g L}} \quad \pi_6 = Re = \frac{v_c L}{\nu} \quad \pi_7 = \frac{k_s}{L}$$

$$\pi_8 = \frac{v}{D} = Sc \quad \pi_9 = We = \frac{\sigma}{\rho v_c^2 L} \quad \pi_{10} = \frac{k_2 L}{v_c}$$

4

o sea:

$$\frac{k_s L}{\nu} = \phi \left(F.F., \epsilon, \frac{v_a}{v_v}, \frac{W}{L}, Fr, Re, Sc, We, \frac{k_s}{L} \right) \quad (2)$$

Hay que notar que la ley de resistencia relaciona F.F., ϵ , $\frac{v_a}{v_v}$, Re y k_s/L , por lo que es posible incluir uno de esos parámetros del análisis, por que se puede expresar en términos de los otros.

Generalmente los cauces son muy anchos y la sección puede considerarse que no varía mucho entre cauces. Si esto es el caso, no independizamos de F.F. del mismo modo, cauces muy anchos hacen que el parámetro W/L no sea relevante.

Si hay efecto del viento podría elegirse otra variable que lo caracterice en vez de σ_v , por ejemplo el esfuerzo de corte que el viento ejerce sobre la superficie libre. Despreciando el efecto del viento (caso sin viento), podemos simplificar la relación (7).

Respecto a la longitud característica, lo que se usa más frecuentemente en la práctica es la altura de escarriamiento: $L = h$. Para la velocidad característica, es frecuente encontrar indistintamente la velocidad media del flujo $\sigma_v = U$ o la velocidad friccional $\sigma_v = u_*$. Recordar que U y u_* están relacionados entre sí mediante la ley de resistencia, por lo que de

5

lo mismo usar una u otra.

Debido que en los problemas de reaeración en canales se desea saber el flujo de O_2 de la atmósfera al agua, generalmente las expresiones resultan independientes de S_c (o sea, es sólo para un valor de S_c). El argumento análogo puede darse para prescindir de W_b . De este modo la relación 7 se ha reducido a:

$$\frac{k_2 L}{\sigma_c} = \phi(Fr, Re, \frac{k_s}{L}) \quad (9)$$

$$\circ \quad \frac{k_2 L}{\sigma_c} = \phi(1, Re, \frac{k_s}{L}) \quad (10)$$

$$\circ \quad \frac{k_2 L}{\sigma_c} = \phi(Fr, Re, i) \quad (10)$$

$$\circ \quad \frac{k_2 L}{\sigma_c} = \phi(Fr, \frac{k_s}{L}, i) \quad (11)$$

Algunas relaciones empíricas que se encuentran en la literatura son las siguientes:

$$\text{Kreukel y Orlow (1963): } k_2 = 1.141 \times 10^{-4} (U^2 g)^{0.408} H^{-0.66} \quad (12)$$

donde k_2 es a $20^\circ C$ en $1/\text{min}$
 U está en $\text{pies}/\text{minuto}$
 g $\text{pies}/\text{minuto}^2$
 H en pies .

$$\text{Thackston (1966): } k_2 = 0.000215 \frac{u_*}{h}$$

k_2 $1/s$, u_* ft/s , h ft .

6

Thackston y Krenkel (1969): $k_2 = 0,000125 (1 + Fr^{1/4}) \frac{u_*}{h}$

$Fr = \frac{U}{\sqrt{gh}}$, k_2 en $1/s$
 u_* en ft/s , h en ft .
 u_* en m/s , h en m .

Churchill, Elmore y Buckingham (1962)

$$k_2 = 5,026 U^{0,969} h^{-1,673}$$

k_2 es a $20^\circ C$ en $1/dca$
 U es en ft/s
 h es en ft .

da lo mismo,
 sólo debe ser
 unidades coher-
 rentes ya
 que
 $\frac{k_2 h}{u_*} = 0,000125 (1 + Fr^{1/4})$
 es dimensional -
 mente homogénea

Duurs, Edwards y Gibbs (1964):

$$k_2 = 10,90 U^{0,73} h^{-1,76}$$

k_2 es a $20^\circ C$ en $1/dca$
 U es en ft/s
 h es en ft .

Langbein y Durum (1967)

$$k_2 = 3,3 \frac{U}{h^{1,33}} \quad \text{a } 20^\circ C, 1/dca$$

U en ft/s , h en ft .

Isaacs y Gandy (1968)

$$k_2 = a \frac{U}{h^{3/2}} \quad \text{a } 20^\circ C, 1/dca$$

a depende del conjunto de datos utilizado.

Datos de Isaacs y Gandy: $a = 3,053$

Datos de Churchill, Elmore y Buckingham: $a = 3,733$

Datos de Krenkel: $a = 2,440$

7

k_2 en V/déa , U en ft/s , h en ft .

$$k_2 = 0.000025 (1 + 9 T^{1/4}) \frac{u_y}{h}$$

$$\frac{k_2 h}{u_{\infty}} = 0.00025 (1 + 9 \text{Pr}^{1/4})$$

(dimensionnellement homogènes)

Law (1972) $\frac{h_2 h}{U} \approx 0.0126 \left(\frac{U^*}{U} \right)^3$

Bennett y Dethlefsen (1972) $k_2 = 1/6,05 \frac{U^{0.413} \cdot 0.273}{h^{1.408}}$
 k_2 en 1/día

Los parámetros adicionales de la relación 7 (u Ball) pueden ser re-combinados para dar origen a otros. Considerando $\tau_2 = u_2$

$$Re \cdot Sc = \frac{\mu h}{\nu} \cdot \frac{\nu}{\alpha} = \frac{\mu h}{\alpha} = Pe$$

$$\frac{k_{L,h}}{u_{\infty}} = \frac{K_L}{h} \frac{h}{u_{\infty}} = \frac{K_L}{u_{\infty}} = St.$$

8

Galliver y Halverson (1989) proponen:

$$St = 0.63 Re^{-1/2}, Re > 4500$$

$$St = 9.4 \times 10^{-3} Sc^{-1/2}, Re < 4500.$$

OTROS EFECTOS QUE ALTERAN EL
COEFICIENTE DE REACCIÓN.

Existen al menos otros dos efectos que aumentan el valor del coeficiente de reacción: la macrorugosidad del lecho y el efecto del viento.

EFECTO DE LA RUGOSIDAD DEL LECHO

La incorporación de la rugosidad del lecho de manera explícita no es frecuente en las relaciones para determinar k . En general, la rugosidad se considera de manera indirecta mediante las variables ligadas a la ley friccional o u_* . El efecto como tal importancia cuando se tienen macrorugosidades o sea asperezas de tamaños que escalan con la profundidad del flujo, como sucede en canales de poca profundidad con lechos de grava. En este caso, es posible que estructuras del flujo generados por estas macrorugosidades interfieran con la superficie libre. ~~Esto se~~ los trabajos que pueden



9
mencionarse están los de Moog y Jirka
(1999, J. Hyd. Engrg. Vol 125, pp 11-16), (2002,
Geophys. Monog. Series AGU, Vol 127, pp 371-375)

Ellos encontraron que, a partir de un cierto número de Froude asociado a la rugosidad, la renovación de la superficie no es un fenómeno importante, dominando las estructuras generadas por las macrorugosidades.

Definiendo
$$Fr_E = \frac{q}{\sqrt{g(H-h_E)^3}}$$

donde q es el caudal unitario, H es la altura media del flujo y h_E es la altura de la macrorugosidad, se tiene que para $Fr_E > 1.4$

$$K_L^+ Sc^{0.5} = 0.0071 + 0.023 Fr_E$$

($K_L^+ = K_L / u_*$).

EFFECTO DEL VIENTO

La acción del viento también favorece el intercambio de oxígeno disuelto a través de la interfaz. Chu y Jirka (1995, Third Int. Symp. Air-Water Gas Transfer, pp 79-88, 2003, J. Eur. Engrg. Vol 129, No 12, pp. 1129-1136) proponen que el efecto del viento puede superponerse al de la corriente. En sus artículos consideran los resultados de Deacon para evaluar el coeficiente de renovación debido al viento:

10

$$K_{Lv} = \alpha u_{*a} \quad , \quad u_{*a} \lesssim \frac{15}{20} \text{ cm/s.}$$

$$\alpha = 4,38 \times 10^{-5} \quad (\text{datos de Iino y Kraft})$$

$$\alpha = 4,60 \times 10^{-5} \quad (\text{Deacon})$$

K_L es en cm/s

u_{*a} es la velocidad friccional del viento sobre la superficie líquida ($u_{*a} = \frac{\tau_{0a}}{\rho_{\text{aire}}}$)

Para $u_{*a} > 15$ cm/s, la superficie libre se torna aerodinámicamente rugosa y la relación es:

$$K_{Lv} = \beta u_{*a}^2 \quad , \quad u_{*a} \gtrsim 20 \text{ cm/s}$$

donde K_L está en m/día, u_{*a} en cm/s
 $\beta = 1,83 \times 10^{-3}$.

Según Chu y Jirka la reinteracción debido sólo a la corriente puede determinarse de

$$\frac{K_{Lc}}{u_{*b}} = 7,87 \times 10^{-3} Re_{*b}^{-1/4}$$

donde u_{*b} es la velocidad friccional asociada al fondo del cauce ($u_{*b} = \frac{\tau_{0b}}{\rho_{\text{agua}}}$) y

$$Re_{*b} = \frac{u_{*b} H}{\nu_{\text{agua}}}$$

El coeficiente de transferencia de los dos efectos combinados es simplemente la superposición lineal de K_{Lv} y K_{Lc} :

$$K_L = K_{Lv} + K_{Lc}$$

Una relación clásica es la de Eloubaudy y Floate (1972), quienes proporcionan para velocidades del viento superiores a 2 m/s:

$$\frac{K_L}{u_{*b}} = 3,13 \times 10^{-8} Re_{*aire}$$

donde $Re_{*aire} = \frac{u_{*a} H}{\nu_{aire}}$ (H es la profundidad del flujo).

El límite de 2 m/s dado a la relación anterior es difícil de interpretar, ya que corresponde a una velocidad media del túnel de viento.

Con el objeto de determinar u_{*a} en las relaciones anteriores, en la práctica es necesario tener alguna relación que le lleve a alguna velocidad medida frecuentemente en meteorología. Para este efecto puede considerarse la relación de UH que relaciona u_{*a} con la velocidad del viento medida a 10 m, U_{10} :

$$u_{*a} = 0,01 U_{10} (8 + 0,65 U_{10})^{1/2}$$

En la relación anterior, tanto u_{*a} como U_{10} están en m/s.