# Diseño de una tubería simple

La tubería de descarga de la planta de tratamiento de aguas residuales del municipio de Ubaté tiene una longitud de 150 m desde su inicio hasta el sitio de entrega en el Río Suta y por ella debe pasar un caudal máximo de 120 l/s. La altura mínima de operación es 2.2 m y en la tubería se tienen pérdidas menores por entrada (km = 0.5), por un codo (km = 0.8), por uniones (km=  $10 \times 0.1$ ) y por salida (km =  $10 \times 0.1$ ). Calcular el diámetro requerido de la tubería comercial en hierro galvanizado si la temperatura del agua es  $14 \, ^{\circ}$ C.

## Datos del problema

```
Qd = 0.12; % caudal de diseño en m3/s
L = 150; % longitud de la tuberia en metros
ks = 0.00015; % rugosidad absoluta en metros
H = 2.2; % altura mínima de operación

skm = 0.5 + 0.8 + 10*0.1 + 1; % coeficiente global de pérdidas menores
z2 = 0; % cota en la salida en metros
vcin = 1.17e-6; % viscosidad cinematica del agua
p = 999.3; % densidad del agua en kg/m3
g = 9.81; %gravedad en m/s2
error = 0.001; % error considerado
```

#### Consideraciones iniciales

```
d = 0.15; % diámetro inicial
dd = 0.05; % incremento de diámetro para las iteraciones
hf1 = H-z2; % hf inicial
cond1 = true; cond2 = true; cond3 = true; % variables de control
```

### **Cálculos**

```
while cond3
 while cond1
 A = pi*(d^2)/4;
 v = -2*sqrt(2*g*d*hf1/L)*log10(ks/(3.7*d) + 2.51*vcin*sqrt(L)/(d*sqrt(2*g*d*hf1)));
  Q = v*A;
  if Qd < Q
  cond1 = false;
  else
   d = d + dd;
        end
    end
 while cond2
  hf = H - z2 - skm*v^2/(2*g);
  if abs(hf - hf1) < error
  cond2 = false;
  else
  v = -2*sqrt(2*g*d*hf1/L)*log10(ks/(3.7*d) + 2.51*vcin*sqrt(L)/(d*sqrt(2*g*d*hf1)));
   Q = v*A;
        end
    end
```

```
if Q > Qd
 cond3 = false;
else
 d = d + dd;
 hf1 = H - z2;
   end
end
```

```
Resultados
  Α
 A = 0.0707
 Q
  Q = 0.1332
  v = 1.8847
  d
  d = 0.3000
```

OBS: El código dará error cuando las pérdidas menores sean mayores que las pérdidas por fricción.