

# Lesson 10 Flow measurement-1

Sucharit Koontanakulvong

Hydraulics 1

2560

# บทที่ 10 การวัดการไหล 1 (Flow Measurement 1)

การวัดการไหล จะมี 2 ตอน

ตอนแรก อธิบายการหาสมการสำหรับการวัด และ  
ตอนที่ 2 เป็นการอธิบายอุปกรณ์ต่าง ๆ ที่ใช้ในการวัด

เนื้อหา

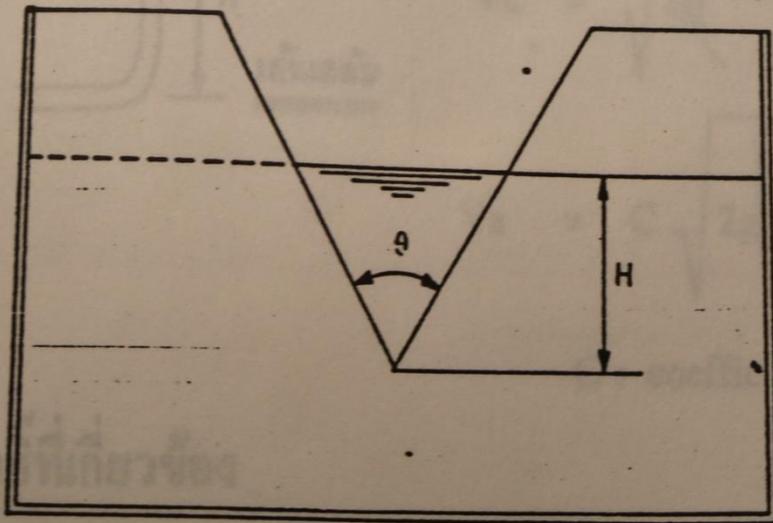
1. ประเภทของการวัด
2. สมการวัดความเร็ว
3. สัมประสิทธิ์ที่เกี่ยวข้อง
4. สมการวัดอัตราการไหล

# การวัดการไหล 1 ( Flow Measurement 1 )

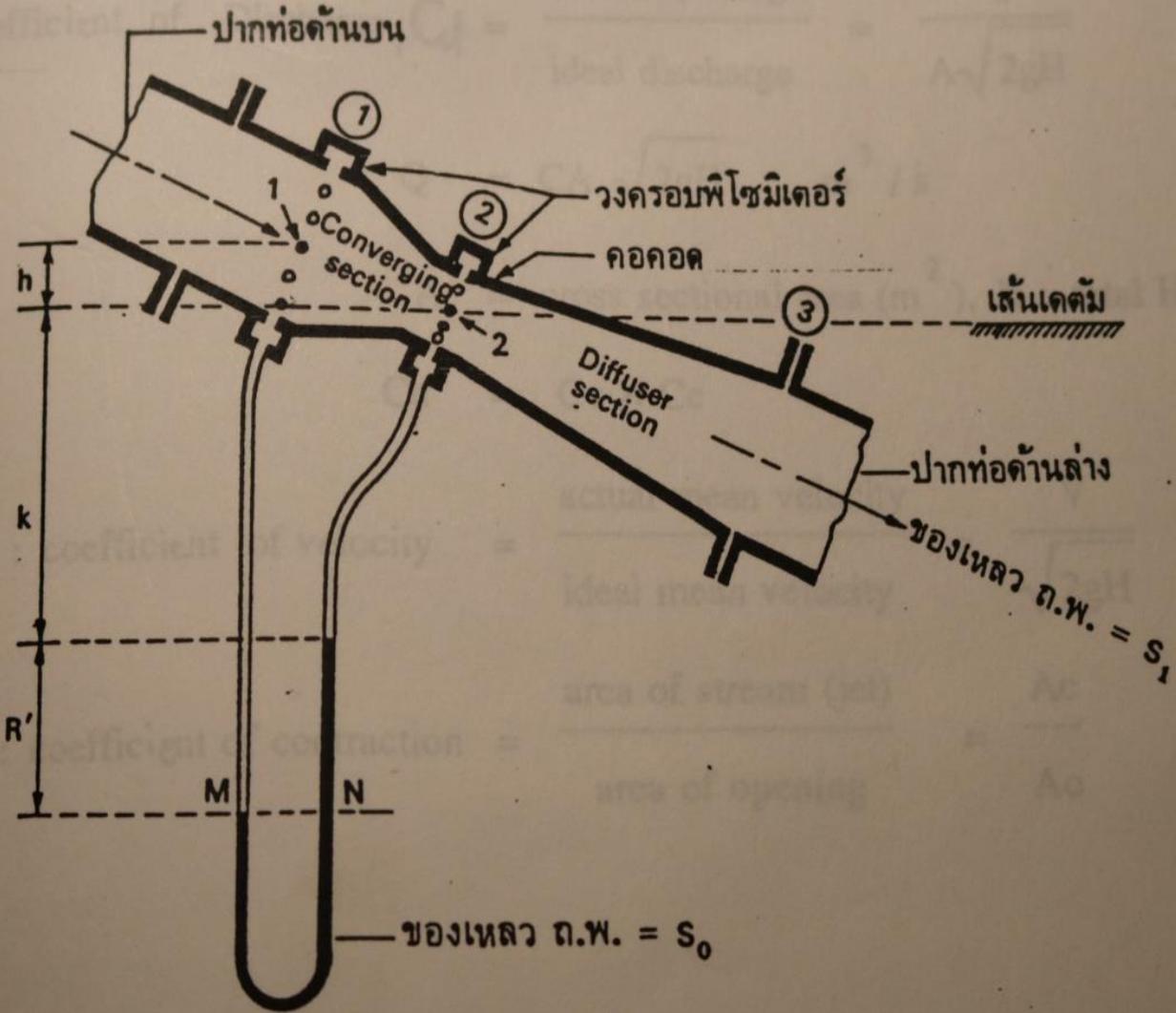
## 1. ประเภทของการวัด

- 1. การวัด velocity เช่น Pitot tubes, current meters, rotating and hot - wire anemometer
- 2. การวัด Quantity เช่น orifice, tube, nozzle, venturimeter, flume, elbow meter, weir

การใช้อุปกรณ์วัดจะประยุกต์ใช้ - สมการ Bernoulli เพื่อหาสมการ  
 - จากรูปร่างของเครื่องมือ จะหาตัว สปส. ของอุปกรณ์  
 โดยการ calibration



ฝาย  
(weir)



Venturi Meter

## 2. สมการวัดความเร็ว

ดูตัวอย่างจากอุปกรณ์ Pitot Tube ที่ใช้วัดความเร็ว

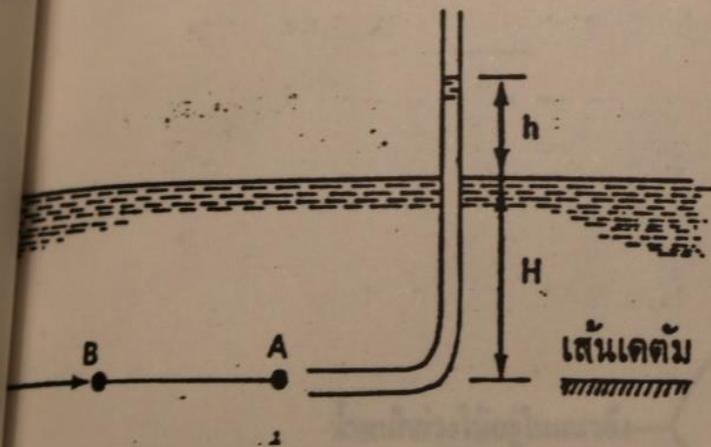
$$\frac{P_a}{\rho g} + \frac{V_a^2}{2g} + 0 = \frac{P_b}{\rho g} + 0 + 0 + h_L \Rightarrow 0$$

$$\frac{V_a^2}{2g} = \frac{P_b}{\rho g} - \frac{P_a}{\rho g}$$

$$V_a = \sqrt{2g \left( \frac{P_b - P_a}{\rho g} \right)}$$

$$V_a = C \sqrt{2g \left( \frac{\Delta P}{\rho g} \right)} \dots \dots *$$

C : coefficient



## 3. สัมประสิทธิ์ที่เกี่ยวข้อง

$$v_a = C \sqrt{2g \left( \frac{H}{\rho g} \right)} \dots\dots*$$

C : coefficient

### 3. สัมประสิทธิ์ที่เกี่ยวข้อง

3.1 coefficient of Discharge,  $C_d = \frac{\text{actual discharge}}{\text{ideal discharge}} = \frac{Q}{A\sqrt{2gH}}$

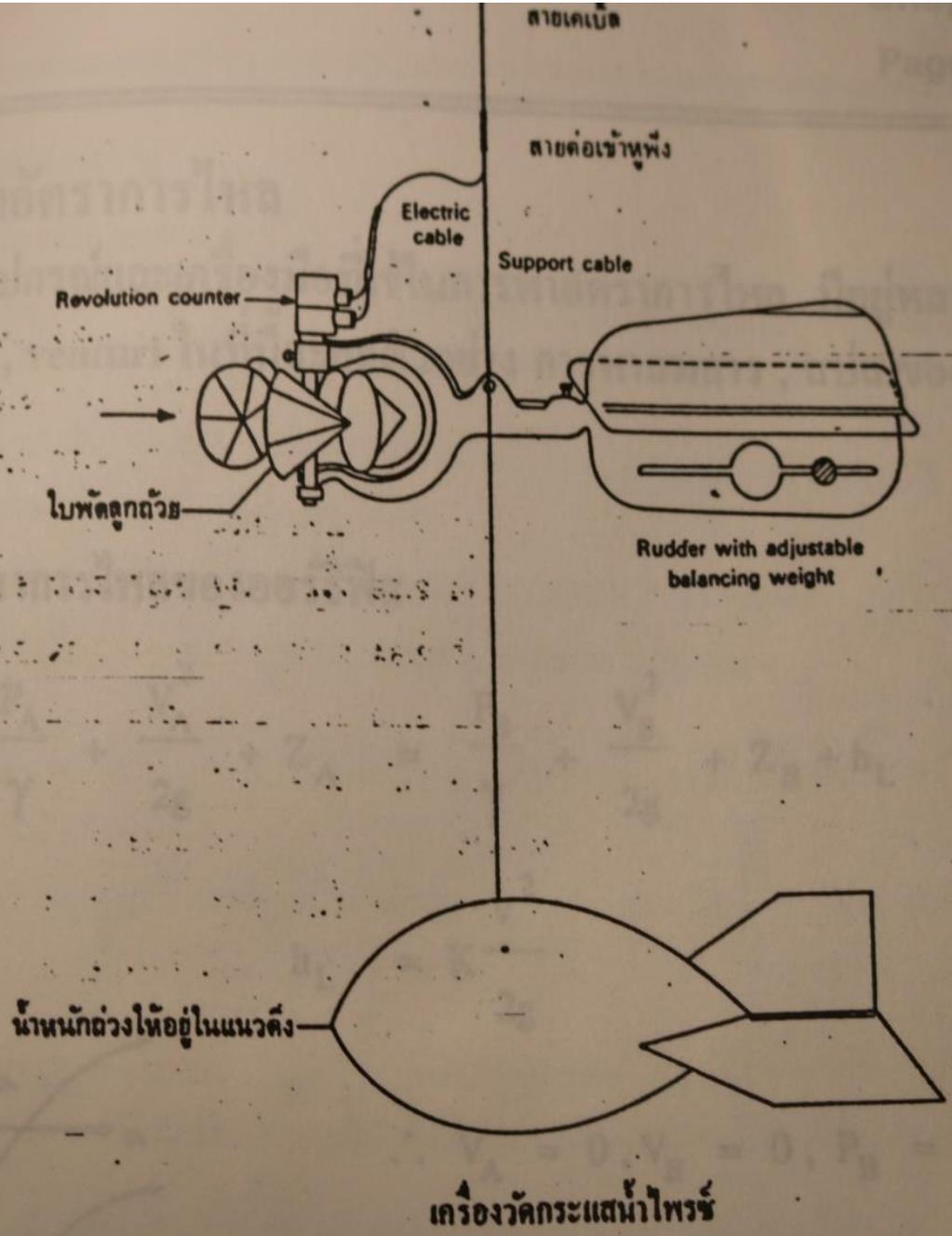
$$Q = CA \sqrt{2gH} \quad \text{m}^3 / \text{s}$$

A = cross sectional area ( $\text{m}^2$ ), H : total Head (m)

$$C_d = C_v \times C_c$$

3.2  $C_v$  : coefficient of velocity =  $\frac{\text{actual mean velocity}}{\text{ideal mean velocity}} = \frac{V}{\sqrt{2gH}}$

3.3  $C_c$  : coefficient of contraction =  $\frac{\text{area of stream (jet)}}{\text{area of opening}} = \frac{A_c}{A_o}$



มหาวิทยาลัยเทคโนโลยีพระจอมเกล้าธนบุรี

ภาควิชาวิศวกรรมเครื่องกล

ศูนย์วิจัยและพัฒนาเครื่องกล

ภาควิชาวิศวกรรมเครื่องกล

ภาควิชาวิศวกรรมเครื่องกล

ภาควิชาวิศวกรรมเครื่องกล

ภาควิชาวิศวกรรมเครื่องกล

ภาควิชาวิศวกรรมเครื่องกล

ภาควิชาวิศวกรรมเครื่องกล

ภาควิชาวิศวกรรมเครื่องกล

ภาควิชาวิศวกรรมเครื่องกล

## 4. สมการวัดอัตราการไหล

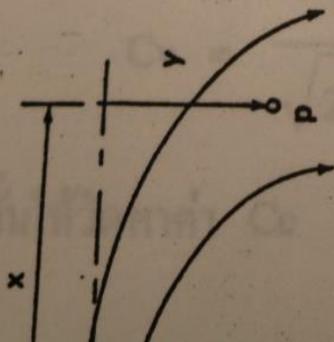
อุปกรณ์และเครื่องมือที่ใช้ในการหาอัตราการไหล มีอยู่หลายประเภท เช่น orifice , weir , venturi ในที่นี้จะยกตัวอย่าง การหาสมการ , สปส.ของออรัฟิส ในกรณีต่าง ๆ

### 4.1 สมการอัตราการไหลของออรัฟิส

$$\frac{P_A}{\gamma} + \frac{V_A^2}{2g} + Z_A = \frac{P_B}{\gamma} + \frac{V_B^2}{2g} + Z_B + h_L$$

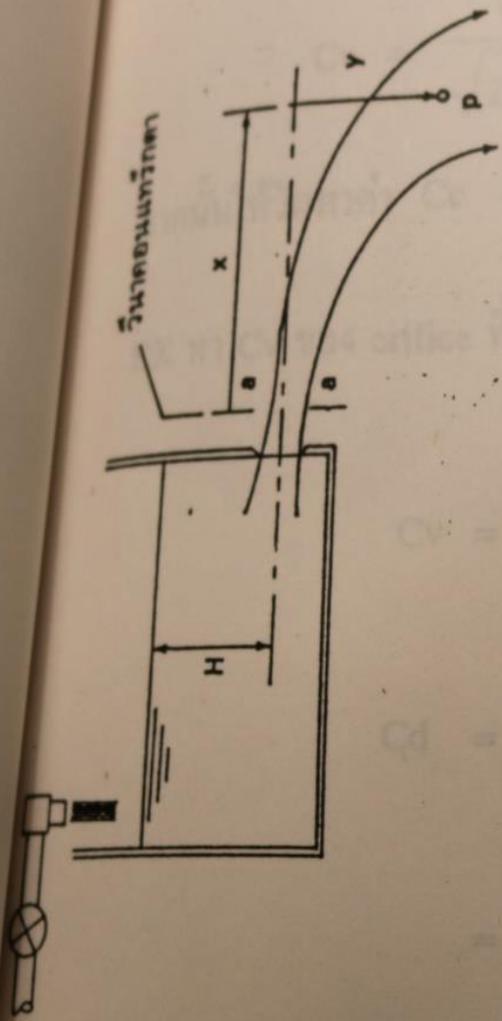
$$h_L = K \frac{V^2}{2g}$$

วินาทีแรกเกิด



$$\therefore V_A = 0, V_B = 0, P_B = 0, \frac{P_A}{\gamma} = h$$

$$V_B^2 = V_B^2$$



$$\therefore V_A = 0, V_B = 0, P_B = 0, \frac{P_A}{\gamma} = h$$

$$h = \frac{V_B^2}{2g} + K \frac{V_B^2}{2g}$$

$$h = (1 + K) \frac{V_B^2}{2g}$$

$$V_B = \sqrt{\frac{2g}{(1 + K)}} h$$

$$V_B = C_V \sqrt{2gh} \quad C_V = \frac{1}{\sqrt{1 + K}}$$

$$Q = V_B A_C = V_B C_C A_o$$

$$Q = C_V C_C A_o \sqrt{2gh} \quad \text{m}^3 / \text{s}$$

$$= C_d A_o \sqrt{2gh}$$

เมื่อ  $A_o$  : พื้นที่หน้าตัดของระบาย .  $C_d = C_V C_C$

## 4.2 การหาสัมประสิทธิ์

วิธีที่ 1 direct measurement

ค่า  $C_v = V / \sqrt{2gH}$  หาได้จากการทดลอง แล้วแต่รูปร่างและ head  
 ประคิ  $C_v \approx 0.97$

วิธีที่ 2 Projectile theory Application

อาจหาได้จากทฤษฎี projectile ... (ดูรูปหน้า 5/12 หน้า 100)

ดังนี้

กำหนดให้  $x$ : ระยะทางตามแนวราบของ P จาก a-a $y$ : ระยะทางตามแนวตั้งของ P จาก a-a

$$x = vt \rightarrow t^2 = (x/V)^2 \dots (1) \left. \begin{array}{l} \\ \end{array} \right\} x^2 / v^2 = 2y/g$$

$$\text{อัตราเร่ง } g ; y = \frac{1}{2}gt^2 \rightarrow t^2 = 2y/g \dots (2) \left. \begin{array}{l} \\ \end{array} \right\} V = \sqrt{gx^2 / 2y}$$

$$C_v = \frac{v}{\sqrt{2gH}} = \sqrt{\frac{gx^2}{2y}} \times \frac{1}{\sqrt{2gH}} = \sqrt{\frac{x^2}{4yH}}$$

จากนั้นให้วัดค่า  $C_c = \frac{A_c}{A_o}$  และนำมาคำนวณค่า  $C_d$  โดยคูณ  $C_c$  และ  $C_v$

$$C_v = \frac{v}{\sqrt{2gH}} = \sqrt{\frac{g x^2}{2y} \times \frac{1}{\sqrt{2gH}}} = \sqrt{\frac{x^2}{4yH}}$$

จากนั้นให้วัดหาค่า  $C_c = \frac{A_c}{A_o}$  และนำมาคำนวณหาค่า  $C_d$  โดยคูณ  $C_c$  และ  $C_v$

EX หา  $C_v$  ของ orifice ที่มี head 8 cm วัด  $x = 32.5$  cm  $y = 33.7$  cm คำนวณหาค่า  $C_v$

$$C_v = \sqrt{\frac{x^2}{4yH}} = \sqrt{\frac{(32.7/100)^2}{4(53.7/100)(8/100)}} = 0.495$$

$$C_d = \frac{\text{ปริมาณการไหลออกที่แท้จริง}}{\text{ปริมาณการไหลตามทฤษฎี}}$$

$$= \frac{(C_c A_o)(C_v \sqrt{2gH})}{A_o \sqrt{2gH}} = C_c C_v \dots\dots*$$

อิทธิพลของความลึก , ความกว้าง และขนาดของอุปกรณ์วัด

มีผลต่อค่า  $C_d$  และ  $C_c$  เช่นกัน ดูได้จากตาราง ( Fig )

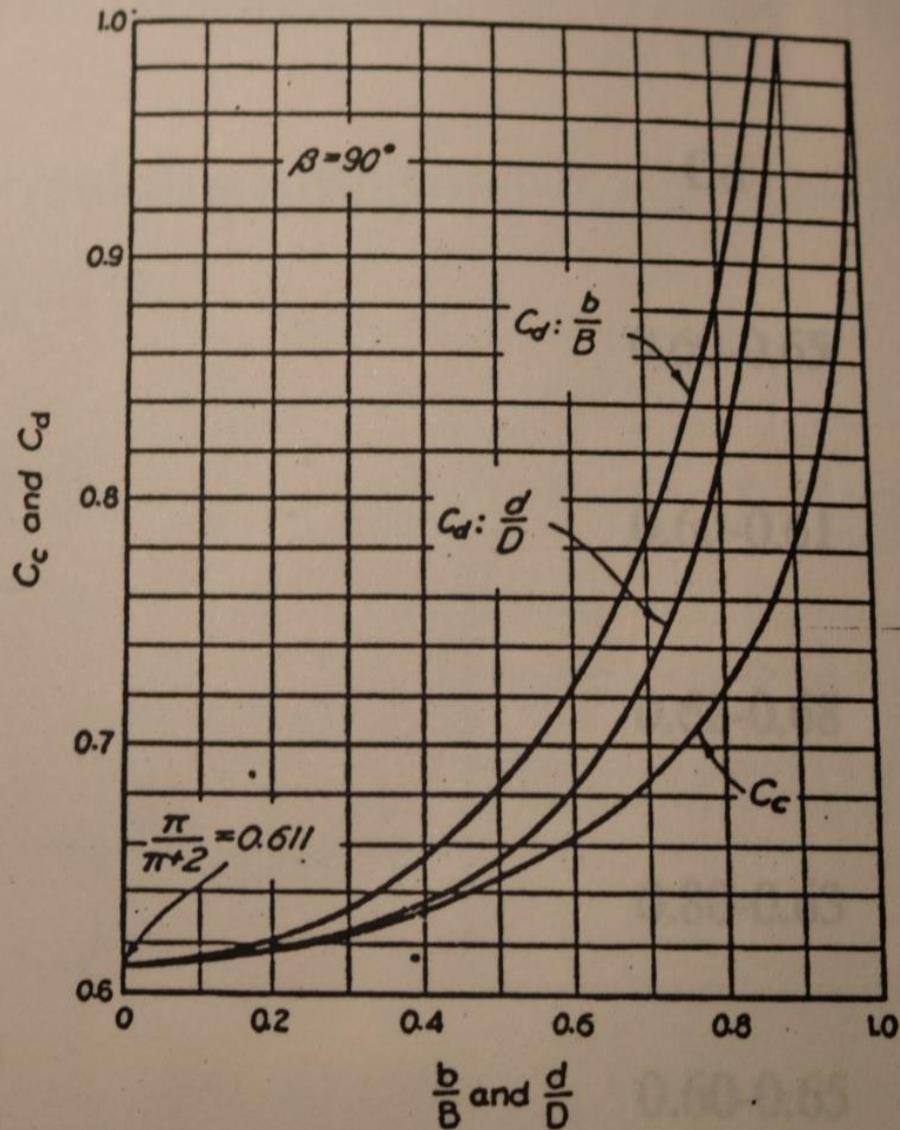
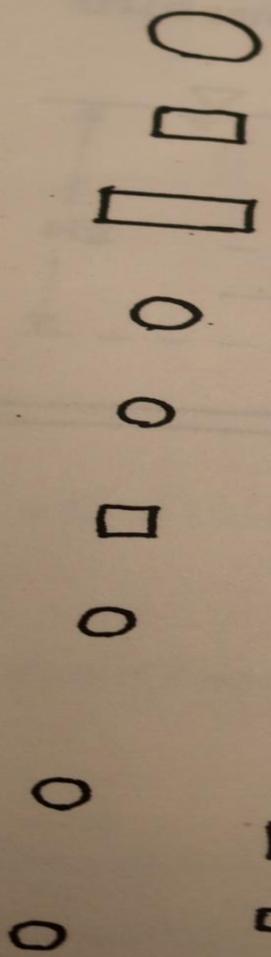


FIG. Variation of orifice coefficients with boundary proportions.



# ค่า Cd ของออร์ทิฟิคาที่ใช้

ลักษณะ

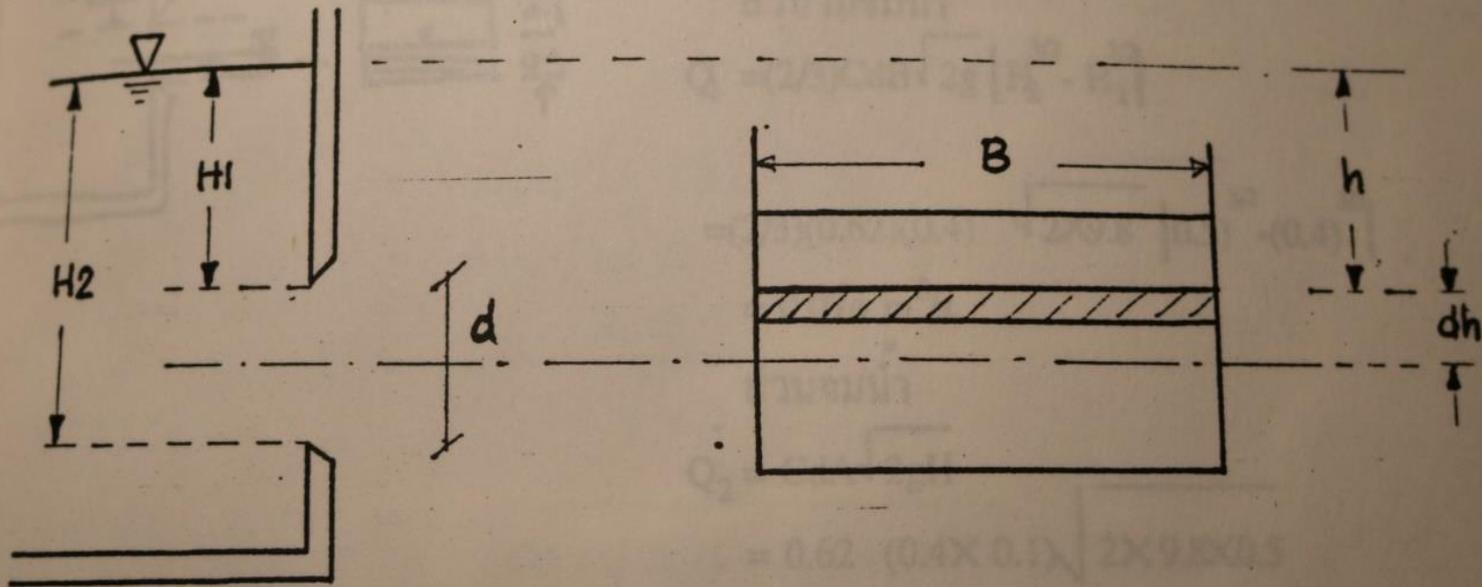


สี่เหลี่ยมผืนผ้า  
สี่เหลี่ยมจัตุรัส  
วงกลม

Cd	หมายเหตุ
0.60-0.65	
0.60-0.61	
0.62-0.68	
0.80-0.63	(no loss)
0.60-0.65	(with loss)
0.60-0.80	
0.50-0.53	
0.87-0.99	
0.96-0.98	nozzle

### 4.8 การหาสูตรอัตราการไหลของออรัฟฟิส กรณีออรัฟฟิสขนาดใหญ่

เนื่องจากความเร็วไม่คงที่ในหน้าตัดเดียวกัน จึงให้พิจารณาจากขอบบนถึงขอบล่างของรูระบาย



$$= 0.62 (0.4 \times 0.1) \sqrt{2 \times 9.8 \times 0.3}$$

$$= 0.077 \text{ m}^3/\text{s}$$

ปริมาณที่ไหลออกทั้งหมด  $Q = Q_1 + Q_2$

ค่า  $H_1$ ,  $H_2$ ,  $B$

พิจารณาในพื้นที่เล็ก  $B \times dh$

ความเร็วเท่ากับ  $\sqrt{2gh}$

$$dQ = Cd A \cdot V.$$

$$= Cd B dh \sqrt{2gh}$$

$$Q = \int_{H_1}^{H_2} Cd B dh \sqrt{2gh}$$

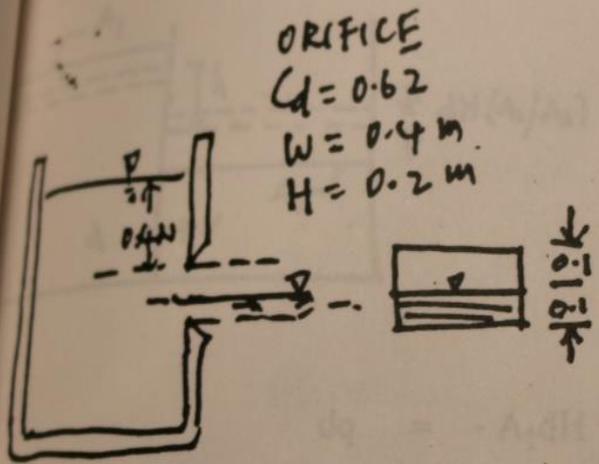
$$= Cd B \sqrt{2g} \int_{H_1}^{H_2} \sqrt{h} dh$$

$$= Cd B \sqrt{2g} \left[ \frac{2}{3} h^{3/2} \right]_{H_1}^{H_2}$$

$$Q = \frac{2}{3} Cd B \sqrt{2g} |H_2^{3/2} - H_1^{3/2}|$$

สูตรอัตราการไหลผ่านรูระบาย กรณีที่ขนาดรูระบายมีขนาดใหญ่ เมื่อเทียบกับ head ( $d/h$ )

4 กรณี orifice จมบางส่วน



ORIFICE  
 $C_d = 0.62$   
 $W = 0.4 \text{ m}$   
 $H = 0.2 \text{ m}$

แยกพิจารณาเป็น 2 ส่วน คือ  
 - ไม่จมน้ำ  
 - จมน้ำ

$C_d = 0.62$   
 ส่วนไม่จมน้ำ  
 $Q = (2/3) C_d B \sqrt{2g} |H_2^{3/2} - H_1^{3/2}|$   
 $= (2/3)(0.62)(0.4) \sqrt{2 \times 9.8} |0.5^{3/2} - (0.4)^{3/2}|$   
 $= 0.074 \text{ m}^3/\text{s}$

ส่วนจมน้ำ  
 $Q_2 = C_d A \sqrt{2gH}$   
 $= 0.62 (0.4 \times 0.1) \sqrt{2 \times 9.8 \times 0.5}$   
 $= 0.077 \text{ m}^3/\text{s}$

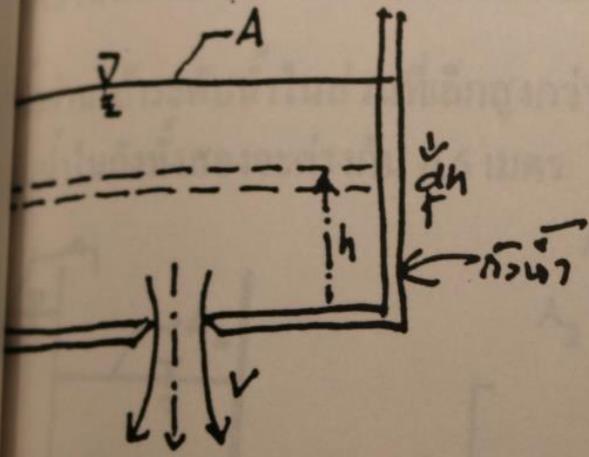
ปริมาณน้ำที่ไหลออกทั้งหมด  $Q = Q_1 + Q_2$   
 $= 0.151 \text{ ลบม/ว}$

$$= 0.62 (0.4 \times 0.1) \sqrt{2 \times 9.8 \times 0.5}$$

$$= 0.077 \text{ m}^3 / \text{s}$$

ปริมาณน้ำที่ไหลออกทั้งหมด  $Q = Q_1 + Q_2$   
 $= 0.151 \text{ ลบม/ว}$

กรณีหาเวลาน้ำไหลออกจากถัง



$$dq = -Adh = Cd \cdot a \cdot V dt$$

$$dt = -Adh / (Cd \cdot a \cdot \nabla)$$

$$\nabla = \sqrt{2gh}$$

$$dt = -Adh / (Cd \cdot a \cdot \sqrt{2gh})$$

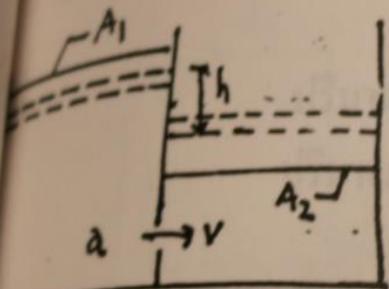
$$\int_0^T dt = - \frac{A}{Cd \cdot a \cdot \sqrt{2g}} \int_{H_1}^{H_2} h^{-1/2} dh$$

$$T = - \frac{A}{Cd \cdot a \cdot \sqrt{2g}} \left[ 2h \right]_{H_1}^{H_2} = \frac{-2A}{Cd \cdot a \cdot \sqrt{2g}} (H_2^{1/2} - H_1^{1/2}) \dots \dots *$$

$$T = \frac{2A}{Cd \cdot a \cdot \sqrt{2g}} H_1^{1/2}$$

กรณีค่า  $H_2 = 0$  คือหลังหมดถัง

4.6 กรณีหาเวลาที่น้ำไหลจากถังหนึ่งไปสู่ถังหนึ่งที่มีผนังกัน



$\frac{dH(A_1/A_2)}{dt}$

จะได้

ระดับน้ำที่เปลี่ยนไป =  $h - dH_1 - dH_2$

$$A_1 dH_1 = A_2 dH_2 \dots\dots\dots(1)$$

$$dH_1 = dH_2 (A_1 / A_2)$$

$$= h - dH_1 - dH_1 / (A_1 / A_2)$$

$$= h - dH_1 (1 + A_1 / A_2)$$

$$dh = dH (1 + A_1 / A_2) \dots\dots\dots(2)$$

$$dq = -A_1 dH = Cd. a \nabla dt$$

$$= Cd. a \sqrt{2gh} dt$$

$$dt = - \frac{A_1 dh}{Cd. a \sqrt{2g} \times a}$$

$$= - \frac{A_1 dH}{Cd. a \sqrt{2g} (1 + A_1 / A_2) h^{1/2}}$$

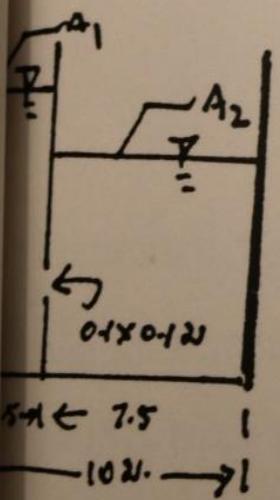
$$\int_0^T dt = - \frac{A_1}{Cd. a \sqrt{2g} (1 + A_1 / A_2)} \int_{H_1}^{H_2} h^{-1/2} dh$$

$$T = \frac{2A_1}{Cd. a \sqrt{2g} (1 + A_1 / A_2)} [H_1^{1/2} - H_2^{1/2}] \dots\dots*$$

$$\int_0^T dt = - \frac{2A_1}{Cd \cdot a \sqrt{2g} (1 + A_1 / A_2)} \int_{H_1}^{H_2} H^{1/2} dH$$

$$T = \frac{2A_1}{Cd \cdot a \sqrt{2g} (1 + A_1 / A_2)} [H_1^{1/2} - H_2^{1/2}] \dots\dots*$$

EX 6) ถังบรรจุน้ำใบหนึ่งกว้าง 15 เมตร ยาว 10 เมตร ภายในแบ่งออกเป็น 2 ส่วน โดยพื้นที่ส่วนหนึ่งเป็น 3 เท่าของอีกส่วนหนึ่ง ผนังที่ใช้กันมีออร์ฟิส ขนาด 0.1 ม. เจาะเอาไว้ ให้น้ำผ่าน ถ้าระดับน้ำในส่วนที่เล็กสูงกว่าระดับน้ำในส่วนใหญ่อยู่ 3 เมตร จงคำนวณหาเวลาให้น้ำในถังทั้งสองจะต่างกัน 0.6 เมตร กำหนดให้  $Cd = 0.62$



$$A_1 = 2.5 \times 5 = 12.5 \text{ ตร.ม.} \quad a = 0.1 \times 0.1 = 0.01 \text{ ม}$$

$$A_2 = 7.5 \times 5 = 37.5 \text{ ตร.ม.} \quad H_1 = 3 \text{ เมตร}, H_2 = 0.6 \text{ เมตร}$$

$$T = \left[ \frac{2 \times 12.5}{0.62 \times 0.01 \sqrt{2 \times 98} \times [1 + (12.5 / 37.5)]} \right] (3^{1/2} - 0.6^{1/2})$$

$$= 6,540.30 \text{ sec}$$

$$= 1.82 \text{ hr}$$

$$= 6,540.30 \text{ sec}$$

$$= 1.82 \text{ hr}$$

### 4.7 กรณีมีปริมาณน้ำไหลออกจากถังและมีน้ำไหลเข้าด้วย

$$\text{ปริมาณน้ำไหลเข้า} = Qdt$$

$$\text{ปริมาณน้ำไหลออก} = qdt$$

$$= Cda \sqrt{2gh} dt$$

$$= kh dt \quad \text{เมื่อ } k = Cd \cdot a \sqrt{2g}$$

ปริมาณน้ำเพิ่ม

$$= Adh = Qdt - kh^{1/2}dt$$

$$= (Q - kh^{1/2}) dt \quad \dots\dots*$$

$$\text{ห้ } Z = Q - kh^{1/2}$$

$$h^{1/2} = (Q - Z) / k$$

$$h = (Q - Z)^2 / k^2$$

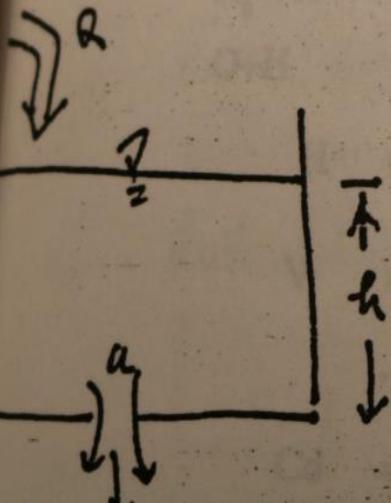
$$\frac{dh}{dz} = \frac{-2(Q - Z)}{k^2}$$

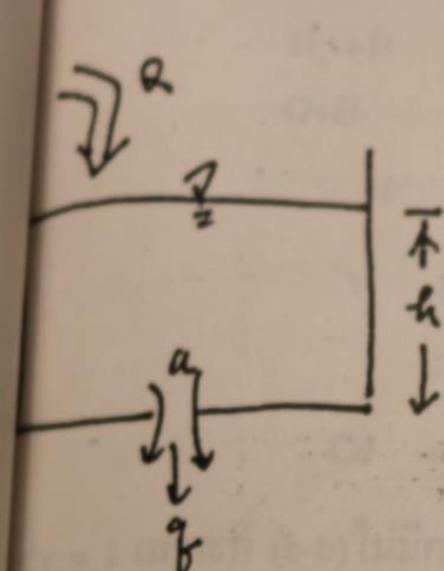
$$\frac{dh}{dz} = \frac{-2(Q - Z)}{k^2}$$

$$dh = \frac{-2(Q - Z) dz}{k^2}$$

$$dh = \frac{-2(Q - Z) dz}{k^2}$$

$$dt = Adh / (Q - kh^{1/2})$$





$$h^{1/2} = (Q - Z) / k$$

$$h = (Q - Z)^2 / k^2$$

$$\frac{dh}{dz} = \frac{-2(Q - Z)}{k^2}$$

$$dh = \frac{-2(Q - Z) dz}{k^2}$$

$$dt = Adh / (Q - kh^{1/2})$$

$$dt = \frac{-2A(Q - Z) dz}{z k^2}$$

$$= \frac{-2A}{k^2} \frac{(Q - 1) dz}{z}$$

$$= \frac{-2A}{k^2} \left[ Q \ln z - z \right]$$

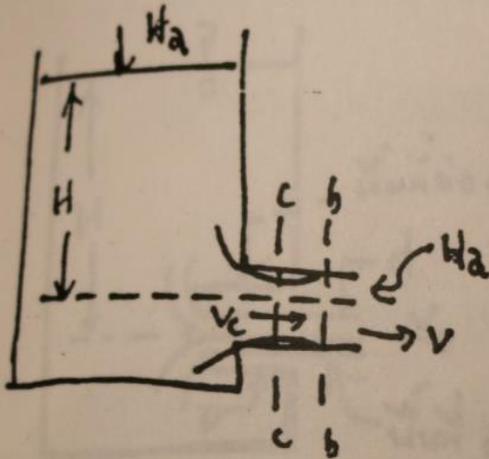
Intergrate T =

$$= \frac{-2A}{k^2} \left[ Q \ln(Q - kh^{1/2}) - (Q - kh^{1/2}) \right]$$

เวลาที่น้ำลด / เพิ่มจาก \$H\_1\$ ไปเป็น \$H\_2\$

$$T = \frac{-2A}{k^2} \left[ Q \ln \left[ \frac{Q - kH_2^{1/2}}{Q - kH_1^{1/2}} \right] + k(H_2^{1/2} - H_1^{1/2}) \right]$$

4.8 กรณีท่อที่ติดตั้งท่อเพิ่มเติมภายนอกปากท่อ (External mouthpiece)



- a : พื้นที่หน้าตัดของท่อ
- $a_c$  : พื้นที่หน้าตัดของ Vena Contracta
- V : ความเร็วของน้ำที่ปลายท่อ
- $V_c$  : ความเร็วของน้ำที่ Vena Contracta
- $H_c$  : ความดันสมบูรณ์ เมื่อเทียบกับสูญญากาศที่ Vena Contracta

$C_c = 0.62, a_c = 0.62 a, v_c = 0.62/v$

head lose  $H_L = (v_c - v) / 2g = 0.375v / 2g$

สมการ Bernoulli ระหว่าง A และ (b-b)

$$H_a + H = H_L + (V^2 / 2g) + H_a$$

$$0 + H = 0.375(V^2 / 2g) + (V^2 / 2g) + 0$$

$$H = 1.375 V^2 / 2g$$

$$V = \frac{1}{\sqrt{1.375}} \sqrt{2gH} = 0.855 \sqrt{2gH}$$

$\therefore V = C_v \sqrt{2gH} \quad \therefore C_v = 0.855 \dots *$

$C_d = C_v \times C_c = 1 \times 0.855 = 0.855$

$$= \frac{1}{\sqrt{1.375}} \sqrt{2gH} = 0.855 \sqrt{2gH}$$

$$\therefore V = C_v \sqrt{2gH} \quad \therefore C_v = 0.855 \dots *$$

$$C_d = C_v \times C_c = 1 \times 0.855 = 0.855$$

$C_v = 1$  เพราะที่ (b-b) ไม่มีการลดขนาดของลำน้ำ จะเห็นว่า สัมประสิทธิ์แห่งการไหล จะเพิ่ม ขึ้นเมื่อติดตั้งท่อสั้นเพิ่มเติมที่ปากกรู (cf.  $C_d \approx 0.6$ )

ความดันที่ Vena Contracta A กับ (c-c)

$$H_a + H = H_c + V_c^2 / 2g$$

$$V_c = V / 0.62 \quad \text{และ} \quad H = 1.375 V^2 / 2g$$

$$\text{จะได้} \quad H_a + 1.375 V^2 / 2g = H + V^2 / (0.3844 \times 2g)$$

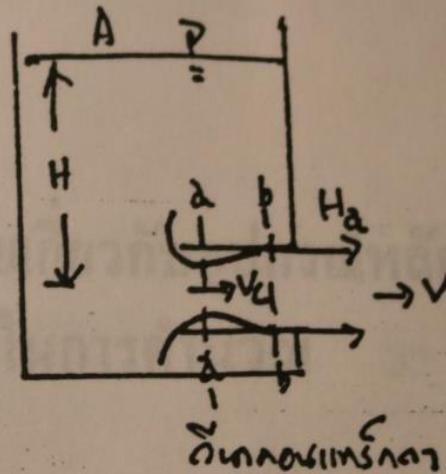
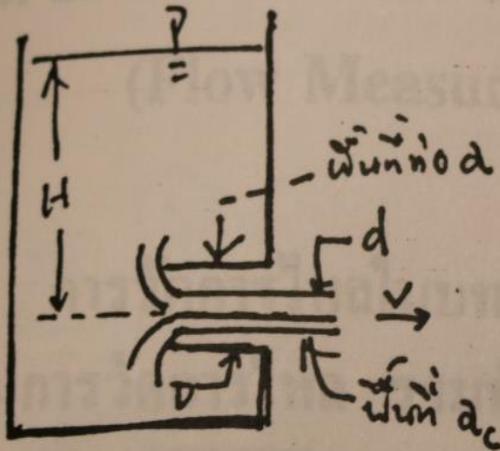
$$H_c = H_a - (1.225) V^2 / 2g$$

$$= H_a - 1.225 \times (H / 1.375)$$

$$H_c = H_a - 0.89 H$$

ความกดดันที่ Vena Contracta จะน้อยกว่าความกดดันบรรยากาศ  $0.89 H$  ผลการเพิ่มท่อน้ำไหล ที่ปากกรู จะเป็นการลดความดันที่ Vena Contracta และเพิ่มเสดที่ทำให้ น้ำไหล จากการทดลองพบ ว่า แรงต้านทานความฝืดที่ปากทางเข้าส่วนที่ต่อเติมที่ปากกรูจะทำให้  $C_v$  ลดจาก  $0.855$  เป็น  $0.813$  เมื่อเป็นเช่นนั้น  $H_c = 0.74 H$  เท่ากับ  $10.4$  เมตร ของ ความสูงท่อน้ำที่ติดตั้งเพิ่มในลักษณะนี้ จะมีความยาวประมาณ  $3 \Phi$  เป็นอย่างน้อย

### 4.9 ท่อน้ำไหลที่ปากกรวยแบบบอร์ดา (Borda mouthpiece Reentrant)



A : การไหลอิสระ

$H$  = ความสูง

$a$  = พื้นที่หน้าตัดของท่อ

$v$  = ความเร็วของกระแสน้ำในท่อ

$a_c$  = พื้นที่หน้าตัดของลำน้ำ

$$\therefore F = mv$$

$$p_a = \frac{(\gamma V a_c)}{v}$$

B : การไหลเต็มท่อ

ระหว่าง section (a - a) และ (b - b)

$$H_L = \frac{(V_c - V)^2}{2g}$$

$$\therefore a_c v_c = av$$

$$V_c = \frac{aV}{a_c} = C_c v$$

$$\left( \frac{V}{C_c} - V^2 \right)$$

$a$  = พื้นที่หน้าตัดของท่อ  
 $v$  = ความเร็วของกระแสในท่อ

$a_c$  = พื้นที่หน้าตัดของลำน้ำ

$$\therefore F = mv$$

$$p_a = \frac{(\gamma v a_c)}{g} v$$

$$\gamma H_a = \frac{\gamma v a_c v}{g}$$

$$\text{แต่ } H = \frac{v^2}{2g}$$

$$\frac{\gamma v^2 a}{2g} = \gamma v a_c v$$

$$\frac{a}{2} = a_c$$

$$\therefore C_v = \frac{a_c}{a} = \frac{1}{2}$$

$$Q = a_c v$$

$$Q_1 = 0.5 a \sqrt{2gH} \quad \dots\dots (1)$$

$$H_L = \frac{(v_c - v)^2}{2g}$$

$$\therefore a_c v_c = av$$

$$v_c = \frac{av}{a_c} = C_c v$$

$$H_L = \frac{\left(\frac{v}{C_c} - v\right)^2}{2g} = \left(\frac{1}{C_c} - 1\right) \frac{v^2}{2g}$$

$C_c$  ของลำน้ำ ทักบ 1/2

$$H_L = \frac{v^2}{2g}$$

จาก Bernoulli

$$H_a + H = H_a + \frac{v^2}{2g} + H_L$$

$$H = \frac{v^2}{2g} + \frac{v^2}{2g} = \frac{2v^2}{2g}$$

$$v = \sqrt{gH}$$

$$Q = aV$$

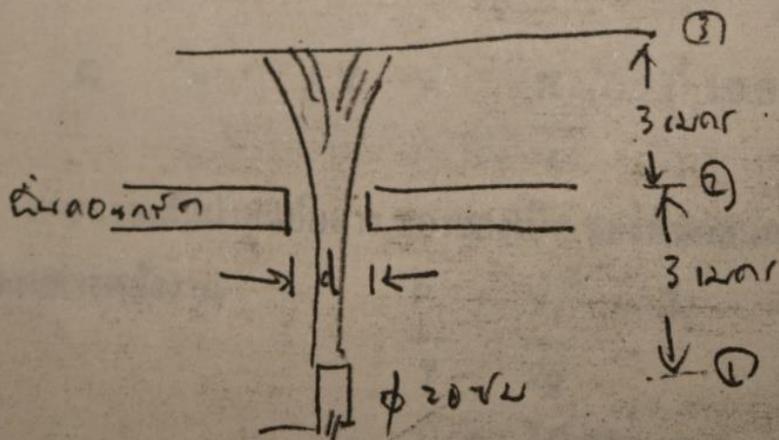
$$Q_2 = a\sqrt{gH} \quad \dots\dots (2)$$

$$C_d = \frac{Q_1}{Q_2} = 0.5 \sqrt{2} = 0.707$$

1. การคำนวณหาปริมาณน้ำที่สูญเสียจากท่อ: ตบพื้นคอนกรีต 3 เมตร โดยใช้น้ำอัดน้ำพ่นแตกเส้นผ่าศูนย์กลาง 20 ซม. ซึ่งน้ำอัดอยู่ที่ต่ำกว่าระดับพื้นคอนกรีต 3 เมตร ดังรูป

ก) จงหาอัตราการไหลของน้ำที่

ข) จงออกแบบขนาดเส้นผ่าศูนย์กลางของท่อเปิด  
ของพื้นคอนกรีตที่น้อยที่สุด



2. มีท่อ 2 ปลายต่อกันโดยมีหัวรับน้ำ มีรูเชื่อมต่อกันดังนี้

Solution

1. ก) หาอัตราการไหลของน้ำพุ

จากสมการพลังงาน

$$\frac{P_1}{\gamma} + \frac{V_1^2}{2g} + Z_1 = \frac{P_2}{\gamma} + \frac{V_2^2}{2g} + Z_2$$
$$0 + \frac{V_1^2}{2g} + 0 = 0 + 0 + Z_2$$

$$V_1 = \sqrt{2 \times 9.81 \times 6}$$
$$= 10.85 \quad \text{m/s}$$

$$Q = AV = \frac{\pi (0.2)^2}{4} 10.85 = 0.34 \quad \text{m}^3/\text{s}$$

ข) หาขนาดเส้นผ่าศูนย์กลางของช่องเปิดของพื้นคอนกรีตที่น้อยที่สุด

จากสมการพลังงาน

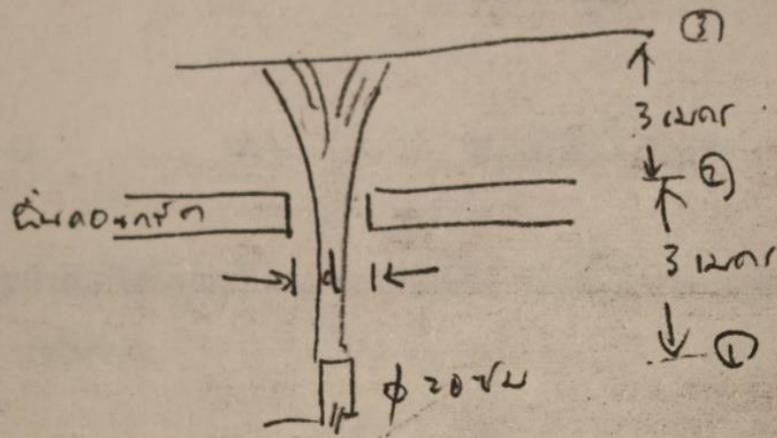
$$\frac{P_1}{\gamma} + \frac{V_1^2}{2g} + Z_1 = \frac{P_2}{\gamma} + \frac{V_2^2}{2g} + Z_2$$
$$0 + \frac{10.85^2}{2 \times 9.81} + 0 = 0 + \frac{V_2^2}{2g} + 3$$

$$V_2 = 7.87 \quad \text{m/s}$$

จากสมการการไหลต่อเนื่อง

$$Q = A_2 V_2$$
$$0.34 = \frac{\pi d_2^2}{4} \times 7.87$$

$$d_2 = 0.238 \quad \text{m.}$$



2. มีน้ำ 210 ลิตร ต่อ 1 ชั่วโมง ต่อ 1 เมตร ความสูง น้ำเชื่อมต่อกัน มีขนาด 0.023 เมตร ความสูง น้ำในบ่อเท่ากับ 0.8 เมตร  
 กิ่ง A เป็นชั้นดินเหนียวที่มีความหนา 2.44 เมตร มีน้ำในชั้นดินเหนียว 3.05 เมตร  
 ชั้นดินเหนียว B เป็นชั้นดินเหนียวที่มีความหนา 3.05 เมตร  
 มีน้ำในชั้นดินเหนียว 3.05 เมตร ความสูง น้ำเชื่อมต่อกันในชั้นดินเหนียว  
 ชั้นดินเหนียว C เป็นชั้นดินเหนียวที่มีความหนา 3.05 เมตร  
 มีน้ำในชั้นดินเหนียว 3.05 เมตร ความสูง น้ำเชื่อมต่อกันในชั้นดินเหนียว

3. น้ำในบ่อ 4 ฟุต มีขนาด 0.2 เมตร ความสูง น้ำในบ่อ 4 ฟุต มีน้ำในชั้นดินเหนียว 0.2 เมตร ความสูง น้ำเชื่อมต่อกันในชั้นดินเหนียว

จากสมการการไหลต่อเนื่อง

$$0.34 = \frac{\pi d_2^2 \times 7.87}{4}$$

$$d_2 = 0.238 \text{ m.}$$

2.

จากสูตร  $T = \frac{2A_1}{C_d a \sqrt{2g} \left(1 + \frac{A_1}{A_2}\right)}$

$$A_1 = 2.44 \times 2.44 \text{ m}^2$$

$$A_2 = 3.05 \times 3.05 \text{ m}^2$$

$$a = 0.023 \text{ m}^2$$

$$C_d = 0.8$$

แทนค่า จะได้  $T = 130.16 \text{ sec.}$

$$= 2.17 \text{ min.}$$



3.

สมการฝายสันคม รูปสี่เหลี่ยม

$$\begin{aligned}
 Q &= \frac{2}{3} C_d \sqrt{2g} L H^{3/2} \\
 &= \frac{2}{3} 0.62 \sqrt{2 \times 9.81} \times 10 \times 0.2^{3/2} \\
 &= 0.164 \quad \text{m}^3/\text{s}
 \end{aligned}$$

สมการฝายสันคม รูปสามเหลี่ยม

$$\begin{aligned}
 Q &= \frac{8}{15} C_d \sqrt{2g} \frac{\tan \theta}{2} H^{5/2} \\
 0.164 &= \frac{8}{15} \times 0.6 \sqrt{2 \times 9.81} \times \frac{\tan 45}{2} H^{5/2} \\
 H &= 0.42 \quad \text{m.}
 \end{aligned}$$