

## 제 2 장 정수역학

### 2.1 서론

- 정수역학(hydrostatics) : 흐르지 않고 정지상태에 있는 물이 어떤 점 혹은 면에 작용하는 힘의 관계를 다루는 분야

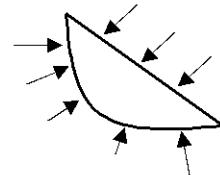
### 2.2 정수압의 크기와 작용 방향

- 정수압(hydrostatic pressure) : 정수 중의 어떤 면을 가상할 때 정지상태에 있는 물에는 분자간에 상대적인 운동이 없어 면을 따르는 방향의 힘인 전단응력이 발생하지 않으므로 면에 직각방향의 응력만이 작용하게 되며 이와 같은 응력을 압력(pressure)이라 한다. 유체가 물인 경우를 특별히 정수압이라고 한다.

- 정수압의 성질 1 : 정수압은 가상면에 항상 직각방향으로 작용한다.

(1) 평면의 단면적 A에 균일한 압력이 작용할 경우

$$\text{압력 강도 } p = \frac{P}{A} = \frac{\text{전압력(힘)}}{\text{단면적}}$$



(2) 압력강도가 평면상에 균일하지 않은 경우

미소면적  $\Delta A$ 에 작용하는 힘을  $\Delta P$ 라 할 때

(3) 물속 임의 단면의 단위면적당 작용하는 압력강도는 전압력을 면적으로 나누어 계산

⇒ 단위 : 단위 면적당 힘(압력강도),  $\text{kg/m}^2$ ,  $\text{ton/m}^2$ ,  $\text{lb/in}^2$

- 정수압의 성질 2 : 정수압은 수중의 한점에서 모든 방향으로 똑같은 크기를 가짐

<p>미소삼각형 수체 (微小三角形 水體) <math>P_x, P_z, P_s</math> = 각 면에 작용하는 평균압력 <math>y</math> = 물의 단위 중량</p>	<ul style="list-style-type: none"><li>x 방향 정역학적 평형 방정식 <math>\Sigma F_x = P_x dz - P_s \cdot ds \cdot \sin\theta = 0</math> 그런데 <math>dz = ds \cdot \sin\theta</math> <math>\therefore P_x = P_s</math></li><li>z 방향 정역학적 평형 방정식 <math>\Sigma F_z = P_z dx - \frac{1}{2} y dx dz - P_s \cdot ds \cdot \cos\theta = 0</math> 그런데 <math>dx = ds \cdot \cos\theta</math> <math>\therefore P_z = P_s</math></li></ul> <p>→ 따라서 <math>P_x = P_z = P_s</math> 즉 수중의 한 점에 작용하는 정수압의 크기는 모든 방향으로 꼭 같은 값을 가진다.</p>
--	---

## 2.3 정수압의 연직방향 변화

- 정지하고 있는 유체에서는 수평방향으로 압력의 변화는 전혀 없으므로 동일 수평면상의 임의 두 점에서의 압력은 동일

□ 정역학적 평형 방정식

○ x 방향

$$Pdydz - \left( P + \frac{\partial P}{\partial x} dx \right) dydz = 0$$

$$\frac{\partial P}{\partial x} dx dy dz = 0$$

$$\frac{\partial P}{\partial x} = 0$$

$\therefore P = \text{일정}$

○ y 방향

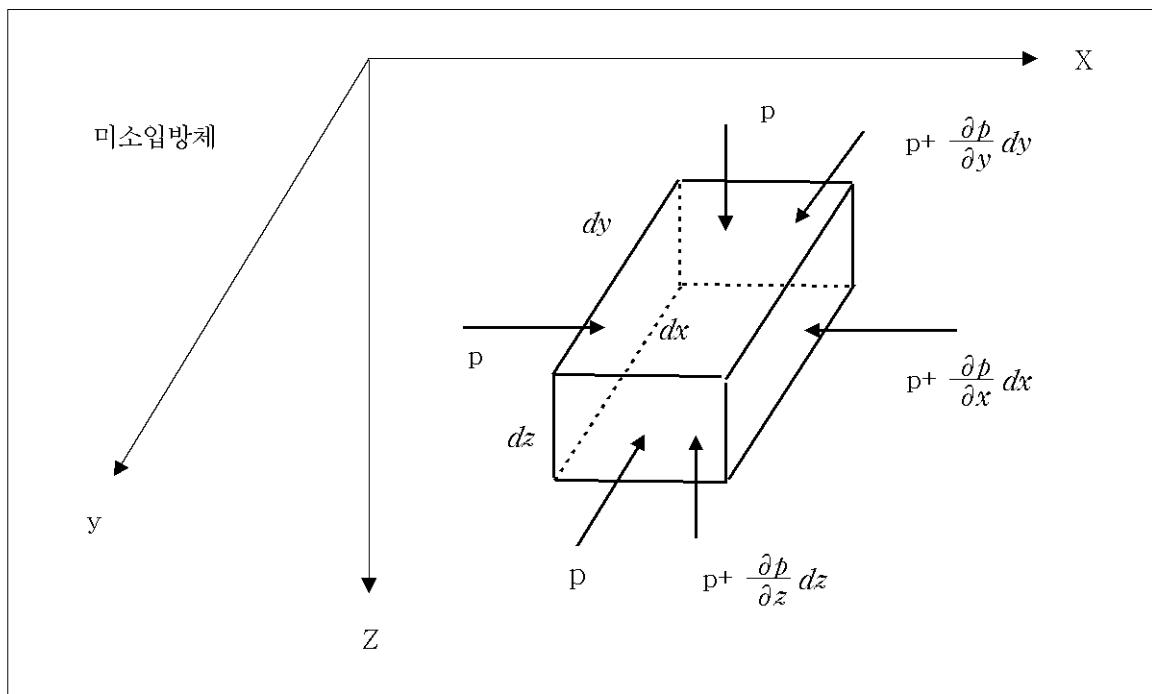
$$Pdxdz - \left( P + \frac{\partial P}{\partial y} dy \right) dxdz = 0$$

$$\frac{\partial P}{\partial y} dy dz = 0$$

$$\frac{\partial P}{\partial y} = 0$$

$\therefore P = \text{일정}$

따라서 x, y 방향, 즉 수평방향으로의 압력은 항상 일정하다.



- z 방향 (수심방향)의 정역학적 평형방정식은

$$\sum F_z = Pdxdy + ydxdydz - \left( P + \frac{\partial P}{\partial z} dz \right) dxdy = 0$$

$$ydxdydz - \frac{\partial P}{\partial z} dz dxdy = 0$$

$$\frac{\partial P}{\partial z} = y \rightarrow z \text{방향 압력의 변화율은 유체의 단위 중량과 같음}$$

- 물과 같은 비압축성유체에 대해서는 단위중량  $\gamma$ 를 상수로 간주할 수 있으므로 상기 식 2.10은 다음과 같이 적분 가능하고, 적분상수 C는 수면( $z=0$ )에서 압력이 대기압( $p_a$ )이라는 조건을 이용하여 결정

$$p = \gamma z + C, \quad C = p_a$$

$$p = p_a + \gamma z$$

- 수면에서의 압력 즉, 대기압을 기준으로 하여 수면하 임의 깊이에 있어서의 압력은  $p_a=0$  이므로 다음과 같이 표시되며 수면으로부터 깊이가  $z$ 인 점에 작용하는 압력은 물의 단위중량에 깊이  $z$ 를 곱하여 계산할 수 있으며, 동일한 유체의 동일 수평면상에 있는 모든 점에 있어서의 압력은 동일

$$\therefore \boxed{p = \gamma z}$$

- 수면으로부터 깊이  $z_1$ 과  $z_2$ 에 있는 두 점( $z_2 > z_1$ )의 정수압 차는 두 점간의 높이 차가  $h$ 인 경우 다음과 같이 표시

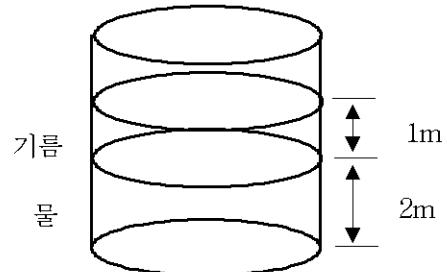
$$\Delta p = \gamma z_2 - \gamma z_1 = \gamma(z_2 - z_1) = \gamma h$$

- 상기 식에서 두 점간의 높이 차  $h$ 는 다음과 같이 표시되며 이 경우 압력을 수주(물기둥)의 높이  $h$ 로 표시한 것으로 이러한  $h$ 를 압력수두(pressure head)라고 한다.

$$h = \frac{\Delta p}{\gamma} : \text{압력 수두 (pressure head : 압력차)}$$

예제 1)

- ① 기름과 물의 접촉면에서의 압력?
- ② 물통 밑바닥에서의 압력?



$$(1) p = \gamma z = (0.8 \times 1000 \text{kg/m}^3) \times 1\text{m} = 800 \text{kg/m}^2$$

$$(2) p = 800 + 100 \times 2 = 2,800 \text{kg/m}^2$$

예제 2) 수심 3000m의 해저에서의 정수압? (해수 비중= 1.025)

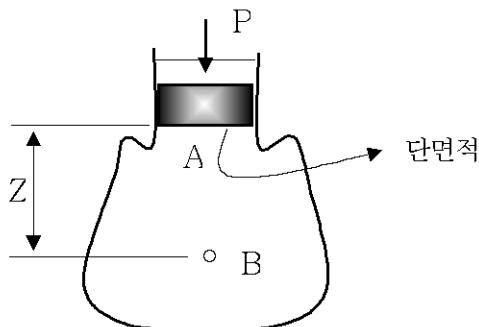
$$P = \gamma z = (S\gamma_w z)$$

$$= 1.025 \times 1000 \times 3000 = 3,075,000 \text{kg/m}^2$$

$$= 3,075 \text{ton/m}^2$$

## 2.4 정수압의 전달

### ㄱ. Pascal의 원리



마개 아래쪽 면 A에 작용하는 압력 강도

$$\rightarrow P_A = \frac{P}{a}$$

B 점에서의 압력 강도

$$\rightarrow P_B = P_A + \Delta P_A$$

힘 P를  $\Delta P$ 만큼 증가 시키면

$$\begin{aligned} \rightarrow P_A &= (P + \Delta P)/a \\ &= P/a + \Delta P/a \end{aligned}$$

$$P_B = P_A + \Delta P_A + \gamma z$$

- 임의의 점, B 점에서도 압력의 증가는  $\Delta P_A$  즉  $\Delta P/a$ 이다. 따라서 압력의 증가량은 용기속의 어디에서나 동일하다.
- 용기내의 압력의 증가량은 용기속 어디서나 동일하고, 압력은 용기 전체에 고르게 전달됨을 알 수 있으며 이것이 Pascal의 원리

### 나. 압력의 전파속도

- 압력의 전파속도  $\approx 1440 \text{ m/sec}$   $\rightarrow$  압력은 용기 전체를 통하여 순간적으로 전파된다.
- 이때, 압력의 전파속도 C는 용기가 완전한 강체일 때 액체의 체적탄성계수를  $E_b$ 라 하면 아래과 같이 표시되며 표준대기압하에서 수온이  $20^\circ\text{C}$ 이면  $E_b = 2.11 \times 10^8 \text{ kg/m}^2$ ,  $\rho = 101.86 \text{ kg} \cdot \text{sec}^2 / \text{m}^4$ 이므로  $C \approx 1,440 \text{ m/sec}$ 이다.

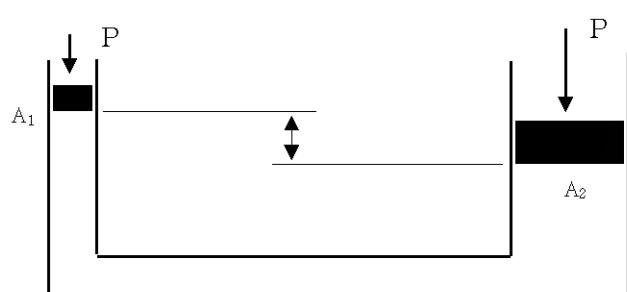
$$C = \sqrt{\frac{E_b}{\rho}}$$

### 다. 수압기의 원리

$$\frac{P_1}{A_1} + \gamma z = \frac{P_2}{A_2}$$

대개의 경우  $P_1$ ,  $P_2$ 가 충분히 크면  
 $\gamma z$ 항은 무시한다.  $\rightarrow$

$$\frac{P_1}{A_1} = \frac{P_2}{A_2} \Rightarrow P_2 = P_1 \frac{A_2}{A_1}$$

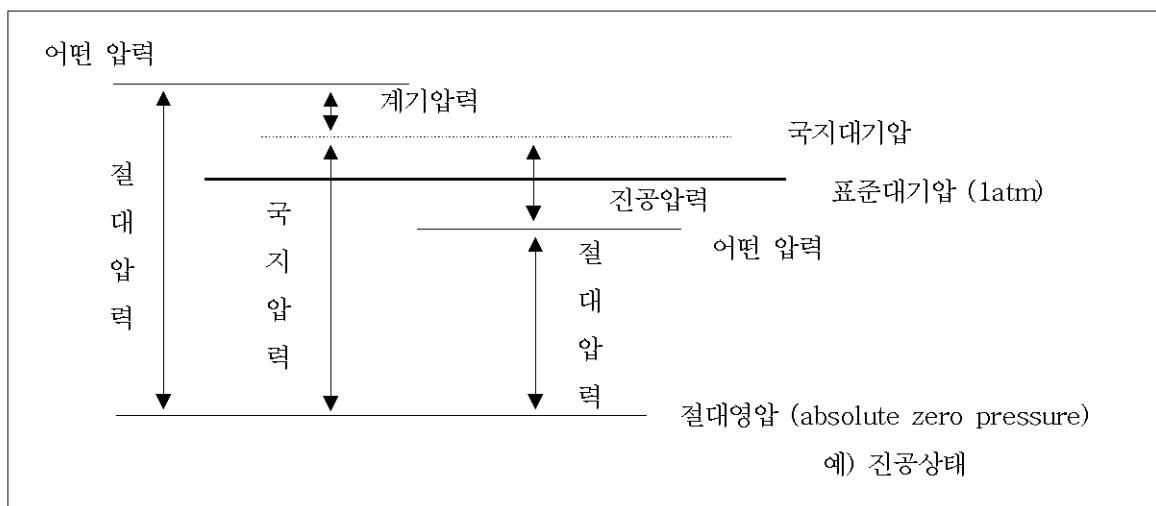


- 상기에서  $A_2$ ,  $A_1$ 의 비를 매우 크게 하면 적은 힘  $P_1$ 을 매우 큰 힘  $P_2$ 와 평형시킬 수 있으며 이는 작은 힘으로 큰 힘을 얻는 데 사용되는 수압기(hydraulic press)의 원리

## 2.5 압력의 측정기준과 단위

- 압력의 크기는 특정 압력을 기준으로 하여 측정되며 흔히 사용되는 기준압력은 절대영압 (absolute zero pressure)과 대기압(atmospheric pressure)이 있음
  - 절대압력(absolute pressure) : 완전 진공을 기준으로 하여 압력 측정
  - 계기압력(gauge pressure) : 국지대기압을 기준으로 압력 측정

※ 국지대기압이란 어떤 고도나 기준 조건하에서의 대기압을 말하는 것으로서 보통 수은 압력계(mercury barometer)로 측정



- 표준대기압은 평균해면에서 대기가 지구표면을 누르는 평균압력이며, 1기압은 이론상으로 북위 45°, 중력가속도(980.6cm/sec<sup>2</sup>)에서 단위면적(1cm<sup>2</sup>)을 가진 온도 0°C, 높이 760mm의 수은 주(비중 13.595)의 무게로 정의

$h = 760\text{mm}$

$P_a$

$$\begin{aligned} \circ 1 \text{ 기압} &= 1 \text{ atm} = 760\text{mm Hg} \\ &= 76 \text{ cm} \times 13.59 \text{ g/cm}^3 \\ &= 1033 \text{ g/cm}^2 \\ &= 1033 \times 0.98 \times 10^3 \text{ dyne/cm}^2 \\ &= 1013 \times 10^3 \text{ dyne/cm}^2 \\ &= 1013\text{mb} = 1.013\text{bar} \\ &= 1.013 \times 10^5 \text{ N/m}^2 \end{aligned}$$

$$\text{cf)} 1\text{bar} = 1 \times 10^5 \text{N/m}^2 = 10^5 \frac{\text{N}}{\text{m}^2} \cdot \left(\frac{\text{m}}{10^2 \text{cm}}\right)^2 \cdot \left(\frac{10^5 \text{dyne}}{\text{N}}\right) = 10^6 \text{dyne/cm}^2$$

$$1\text{kg} = 9.8\text{N} = 9.8 \times 10^5 \text{dyne} \quad \therefore 1\text{g} = 9.8 \times 10^2 \text{dyne} = 0.98 \times 10^3 \text{dyne}$$

- 수은압력계는 수은으로 가득 채워진 유리관을 수은이 담겨 있는 용기속에 거꾸로 세웠을 때 생기는 유리관내의 수은주 높이  $h$ 에 의해 대기압을 측정하는 계기이며, 수은주의 평형은 대기압  $p$ 에 의해 유지되므로 국지대기압은 다음과 같이 산출

$$p = \gamma_m h \quad (\gamma_m: \text{수은의 단위중량}, h: \text{수은주의 높이})$$

여기서,  $\gamma_m$ 은 수은의 단위중량이며 수은의 비중은 13.6(13.595)

- 국지대기압보다 낮은 계기압력은 부압력 혹은 진공압력이라고 하며 국지대기압보다 높은 계기압력은 양의 계기압력이며 절대압력  $p_{abs}$ 는 국지대기압  $p_a$ 에 계기압력  $p_g$ 를 더한 것으로 표시

$$p_{abs} = p_a + p_g$$

- 대부분의 공학 문제에서는 계기 압력을 사용한다. 따라서, 일반적으로 “압력 = 계기압력”을 뜻한다. 단위 :  $[FL^{-2}]$  ;  $\text{kg}/\text{cm}^2$ ,  $\text{ton}/\text{m}^2$  등

예제 2) 어떤 장소에서의 국지대기압 = 768 mm Hg. 그 곳에서의 계기압력이  $5 \text{ kg}/\text{cm}^2$  이라면 절대압력은? 또 이 절대압력을 bar 단위로 환산하라. 단, 수은의 비중은 13.6 이다.

(해) 우선 국지대기압을 구하면

$$\begin{aligned} p_a &= 76.8 \text{ cm} \times 13.6 \text{ g}/\text{cm}^3 \\ &= 1044.48 \text{ g}/\text{cm}^2 \\ &= 1.045 \text{ kg}/\text{cm}^2 \end{aligned}$$

계기 압력  $P_g = 5 \text{ kg}/\text{cm}^2$ , 절대 압력  $P_{abs} = P_a + P_g = 6.045 \text{ kg}/\text{cm}^2$

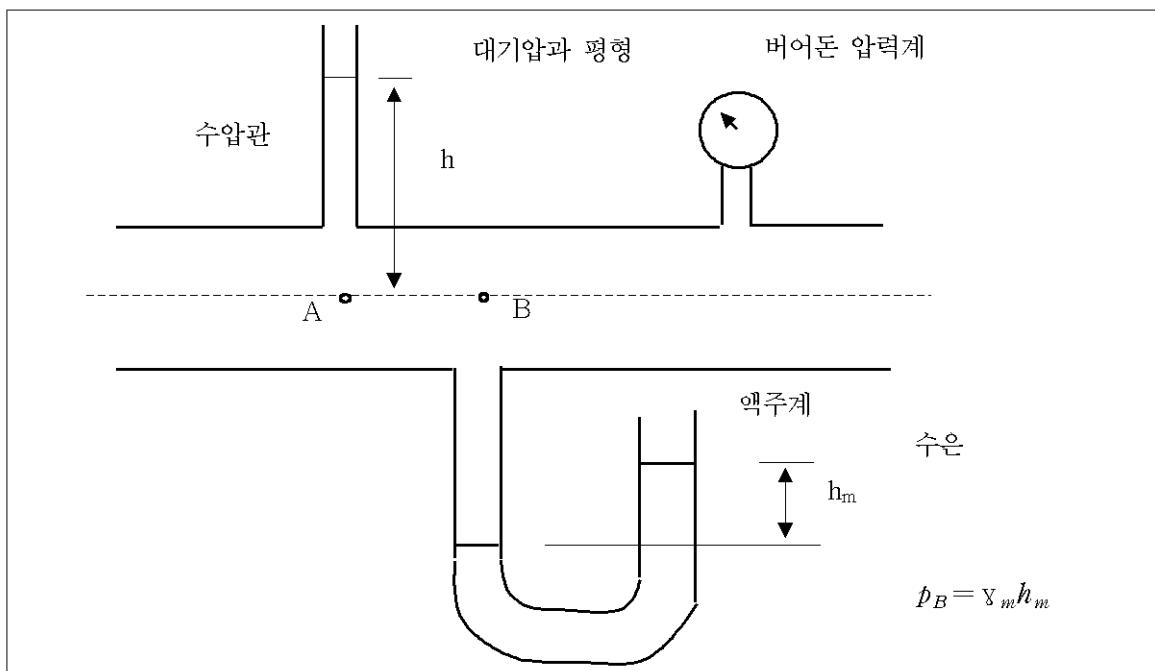
$$\begin{aligned} 6.045 \text{ kg}/\text{cm}^2 \times \frac{9.8 \text{ N}}{\text{kg}} \times \left(\frac{100\text{cm}}{\text{m}}\right)^2 &= 5.924 \times 10^5 \text{ N}/\text{m}^2 \\ &= 5.924 \text{ bar} \end{aligned}$$

## 2.6 압력측정 계기

- 정수압  $P = \gamma z$  는 자유 표면을 가지는 물의 경우이고, 관과 같이 폐합된 수조에 물이 흐를 경우 압력의 측정을 위해서는 별도의 계기가 필요
- 폐합수로의 압력을 측정하는 계기에는 수압관(piezometer), 베어돈 압력계(Bourdon pressure gauge) 및 액주계(manometer) 등으로 세 가지로 분류

### 1) 수압관(piezometer)

- 관로의 벽을 뚫어 짧은 꼭지(tap)를 달고 여기에 충분히 긴 가느다란 관(tube)을 끼워 연결한 장치를 수압관(piezometer)이라 하며 관로의 수압 때문에 물은 수압관 위로 올라가 대기압과 평형을 형성



- 관의 중립축상의 지점 A에서의 압력  $p_A$ 는 수압관의 물의 높이  $h$ 에 따라  $p_A = \gamma h$ 로 계산 가능
  - 수압관은 관로의 압력이 비교적 작을 때 효과적이나 압력이 커지면 수압관의 길이도 길어져야 하므로 큰 압력의 측정에는 불편한 단점을 지니며, 관에 설치하는 꼭지의 내경은 약 3.2mm 이내로 하는 것이 좋으며 관로 내벽의 곡면과 일치하도록 제작

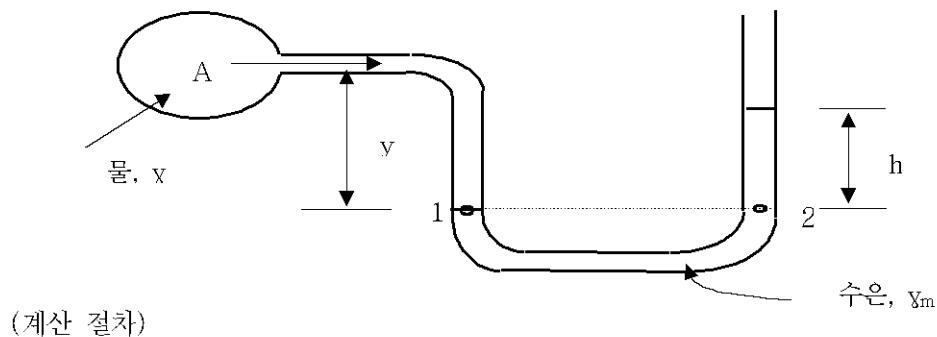
## 2) 베어돈 압력계

- 관로벽에 직접 혹은 수압관의 단부에 연결하여 사용하는 상용 압력계로 속이 빈 구부러진 금속튜브로 구성되어 있고 튜브의 한쪽 끝은 막혀 있는 반면 다른 쪽 끝은 압력 측정 지점에 연결하며 압력이 커지면 구부러져 있던 튜브는 직선적으로 되고 튜브 끝에 달려 있는 압력표시계는 압력의 크기에 비례하여 움직이도록 구성
  - 베어돈 압력계는 큰 압력의 측정에는 많이 사용되나 정밀도가 대체로 낮아서 미소 압력 측정에는 부적당

## 3) 액주계(manometer)

- 액주계 : 비중을 알고 있는 액주계 유체가 들어 있는 U자형의 가느다란 유리관
  - 관로나 용기의 한 단면에서의 압력 혹은 두 단면간의 압력차를 측정하는데 사용
  - 액주계 유체(manometer fluid)는 측정하고자 하는 유체보다 무거운 유체를 사용하는 것이 보통이며 측정 유체와 섞이지 않아야 하며 흔히 수온을 사용(비중  $\gamma_m=13.6 \text{ g/cm}^3$ )

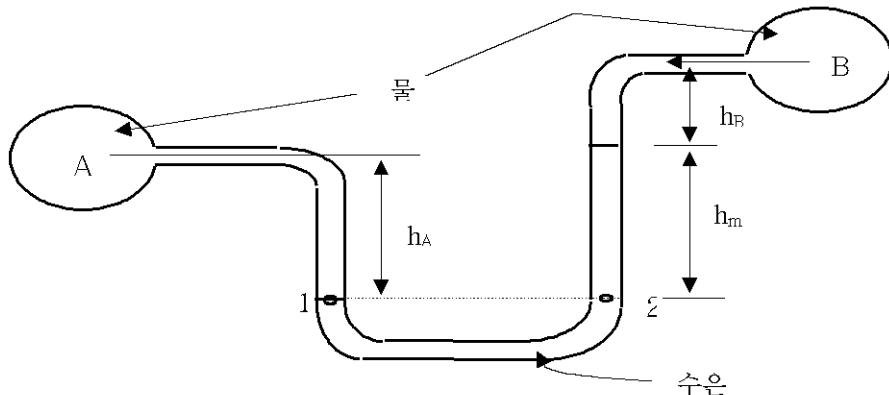
- 액주계의 종류에는 개구식과 시차식으로 구분
  - 개구식은 양단 중 한 단이 대기와 접촉시켜 다른 단의 계기압력을 측정하는데 사용
  - 시차식은 양단을 각각 다른 압력을 받고 있는 지점에 연결시켜 양단간의 압력차를 측정하는데 사용
- 개구식(開口式) 액주계의 압력 측정



- (1) 평형상태에서 액주계 유체의 낮은 표면에 맞추어 수평선을 그린다. 그러면 점 1, 2는 동일 유체의 수평면상의 점이므로, 지점 1과 지점 2의 압력은 동일( $P_1 = P_2$ )
- (2) 지점 1에서의 압력은 관로인 A점의 압력과 수주  $y$ 에 의한 압력을 더한 것으로 계산하고, 지점 2에서의 압력은 수은 표면이 대기와 접하고 있으므로 수은주  $h$ 에 의한 압력으로 계산,  $P_1 = P_A + \gamma y$ ,  $P_2 = \gamma_m h$
- (3) 지점 1과 지점 2의 압력을 같다는 조건에서 A점의 압력을 계산

$$P_A + \gamma y = \gamma_m h \quad \therefore P_A = \gamma_m h - \gamma y$$

- 시차식(示差式) 액주계의 압력 측정



- 지점 2에서의 압력이 B점의 압력과 수주의 압력과 수은주의 압력을 더하여 계산하는 것만 다르고 다른 것은 개구식 액주계의 절차와 동일

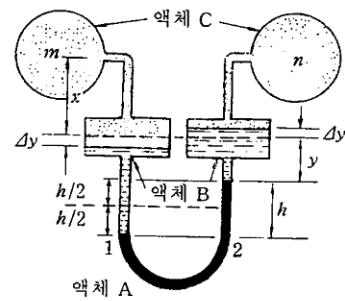
$$\begin{aligned} P_1 &= P_A + \gamma h_A, \quad P_2 = P_B + \gamma_m h_m + \gamma h_B \Rightarrow P_A + \gamma h_A = P_B + \gamma_m h_m + \gamma h_B \\ \therefore \text{두점 A, B 간의 압력차} : P_A - P_B &= \gamma_m h_m + \gamma h_B - \gamma h_A = \gamma_m h_m - \gamma(h_A - h_B) \end{aligned}$$

- 미차액주계(micro-manometer)는 액주계의 원리에서 압력 차가 높이차인 수두인 점을 고려하여 그 높이차를 단면적비로 확대하여 두 지점간의 압력차가 아주 적거나 높은 정도의 압력 차를 측정하는데 사용

- 미차액주계는 U자형 관의 중간부분에 두 개의 탱크가 연결되어 있으며 액주계 유체로는 서로 섞이지 않는 두 가지 유체를 사용

- 미차액주계의 압력차 계산은 시차식 액주계와 동일한 방법 적용하며, 3가지 유체의 단위 중량과 단면적비를 알고 득치  $h$ 만 읽으면 두 지점간의 압력차의 계산이 가능

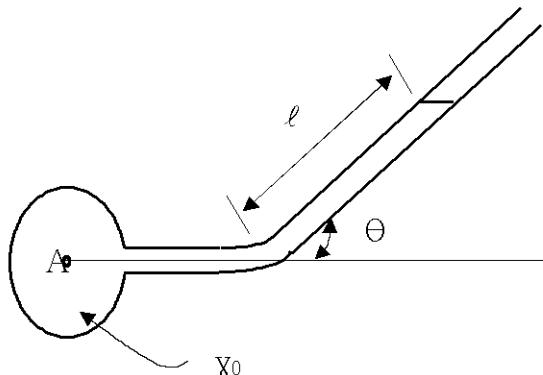
$$\begin{aligned} p_m - p_n &= (\gamma_A - \gamma_B)h + \frac{A_2}{A_1}(\gamma_B - \gamma_C)h \\ &= \left[ \gamma_A + \left( \frac{A_2}{A_1} - 1 \right) \gamma_B - \frac{A_2}{A_1} \gamma_C \right] h \end{aligned}$$



예제 3)  $\theta = 30^\circ$ ,  $\ell = 10\text{cm}$ ,  $\gamma_0 = 1,200 \text{ kg/m}^3$ ,  $P_A=?$

풀이)  $h = \ell \times \sin\theta$   
 $= 10 \times \sin 30^\circ = 5\text{cm}$   
 $\gamma_0 = 1,200\text{kg/m}^3 = 1.2\text{g/cm}^3$

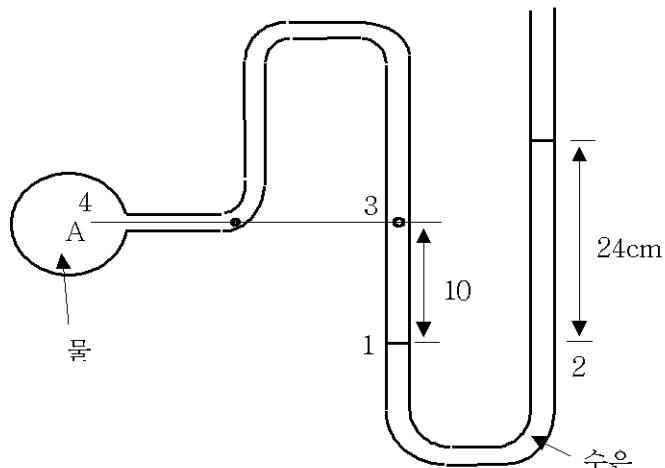
$$\begin{aligned} \therefore P_A &= \gamma_0 h \\ &= 1.2 \times 5 \\ &= 6\text{g/cm}^2 \end{aligned}$$



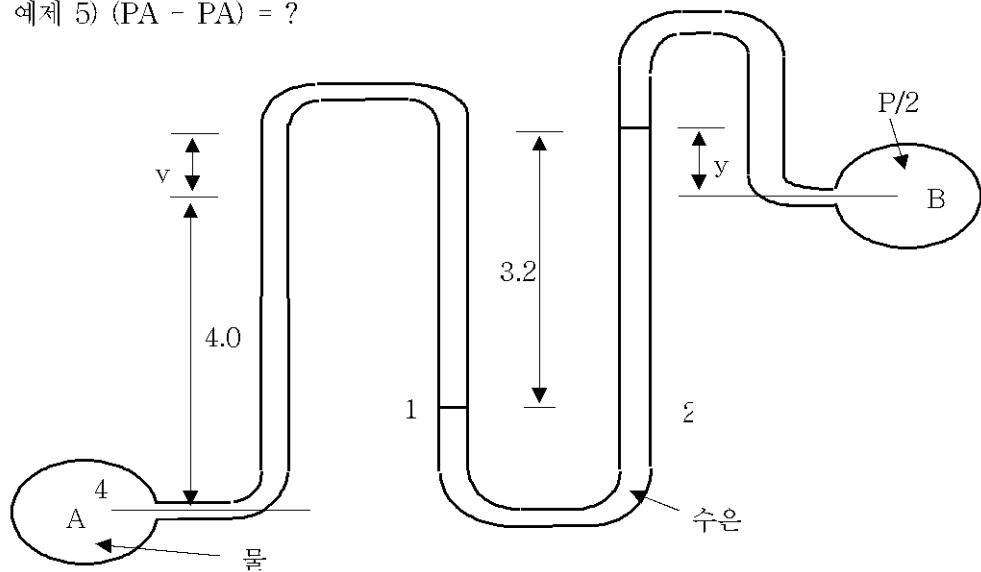
예제 4)  $P_A=?$

풀이)

$$\begin{aligned} P_1 &= P_2, \quad P_3 = P_4 = P_A \\ P_1 &= P_3 + \gamma \times 10 = P_A + 10 \\ P_2 &= \gamma_m \times 24 \\ &= 13.6 \times 24 = 326.4 \\ P_1 &= P_2 \text{에서 } P_A + 10 = 326.4 \\ \therefore P_A &= 316.4 \text{ g/cm}^2 \end{aligned}$$



예제 5)  $(P_A - P_B) = ?$



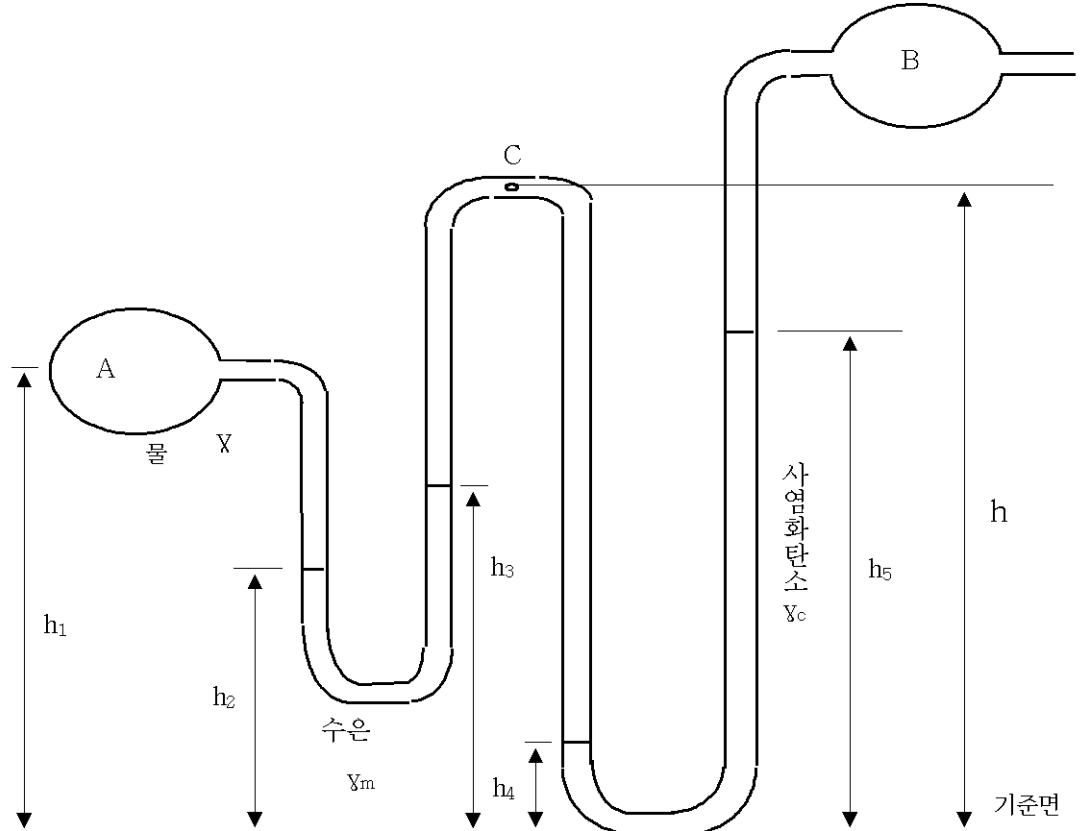
$P_1 = P_2$  을 이용하면,

$$P_1 = 3.2y - (4+y)y + P_A, \quad P_2 = 3.2ym - yy + P_B = 3.2 \times 13.6 \times y - yy + P_B \text{ 이므로}$$

$$P_A - P_B = 43.52y - yy - 3.2y + 4y + yy = 44.32y = 443.2 \text{ g/cm}^2$$

예제 6) 복식액주계,  $P_A = ?$

$$\gamma_m = 13.6 \text{ g/cm}^3, \quad \gamma_c = 1.6 \text{ g/cm}^3, \quad h_1 = 25 \text{ cm}, \quad h_2 = 10, \quad h_3 = 15, \quad h_4 = 5, \quad h_5 = 20$$



풀이)

C점에서 연결된 2개의 액주계로 간주

<왼쪽 액주계>

$$P_A + \gamma(h_1 - h_2) = P_C + \gamma(h - h_3) + \gamma_m(h_3 - h_2) \rightarrow \textcircled{a}$$

<오른쪽 액주계>

$$P_C + \gamma(h - h_4) = \gamma_c(h_5 - h_4)$$

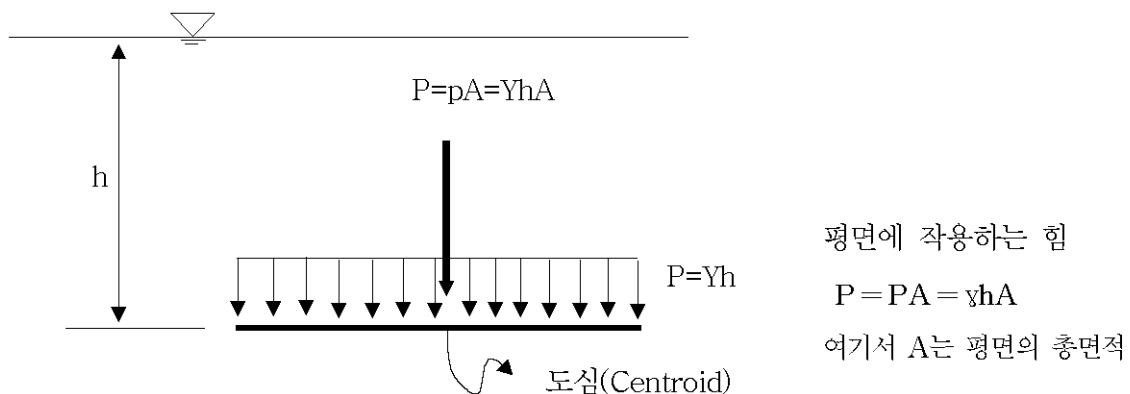
$$\therefore P_C = \gamma_c(h_5 - h_4) - \gamma(h - h_4) \rightarrow \textcircled{b}$$

\textcircled{a} 식을 \textcircled{b}식에 대입하면

$$\begin{aligned} P_A &= P_C - \gamma(h_1 - h_2) + \gamma(h - h_3) + \gamma_m(h_3 - h_2) \\ &= \gamma_c(h_5 - h_4) + \gamma(-h_1 + h_2 - h_3 + h_4) + \gamma_m(h_3 - h_2) \\ &= 1.6(20 - 5) - 1.0(25 - 10 + 15 - 5) + 13.6(15 - 10) \\ &= 67 \text{ g/cm}^2 \end{aligned}$$

## 2.7 수중의 평면에 작용하는 힘

### 2.7.1 수면에 평행한 평면의 경우

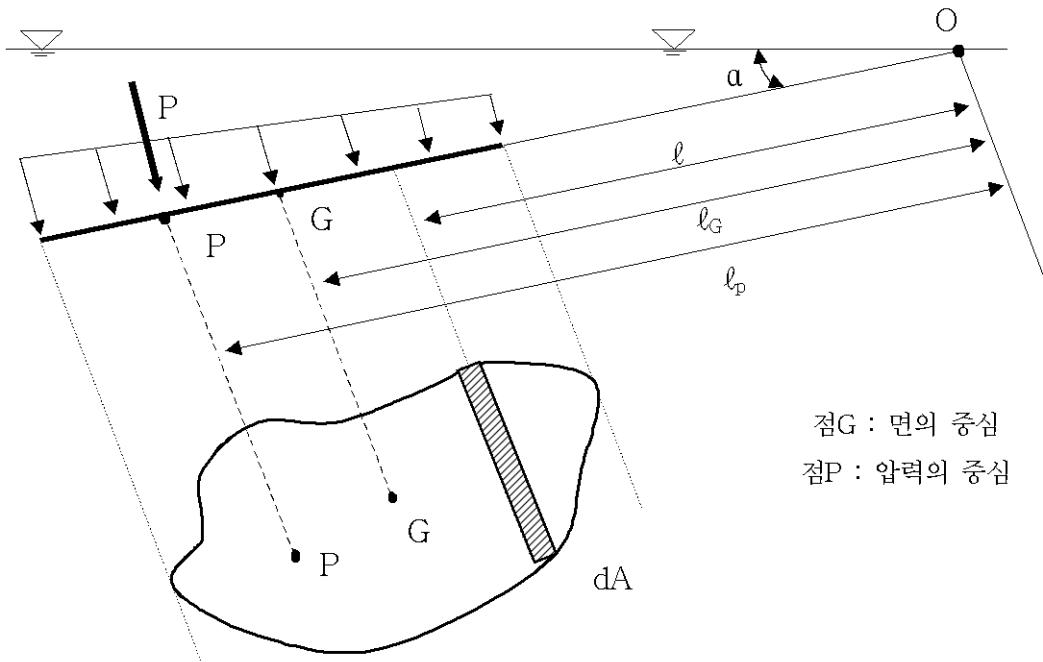


### 2.7.2 수면에 경사진 평면의 경우

#### 1) 힘의 크기 결정

- 수면에 경사져 있는 수중 평면의 총면적은  $A$ 이고 도심(centroid)은 수면으로부터  $h_G$ 의 깊이에 있고, 수면과 평면의 연장선이 만나는 교차점 O로부터는  $\ell_G$  거리에 있다고 가정하면 미소면적  $dA$ 에 작용하는 정수압  $dP$ 는 다음과 같이 표시

$$dP = \gamma h dA = \gamma l \sin \alpha dA$$



- 평면의 총면적 A에 작용하는 힘을 적분하여 구함

$$P = \int y(\ell \sin \alpha) dA = y \sin \alpha \int \ell dA = y \cdot A \cdot \ell_G \cdot \sin \alpha = y \cdot A \cdot h_G$$

평면적 A의 O-O 선에 대한 1차 모멘트

- 수중의 평면에 작용하는 힘의 크기는 그 평면적 A에 도심에 작용하는 정수압 강도  $y h_G$ 를 곱하여 구함

$$P = y h_G A$$

## 2) 힘의 작용점 결정

- 힘의 작용 방향은 해당 평면에 항상 수직(정수압의 원리)
- 힘의 작용선과 O-O선간의 거리  $l_p$ 는 O-O선에 대한 미소면적  $dA$ 에 작용하는 힘( $dP$ )의 모멘트의 적분치를 총 힘의 크기로 나누어 산출

$$\begin{aligned} \ell_p &= \frac{\int \ell dP}{P} = \frac{\int \ell \cdot y \cdot \ell \sin \alpha dA}{y \cdot \sin \alpha \int \ell dA} = \frac{y \sin \alpha \int \ell^2 dA}{y \sin \alpha \cdot \ell_G \cdot A} \\ &= \frac{(\int \ell^2 dA)}{\ell_G \cdot A} \\ &= \frac{I_{O-O}}{\ell_G \cdot A} \end{aligned}$$

여기서  $\int_A \ell^2 dA$ 는 총면적 A의 O-O선에 대한 단면 2차 모멘트( $I_{O-O}$ )

- 단면 2차 모멘트는 다음과 같이 표시

$$I_x = \int y^2 dA, \quad I_y = \int x^2 dA$$

- 「어떤 한 단면의 도심축에 평행한 어떤 한 축에 대한 단면 2차 모멘트는 그 도심축에 대한 단면 2차 모멘트에 면적과 두 축간의 거리를 곱한 값을 합하면 된다.」는 평행축정리(transfer formula)에 따라 O-O선에 대한 단면 2차 모멘트를 평면의 도심을 지나면서 O-O선에 평행한 선에 대한 A의 2차 모멘트  $I_G$ 와  $\ell_G$ 로 나타내면 다음과 같이 정리

$$I_{O-O} = I_G + \ell_G^2 A$$

- 상기 식을 대입하면 다음과 같이 표시되며, 경사진 평면의 정수압으로 인한 힘의 작용점은 항상 도심보다 아래에 위치

$$\ell_P = \ell_G + \frac{I_G}{\ell_G A} = \ell_G + \frac{k^2}{\ell_G}$$

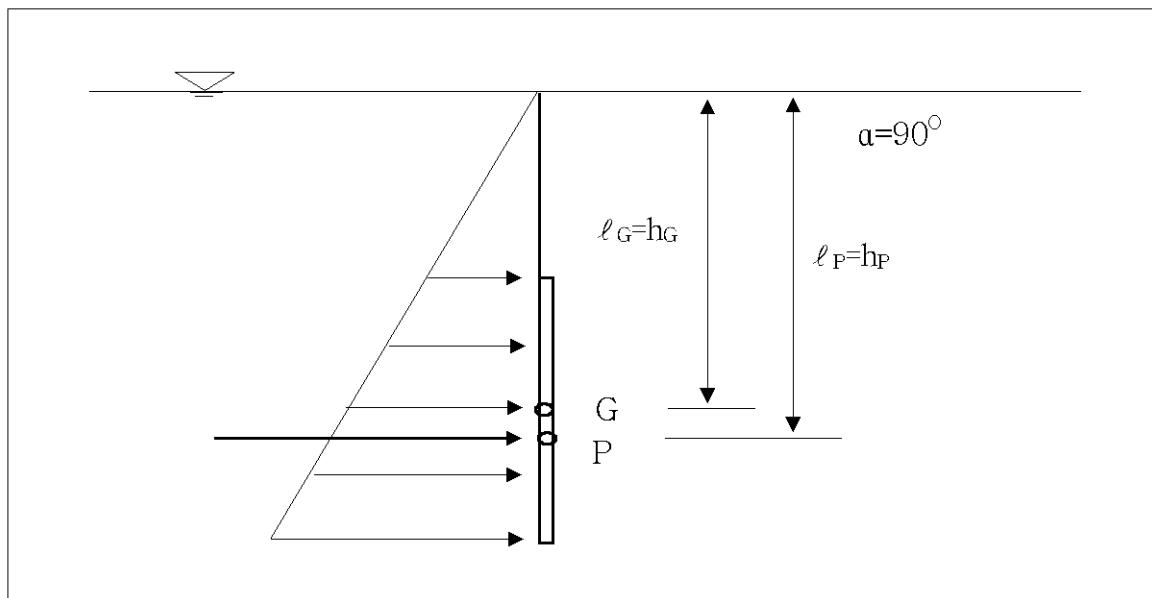
여기서  $k = \sqrt{I_G/A}$ 로서 단면 2차 회전반경

### 2.7.3 수면에 연직인 평면의 경우

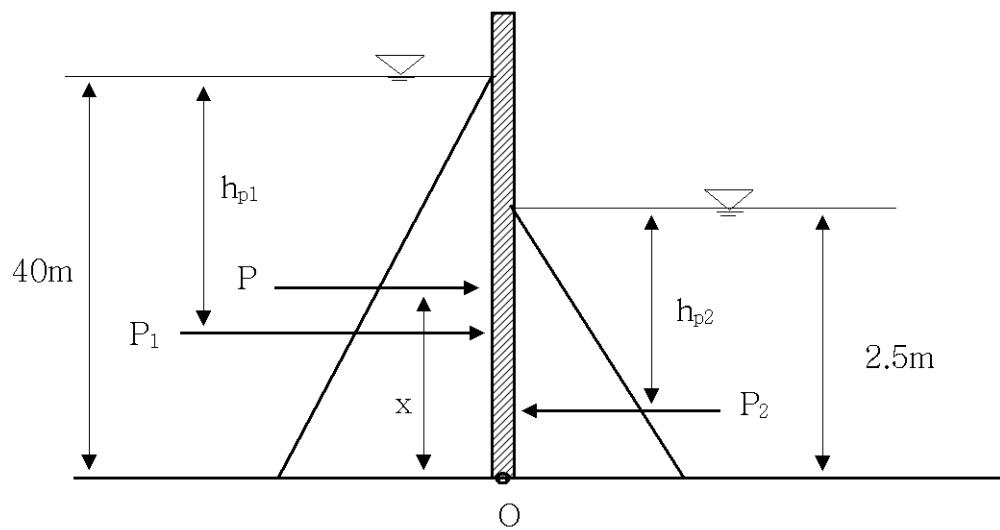
- 수면에 연직인 평면의 경우는 앞서 수면에 경사진 평면의 그림에서 경사각  $\alpha = 90^\circ$ 인 경우이며 경사 평면의 경우와 비교하면  $\ell_G = h_G$ ,  $\ell_P = h_P$ 인 경우
- 따라서, 작용하는 힘의 크기와 작용점은

$$P = \gamma A \ell_G \sin \alpha = \gamma A \ell_G \sin 90^\circ = \gamma h_G A$$

$$h_P = h_G + \frac{I_G}{h_G A}$$



예제 7) 수문의 폭이 3m, 수문에 작용하는 힘과 작용점 ?



$$\text{왼쪽 : } P_1 = \gamma h G_1 A_1 = 1 \times 2(4 \times 3) = 24 \text{ ton}$$

$$h_{p1} = 2 + \frac{\frac{3 \times 4^3}{12}}{2 \times (4 \times 3)} = 2.67 \text{ m}$$

$$\text{오른쪽 : } P_2 = \gamma h G_2 A = 1 \times 1.25 \times (3 \times 2.5) = 9.38 \text{ ton}$$

$$h_{p2} = 1.25 + \frac{\frac{3 \times 2.5^3}{12}}{1.25 \times (3 \times 2.5)} = 1.67 \text{ m}$$

수문에 작용하는 순힘 (net force)

$$P = P_1 - P_2 = 24 - 9.38 = 14.62 \text{ ton} (\rightarrow)$$

O 점에 관한 모멘트의 평형 방정식

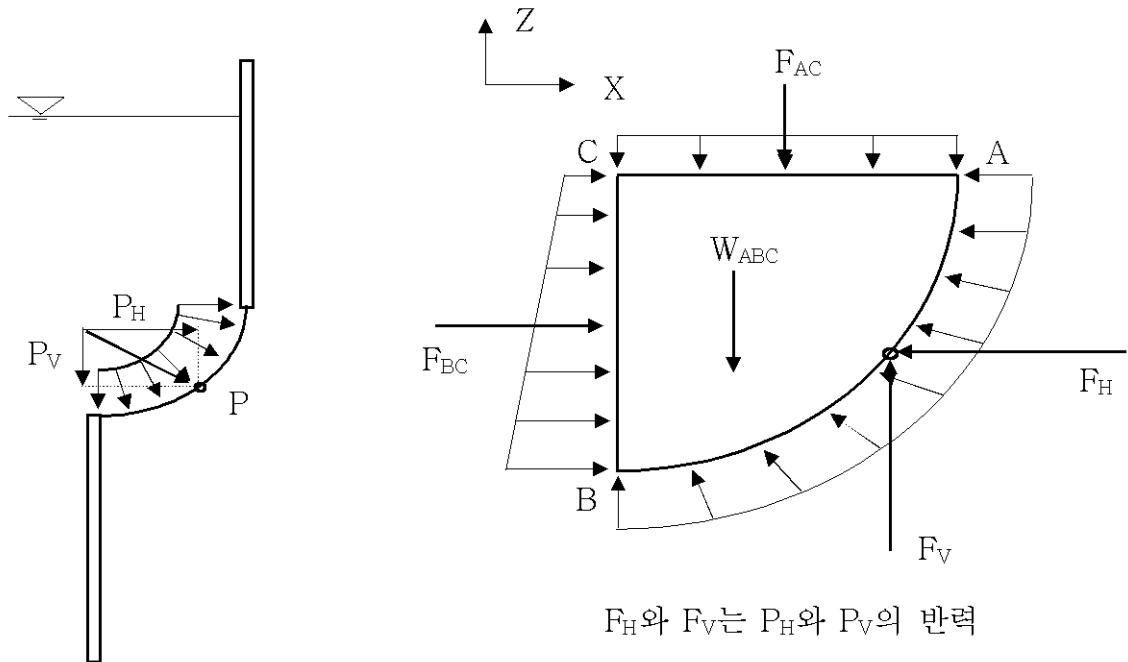
$$P_x = P_1(4 - h_{p1}) - P_2(2.5 - h_{p2})$$

$$14.62 \times x = 24 \times (4 - 2.67) - 9.38 \times (2.5 - 1.67)$$

$$\therefore x = 1.65 \text{ m}$$

## 2.8 수중의 곡면에 작용하는 힘

- 수중의 곡면에 작용하는 힘은 전체 정수압을 수평 및 수직분력을 각각 결정한 후 합성을 통하여 계산
  - 정수증의 단위 두께의 곡면 AB의 경우 곡면의 각 미소 요소에 작용하는 수압의 크기, 방향 및 작용점은 평면과 동일한 조건으로 결정할 수 있으므로 다음 페이지 그림에 표시된 바와 같은 압력분포를 얻을 수 있으며 이를 다시 수평분력  $P_H$ 와 수직분력  $P_V$ 를 가진 한 개의 힘  $P$ 로 표시 가능



- 구조물 중 어떤 요소를 그 구조물로부터 분리하여 그 요소에 작용하는 외력만을 표시한 그림인 자유물체도(free-body diagram, FBD) ABC에 대한 정역학적 평형조건을 적용하면  $P_H$ 와  $P_V$ 의 반력인  $F_H$ 와  $F_V$ 를 다음과 같이 구할 수 있으며 Newton의 작용 반작용 법칙에 의하면 작용하는 힘과 반력은 동일 크기

$$\sum F_x = F_{BC} - F_H = 0$$

$$\sum F_y = F_V - W_{ABC} - F_{AC} = 0$$

$$\therefore F_H = F_{BC} = P_H$$

$$\therefore F_V = W_{ABC} + F_{AC} = P_V$$

여기서  $W_{ABC}$ 는 자유물체도 ABC 내의 물의 무게

- 곡면 AB에 작용하는 힘의 결정은  $F_{BC}$ 와  $F_{AC}$ 의 크기와 작용점을 구하는 문제가 되며  $W_{ABC}$ 는 ABC내의 물의 무게로 작용점은 ABC의 중심을 통하여 연직방향으로 작용
- 수중의 곡선에 작용하는 힘의 수평 및 연직분력의 크기와 작용점을 구하는 절차
  - 수중의 곡면에 작용하는 정수압으로 인한 힘의 수평분력은 그 곡면을 연직면상에 투영 했을 때 생기는 투영면적의 정수압으로 인한 힘의 크기와 같고 작용점은 연직면에 작용하는 힘의 작용점과 동일
  - 수중의 곡면에 작용하는 힘의 연직분력은 그 곡면이 밑면이 되는 물기둥의 무게와 같고 그 작용점은 수주의 중심을 통과
- 연직분력을 계산할 때 곡면의 상부가 물로 채워져 있지 않고 다른 것으로 채워진 경우라도 곡면의 하단부는 그 곡면을 밑면으로 하는 수면까지의 체적에 해당하는 물의 무게와 같은 상향력(부력)을 받게 되고 그 작용점은 체적의 중심이라는 점에 주의를 요하며 곡면 상단부는 별도로 고려

예제 8) 직경 2m, 수문에 작용하는 정수압으로 인한 힘의 크기와 작용점

$$\text{수평분력 } P_H = \gamma h_G A = 1 \times 1 \times (2 \times 1) = 2 \text{ ton}$$

작용점

$$h_H = h_G + \frac{I_G}{h_G A} = 1 + \frac{\frac{1}{12} \times 2^3}{1 \times 2} = 1.33\text{m}$$

연직분력

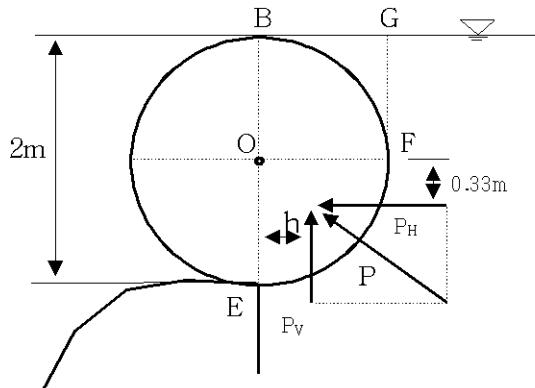
$$\begin{aligned} P_V &= \text{수문의 아랫곡면 FE에 작용하는 상향력} \\ &\quad \text{과 윗곡면 FB에 작용하는 하향력의 차} \\ &= \gamma(\text{면적BEFG} - \text{면적BFG}) \times 1 \\ &= \gamma(\text{반원 BEFB의 면적}) \times 1 \\ &= 1 \times (0.5 \times (\pi/4) \times 2^2) = 1.57 \text{ ton} \end{aligned}$$

합력  $P$ 는 원의 중심  $O$ 를 통과하므로

$$\Sigma Mo = Pvhv = PH(hH - \overline{BO}) = 0, \quad 1.57 hv = 2(1.33 - 1)$$

$$\therefore hv = 0.42 \text{ m} \Rightarrow \bar{y} = \frac{4\gamma}{3\pi} = 0.42$$

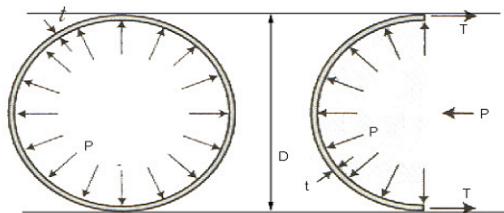
$$\text{따라서 합력 } P = \sqrt{2^2 + 1.57^2} = 2.54 \text{ ton}$$



## 2.9 원관의 벽에 작용하는 동수압

- 동수압으로 인해 관의 벽이 받는 힘은 곡면에 작용하는 정수압의 수평분력을 계산하는 원리를 적용하면 계산이 가능. 이때, 관의 재료의 인장력이 저항하는 힘으로 작용

- 관의 내경  $D$ , 길이  $l$ , 동수압 강도  $p$ , 동수압이 관의 반단면에 미치는 힘을  $P$ , 관의 인장력을  $T$ 라 하고 반원관에 대해 고려하면  $2T = P$



- 관의 절반 단면에 미치는 힘  $P$ 와 관의 인장응력을  $\sigma$ , 관의 두께를  $t$ 라 하면 인장력  $T$ 는 다음과 같이 표시

$$P = pDl, \quad T = \sigma t l$$

- 따라서  $\sigma t = \frac{pD}{2}$ 의 관계가 성립

- 관의 설계에 있어서는  $\sigma$  대신에 관의 재료의 허용응력  $\sigma_{ta}$ 를 사용하며 이를 이용하여 관의 두께를 구하는 다음과 같은 공식이 주강력공식(hoop tension formula)이며 관의 직경과 동수압이 결정되면 관의 두께의 결정이 가능

$$t = \frac{pD}{2\sigma_{ta}}$$

## 2.10 부력과 부체의 안정

- 액체속에 잠겨 있는 물체의 무게는 공기중에서의 무게에 비해 그의 체적에 해당하는 액체의 무게만큼 가벼워진다는 것이 아르키메데스의 원리(Archimedes' Principle)
- 아르키메데스의 원리는 수중에 잠겨 있거나 떠 있는 물체가 부력을 받게 됨을 의미

### 2.10.1 부력(Buoyancy Force)

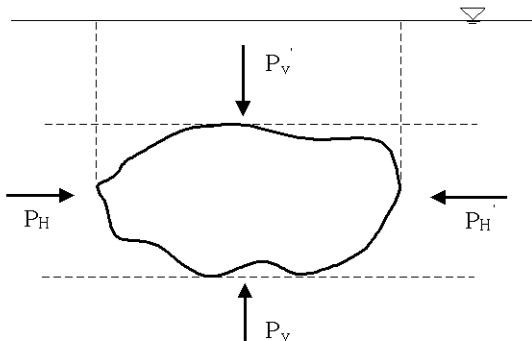
- 수중물체의 정적평형방정식

- 수평방향 :  $P_H = P_H'$

- 연직방향 :

물체에 작용하는 순(net)연직력

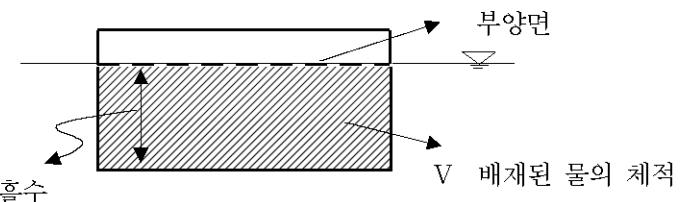
$$F_B = P_V - P_V' = \gamma \times (\text{물체의 체적}) = \gamma \cdot V$$



- 상기 식에서 단면에 작용하는 연직 외력은 단면적의 체적과 같은 물의 무게와 같으며 이는 수중단면의 무게는 단면적의 체적에 해당하는 물의 무게만큼 가벼워짐을 의미

- 부력(buoyancy force)

$$F_B = \gamma \cdot V$$



- 수중에 잠겨 있는 경우 물체의 무게  $W_s = W - F_B = \gamma_s V - \gamma V = (\gamma_s - \gamma)V$

여기서  $W_s$ 는 수중 무게,  $W$ 는 공기중 무게,  $\gamma_s$ 는 물체비중,  $\gamma$ 는 물 비중,  $V$ 는 물체 부피

- 물의 표면에 떠 있는 경우 물체의 무게  $F_B = \gamma \times (\text{물에 잠긴부분의 체적}) = W$

- 부심(center of buoyancy) : 부력의 작용점은 물체가 배제한 물의 체적중심. 물체가 물의 표면에 떠 있거나 수중에 잠겨 있을 때 물체중심과 부심은 동일 연직선상에 있고 무게와 부력은 크기는 같으나 작용방향은 서로 반대

- 물 표면에 떠 있는 부체가 수면에 의해 절단되는 면을 부양면(plane of floatation)이라 하며 부양면으로부터 물체의 최하단까지의 깊이를 흘수(draft)

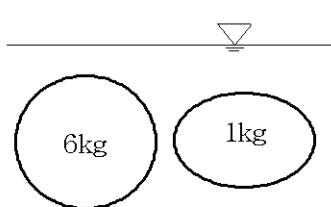
예제 9) 이 물체의 체적과 비중?

부력  $F_B = 6 - 1 = 5\text{kg}$ ,  $\gamma V = 5\text{kg}$

$$1000\text{kg/m}^3 \times V = 5\text{kg}$$

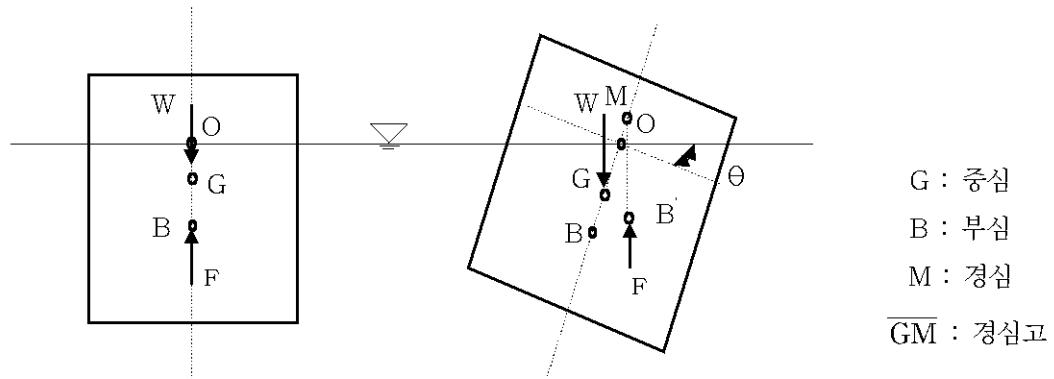
$$\therefore V = 5/1000 \text{ m}^3 = 0.005 \text{ m}^3$$

$$S = W / \gamma V = 6/(1000 \times 0.005) = 1.2$$



## 2.10.2 부체의 안정조건

- 부체의 안정은 표면에 떠 있는 물체의 중심(G)과 부심(B)의 상대적인 위치에 따라 결정
- 중심과 부심이 동일 연직선상에 위치하면 물체는 평형상태에 있게 되어 안정을 유지하나 바람이나 파도 등으로 인해 수면과  $\theta$ 의 각도로 기울어지면 중심의 위치는 변동이 없으나 부심의 위치는 수중에 잠긴 부분의 면적중심으로 이동
  - 부체가 기울어진 경우에는 중심에 작용하는 물체의 무게(W)와 새로운 부심에 작용하는 부력( $F_B$ )은 크기는 같고 우력(couple moment)  $W \cdot x$ 가 발생하게 되고 이것이 오른쪽으로 기울어진 상태에서 부심이 중심보다 오른쪽에 위치하면 부체를 복원시키는 힘으로 작용할 경우 복원모멘트가 되고 외부 요인으로 반대일 경우에는 전도모멘트
  - 이동된 부심에서 연직선을 그어 평형상태에서의 중심과 부심을 연결하는 선과 만나는 점을 경심(metacenter)이라 하고 경심과 무게 중심과 거리  $\overline{GM}$ 를 경심고(metacentric height)라 하며 이는 부체 안정여부의 척도로 사용



$\overline{GM} < 0$ 이면 불안정(전도)

$\overline{GM} > 0$ 이면 안정 (즉, M이 G보다 위에 있으면 안정)

$\overline{GM} = \overline{MB} \mp \overline{GM}$  (G가 B보다 위에 있으면 ‘-’)

$$\overline{MB} = \frac{I_o}{V} \quad I_o: \text{부양면의 } o-o \text{ 축에 대한 단면 } 2\text{차 모멘트}$$

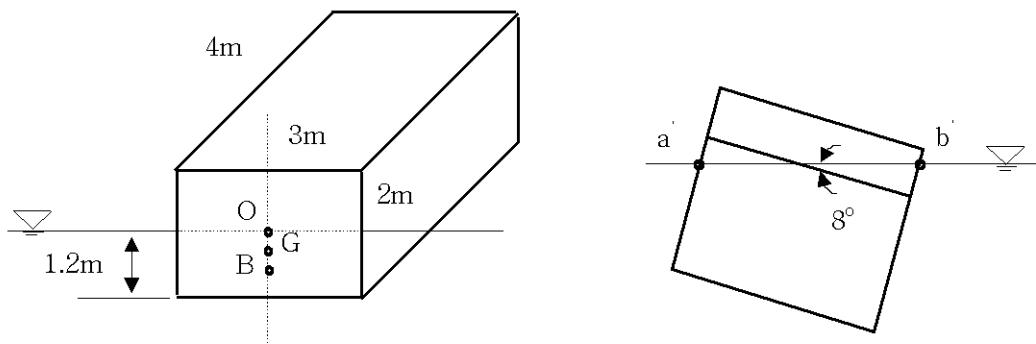
V: 배제된 물의 체적

- $\overline{GM} > 0$ 이면(M이 G보다 위) 복원모멘트가 작용하여 부체는 안정상태를 되찾게 되나,  $\overline{GM} < 0$ 이면(M이 G보다 아래) 전도모멘트가 작용하여 불안정한 상태가 계속되면서 전도되며,  $\overline{GM} > 0$ 으로 되는 즉, 안정상태로 회복되는 복원모멘트 크기는 다음과 같이 산출

$$M_R = w \cdot \overline{GM} \cdot \sin \theta \quad (\text{복원 모멘트})$$

예제 2.18)

a) 경심고를 구하여 부체의 안전여부를 파악하라.



$$\overline{GB} = 1.2 - 0.2 - 0.6 = 0.4\text{m}$$

$$\overline{MB} = \frac{I_o}{V} = \frac{\frac{4 \times 3^3}{12}}{4 \times 3 \times 1.2} = 0.625\text{m}$$

경심고

$$\overline{GM} = \overline{MB} - \overline{GB} = 0.625 - 0.4 = 0.225\text{m} > 0$$

$\therefore$  G가 B보다 높으므로  $\therefore$  안정

b)  $\theta = 8^\circ$ 로 기울어진 상태에서의 경심고와 복원 모멘트?

$\overline{GB} = 0.4\text{m}$ 는 불변

$$\overline{ab} = \frac{3}{\cos 8^\circ} = 3.03\text{m}$$

$$\overline{MB} = \frac{I_o}{V} = \frac{\frac{4 \times 3.03^3}{12}}{4 \times 3 \times 1.2} = 0.644$$

경심고

$$\overline{GM} = \overline{MB} - \overline{GB} = 0.644 - 0.4 = 0.244\text{m} > 0 \quad \therefore \text{안정}$$

복원모멘트

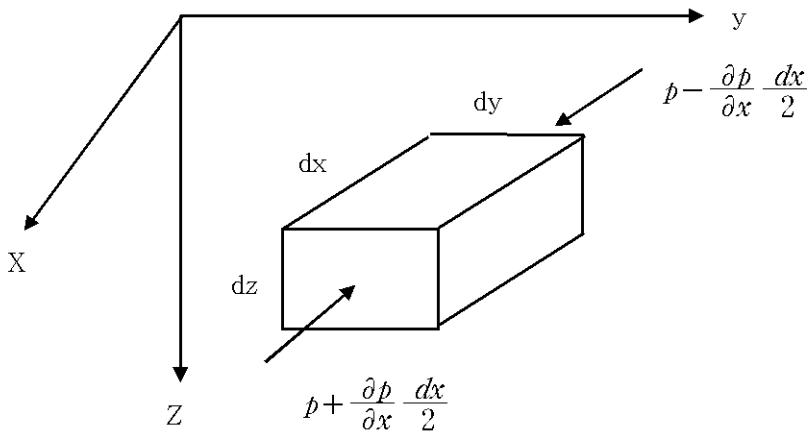
$$M_R = W \times \overline{GM} \times \sin \theta = (1000 \times 4 \times 3 \times 1.2) \times 0.244 \times \sin 8^\circ = 489\text{kg} \cdot \text{m}$$

## 2.11 상대적 평형

- 물이 담겨진 용기가 일정한 등가속도를 받으면 물은 용기와 함께 등가속도 운동을 하게 되므로 물 분자 상호간에는 상대적인 운동이 없어 마찰응력이 작용하지 않아 물에 작용하는 힘은 압력뿐이며 물은 용기에 대하여 상대적으로 정지평형을 이루게 되므로 정수역학의 원리를 그대로 적용 가능

### 2.11.1 정수의 평형방정식

- 정수중의 임의 미소육면체  $dxdydz$ 의 단위질량당 작용하는 모든 외력( $F = ma$ 에서 단위질량에 대한 것이므로 가속도)의 x, y, z 방향 성분을 각각 X, Y, Z라 하고 육면체 중심에서의 정수압을 p라 할 때 정역학적 평형에서 다음과 같은 관계를 도출



- x-방향 평형 방정식 : x 방향으로 압력이 변한다는 가정하에서 식을 전개

$$\rho(dxdydz) \cdot X + (P - \frac{\partial P}{\partial x} \cdot \frac{dx}{2})dydz - (P + \frac{\partial P}{\partial x} \cdot \frac{dx}{2})dydx = 0$$

$$\rightarrow \rho(dxdydz)X - \frac{\partial P}{\partial x} dxdydz = 0$$

$$\therefore \frac{\partial P}{\partial x} = \rho X$$

- 마찬 가지의 방법으로

$$\therefore \frac{\partial P}{\partial y} = \rho Y, \quad \frac{\partial P}{\partial z} = \rho Z$$

위의 세 식의 양변에  $dx, dy, dz$ 를 각각 곱한 후 더하면

$$dP = \frac{\partial P}{\partial x} dx + \frac{\partial P}{\partial y} dy + \frac{\partial P}{\partial z} dz = \rho(Xdx + Ydy + Zdz)$$

- 압력이 일정한 점을 연결한 등압면상에서는 p가 일정하여  $dp = 0$ 이 되므로 등압면 방정식은 다음과 같이 표시되고 이 식을 사용하면 등압면 중에서도 계기압력이 0이 되는 특수한 경우인 수면방정식의 산출이 가능

$$\therefore \rho(Xdx + Ydy + Zdz) = 0, \quad \therefore Xdx + Ydy + Zdz = 0$$

### 2.11.2 수평 등가속도를 받는 수체

- 물이 들어있는 상부가 개방된 용기에 일정한 가속도  $a$ 를 수평방향(x 방향)으로 이동시킨다고 가정하면 용기가  $+x$  방향으로  $a$ 의 가속도를 받으므로 물은  $-a$ 의 가속도를 받게 되어 평형상태에 도달하면 수면이 기울어짐

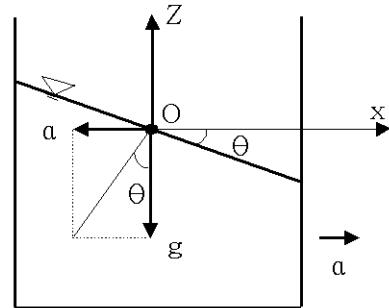
- 평형상태에 도달한 때 단위질량의 물이 받는 외력의 x, y, z 방향의 성분

$$X = ma = (1)(-a) = -a$$

$$Y = 0 \quad Z = (1)(-g) = -g$$

- $Xdx + Ydy + Zdz = 0$ 에 입력하면

$$-adx - gdz = 0$$



적분하면  $-ax - gz + C = 0$

경계조건 : 원점 O에서의 경계조건 ( $x=0$ 일 때  $z=0$ )  $\rightarrow C=0$

$$\therefore -ax - gz = 0 \Rightarrow z = -\frac{a}{g}x \quad (\text{평형 수면의 방정식})$$

- 상기 평형수면의 방정식은 원점 O를 지나는 직선임을 알 수 있고 수평과 이루는 각  $\theta$ 는 다음과 같이 표시  $\tan\theta = \frac{dz}{dx} = \frac{a}{g}$
- 수면으로부터  $z = -h$ 인 점에서의 정수압은  $p = \gamma h$

### 2.11.3 연직 등가속도를 받는 수체

- 물이 든 용기를 연직상향으로  $a$ 의 등가속도로 이동시키면 물은 이동방향과 반대되는 방향으로 등가속도를 받음

- $X=0, Y=0, Z = -(a+g)$ 를  $Xdx + Ydy + Zdz = 0$ 에

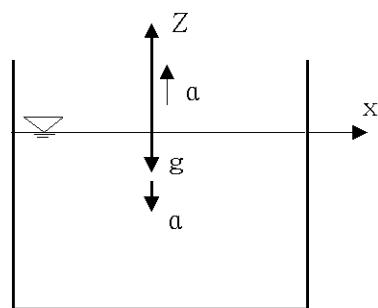
대입하면  $-(a+g)dz = 0$

$\rightarrow z = \text{const.}$  : 수면은 수평을 유지함을 의미

- 수면 아래 연직 방향의 정수압 변화

$$\frac{dP}{dz} = +\rho Z = -\rho(a+g) = -\rho g\left(\frac{a+g}{g}\right) = -\gamma\left(\frac{a}{g} + 1\right)$$

$$\therefore P = -\gamma z\left(\frac{a}{g} + 1\right) + C \quad (\text{B.C: } P = 0 \text{ at } z = 0 \quad \therefore C = 0)$$



따라서, 수면으로부터  $z=-h$ 인 점에서의 정수압은  $P = \gamma h(1 + \frac{a}{g}) = \gamma h + \gamma h(\frac{a}{g})$

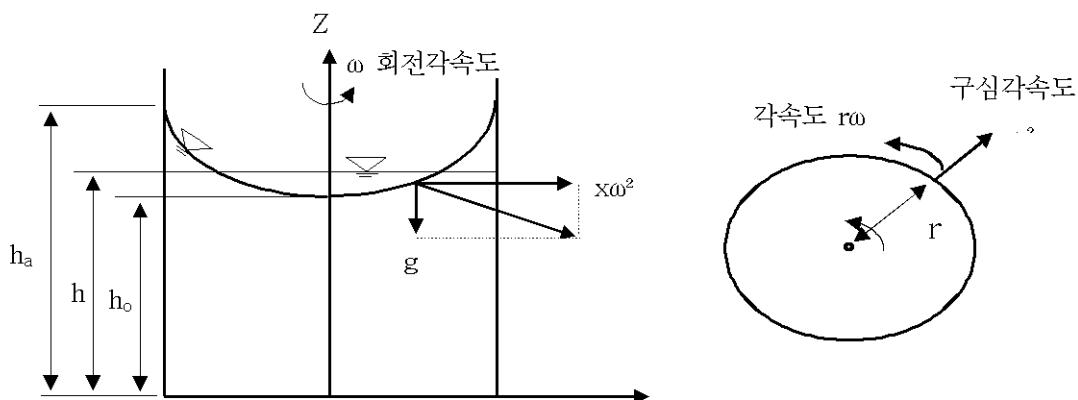
- 연직상향의 등가속도를  $a$ 를 받을 경우는 중력가속도만 받을 경우보다 정수압이  $(a/g)$ 배 만큼 더 커짐

- 만약 하향으로 용기가 등가속도  $a$ 를 받으면  $P = \gamma h(1 - \frac{a}{g}) = \gamma h - \gamma h(\frac{a}{g})$

이때, 무압력 상태  $P = 0$ 이 되려면  $a=g$  일 때이다.

## 2.11.4 회전 등가속도를 받는 수체

- 반경이  $r$ 인 원통에 초기수심  $h_0$ 로 물을 담고 원통을 일정한 각속도  $\omega$ 로 원통축 둘레로 회전시킨다고 가정하면 원통내 물도 각속도  $\omega$ 로 회전하게 될 것이며 결국 상대적 평형에 도달하여 아래 그림에서와 같은 수면곡선을 형성
- 이 때 단위질량의 물이 받는  $x$ ,  $y$ ,  $z$  방향의 외력은  $x$  방향의 경우 회전축  $z$ 로부터 거리  $x$ 에서는 곡면에 접선인 방향으로의 회전 각속도  $\omega$ 에 의한 구심가속도  $x\omega^2$ 으로 인한 원심력과 중력가속도  $g$ 에 의한 물의 무게이므로  $X = x\omega^2$ ,  $Y = 0$ ,  $Z = -g$



- 상기 내용을  $Xdx + Ydy + Zdz = 0$ 에 대입하면  $x\omega^2dx - g dz = 0$
- 상기 식을 적분하면  $\frac{\omega^2}{2}x^2 - gz + C = 0$
- 좌표축에서  $x=0$ 일 때  $z=h_0$ 이므로  $C=gh_0$ 이므로 등회전가속도를 받는 수위의 수면곡선식은  $z = \frac{\omega^2}{2g}x^2 + h_0$  ∵ 수면 곡선식(회전포물면)

• 수면 아래 연직방향의 정수압의 변화는  $\frac{dp}{dz} = -\rho g = -y$   
 $\therefore p = -yz$

• 수면으로부터  $z=-h$ 인 점에서의 정수압은  $p=yh$

• 회전포물면은 원통의 체적을 이등분하므로  $\frac{1}{2}\pi r^2(h_a - h_0) = \pi r^2(h - h_0)$   
 $\therefore h_0 = 2h - h_a$

•  $x=r$ (원통의 벽)에서  $z=h_a$ 이므로  $h_a = \frac{\omega^2}{2g}r^2 + h_0$

•  $h_a$ 에 관하여 풀면  $h_a = \frac{1}{2}(2h + \frac{\omega^2}{2g}r^2)$

•  $h_0$ 에 관하여 풀면  $h_0 = \frac{1}{2}(2h - \frac{\omega^2}{2g}r^2)$

• 결국,  $h_0$  및  $h_a$ 는 정수심  $h$ 와 원통의 반경  $r$  및 회전각속도  $\omega$ 만의 함수로 표시