

# 토질 및 기초공학

Chapter 2. 흙의 기본적 특성

박성직³





## • 크기(입경)에 따른 분류<sup>2</sup>

- 흙입자는 크기에 따라 자갈, 모래, 실트, 점토 등으로 구분  $^3$
- 흙입자가 비교적 굵은 자갈, 모래를 조립토(coarse soil) 또는 사질 토(granular soil)라고 하며, 흙입자가 비교적 가는 실트나 점토를 세립토(fine soil)

					입자 크기	(mm)	)		
1	분류법 10	00	10		1 (	0.1	0.01	0.001	0.000
		щш		<u> —</u>		щи		<u> </u>	-
	통일분류법	율석	자갈		모래		세립토(실트	와 점토)	
		75	4.	75	(	0.075			
	AASHTO	율석	자갈		모래		실트	점토	
		75		2	2 (	0.075	0.0	02	
	IVII I	율석	자갈		모래		실트	점토	
		60		2	,	0.0	0.0	002	
6	ASTM 율석 75	율석	자갈		모래		실트	점토	
		75	4.	75	(	0.075	0.0	002	
	USDA	율석	자갈		모래		실트	점토	
		75		2	),	0.	05 0.0	002	

- 1) Unified Soil Classification System
- 2) American Association of State Highway and Transportation Officials
- 3) Massachusetts Institute of Technology
- 4) American Society for Testing and Materials
- 5) US Department of Agriculture, USDA

그림 2-1 크기에 따른 흙입자의 분류





### • 입경의 결정 2

- 체분석(sieve analysis): 0.075mm 이상의 입경을 결정 하는데 사용. 굵은체와 가는체를 위에서부터 아래로 포개어 놓고 흙을 넣어 흔든 다음, 각 체를 통과한 흙의 무게를 계량하여 전체의 무게로 나눈다. 이렇게 결정된 비율은 임의 체에 남아있는 흙의입경보다 더 가는 입경의 흙 전체에 대한 통과중량백분율
- 비중계 분석(hydrometer analysis) : 0.075mm(# 200체)이하 의 입경 결정에 사용. 구(sphere)를 물에 떨어뜨렸을 때의 침강속도 (v)는 그 구의 직경의 제곱에 비례한다는 Stokes의 원리를 이용

$$v = \frac{\rho_s - \rho_w}{18\eta} d^2$$





### 체분석²

체분석에 주로 사용하는 표준체는 4, 10, 20, 40, 60, 100, 200번<sup>3</sup>
 체이며, 체 번호는 1inch(=2.54cm) 안에 포함된 체눈의 수



체 번호	체눈 크기(mm)
4	4.750
6	3.350
8	2.360
10	2.000
16	1.180
20	0.850
30	0.600
40	0.425
50	0.300
60	0.250
80	0.180
100	0.150
140	0.106
200	0.075
400	0.038

체 번호	직경(mm)	각 체에 남은 흙의 무게(g)	잔류율(%)	가적잔류율(%)	통과율(%)	6
4	4.750	0	0	0	100	
10	2.000	0	0	0	100	
16	1.180	2	2	2	98	
30	0.600	6	6	8	92	
40	0.425	4	4	12	88	
60	0.250	5	5	17	83	
100	0.150	8	8	25	75	
200	0.075	13	13	38	62	
팬		62	62	100	0	

체분석 결과 예시 7

체진동기<sup>8</sup>

체의 번호와 체눈의 크기<sup>9</sup>





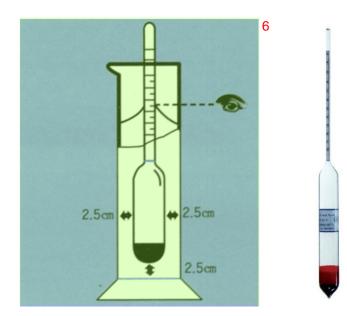
### 1. 입경<sup>1</sup>

### • 비중계분석²

- 진공 속에서 낙하하는 물체의 속도는 시간에 따라 증가하지만, 물속 <sup>3</sup>
   에서 침강하는 흙입자의 속도는 마찰저항 때문에 점차 일정
- 흙입자의 침강속도는 흙입자의 크기, 무게 등에 따라 다르며, 흙입자를 구라고 가정하면 흙입자의 침강속도는 Stokes의 법칙을 따름

$$v = \frac{\gamma_s - \gamma_w}{18\,\eta} D^2$$

여기서,  $\gamma_s = 흙입자의 단위중량$   $\gamma_w = 물의 단위중량$   $\eta = 물의 점성계수$  D = 흙입자의 직경(입경)

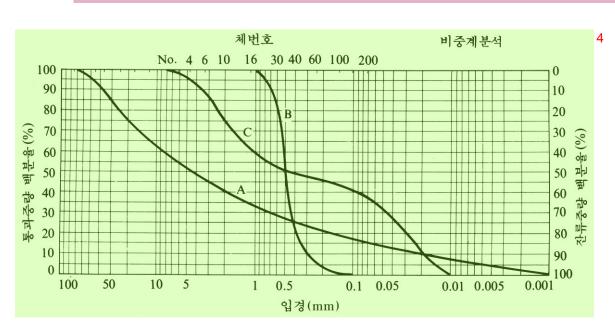






### • 입도분포곡선<sup>2</sup>

체분석과 비중계분석의 결과들을 반대수용지(semi-log graph) 위<sup>3</sup>
 에 점으로 표시하고 이 점들을 연결한 곡선









#### • 입도분포곡선²



- 곡선 I: 대부분의 흙입자들의 크기가 거의 비슷한 흙으로서, 이런 흙을 입도 <sup>5</sup> 불량한 흙(poorly graded soil) 또는 입도 균등한 흙
- 작선 Ⅲ: 흙입자들의 크기가 넓은 범위에 걸쳐 있는 흙으로서, 크고 작은 흙입자가 골고루 섞여 있으므로 입도 양호한 흙(well graded soil)
- 곡선 Ⅲ: 중간 크기의 흙입자가 없어서 중간부분이 수평에 가까운 분포를 나타내는 흙으로서, 이런 형태의 입도분포를 계단식 입도 또는 결손분포(gap graded)





- 유효경(**D**10)<sup>2</sup>
  - 유효경 또는 유효입경은 통과율 10%에 해당하는 흙입자의 직경<sup>3</sup>
- 균등계수(uniformity coefficient)

$$C_u = \frac{D_{60}}{D_{10}}$$

• 곡률계수(coefficient of curvature, gradation) <sup>6</sup>

$$C_c = \frac{D_{30}^2}{D_{10} \times D_{60}}$$





### 2. 비중

• 비중(specific gravity, G)<sup>2</sup>

흙입자의 비중 (Gs)<sup>4</sup>

$$G_s = \frac{\text{어떤흙입자의 중량}}{\text{같은 부피의 물의 중량}} = \frac{ 흙입자의 단위중량 \gamma_s}{\text{물의 단위중량 } \gamma_w}$$





## 2. 비중

## • 비중 실험<sup>2</sup>



3	SM-1		
	Mar., 13, 1996		
	Pycnometer(P) No.	K-7	K-8
Wf & Ws	Wt. of P + Soil (Wp), g	68.31	71.21
VVI & VVS	Wt. of (Wf), g	43.06	41.01
	Wt. of Soil (Ws), g	25. 25	30.20
after	@+Ws+Water (Wb), g	183.87	189.04
	Temperature (Tb), °C	25	22
Boiling	Water Density at Tb(Gwb)	0.997075	0.997800
Buoyant	p + Water (Wa'), g	168.41	170.32
	Temperature (Ta), °C	10	10
by	Water Density at Ta(Gwa)	0.999728	0.999728
full-filled	Corrected of Wa' (Wa), g	168.08	170.07
water	Bouyant Force (Fb), g	9.45	11.23
0'	Gs' at the Tb °C	2.670	2.689
Gs'	Corrected Gs at 15 °C	2.664	2.685
	Gs(Average)	2.	67



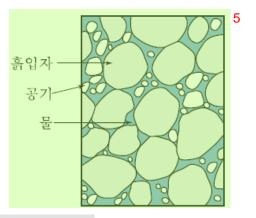


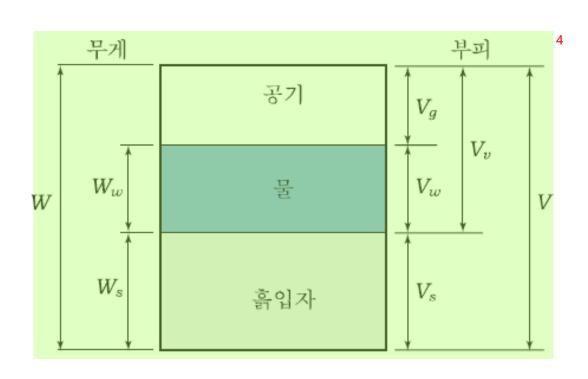
### • 구성요소의 부피²

$$V = V_s + V_v = V_s + V_w + V_g$$

여기서, V= 흙전체의 부피  $V_s$  = 흙입자의 부피  $V_v$  = 간극의 부피  $V_w$  = 물의 부피

 $V_g$  = 공기의 부피









### 간극비(void ratio)와 간극률(porosity)

$$e=rac{$$
간극의 부피  $V_v}{$ 흙입자의 부피  $V_s}$   $e=rac{V_v}{V_s}$ 

$$n = \frac{\text{간극의 부피 } V_v}{\text{흙전체의 부피 } V} \qquad n = \frac{V_v}{V} \times 100(\%)$$

$$e = \frac{V_v}{V_s}$$

$$n = \frac{V_v}{V} \times 100(\%)$$

$$e = \frac{V_v}{V_s} = \frac{V_v}{V - V_v} = \frac{\frac{V_v}{V}}{1 - \frac{V_v}{V}} = \frac{n}{1 - n}$$
  $n = \frac{e}{1 + e}$ 

$$n = \frac{e}{1+e}$$

### 포화도(degree of saturation) 4

$$S = rac{$$
물의 부피  $V_w}{$ 간극의 부피  $V_v$ 





• 예제 2.3<sup>2</sup>

그림 2-6(b)에서 흙입자의 부피가  $10\text{cm}^3$ , 물의 부피가  $4\text{cm}^3$ , 공기의 부피가  $1\text{cm}^3$ 이다. 이 흙 <sup>3</sup>의 간극비, 간극률, 포화도를 구하라.



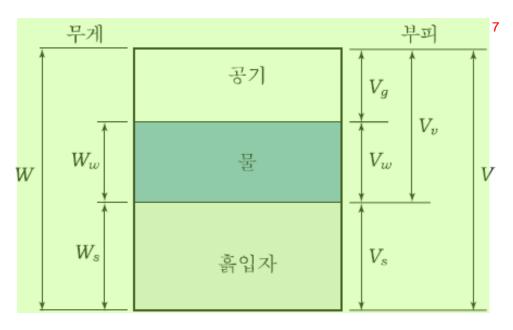


### • 구성요소의 무게<sup>2</sup>

$$W = W_s + W_w^3$$

여기서, W = 흙전체의 무게 = 젖은 흙의 무게  $^4$ 

 $W_w = 물의 무게 6$ 







• 함수비(water content, moisture content)

$$w = \frac{\mathbb{E} \mathbb{P} \mathbb{P} \mathbb{P} \mathbb{W}_w}{\mathbb{P} \mathbb{P} \mathbb{P} \mathbb{P} \mathbb{W}_s}$$

- 함수율 w'
  - 흙전체 무게 W 에 대한 물 무게  $W_W$ 의 비
  - 토질역학에서는 함수율을 거의 사용하지 않음

$$w'=rac{물의 무게  $W_w}{$ 흙전체의 무게  $W$$$





• 전체단위중량(total unit weight,  $\gamma_t$ )/습윤단위중량(moist unit weight,  $\gamma_{wet}$ )

건조단위중량(dry unit weight,  $\gamma_d$ )  $^4$ 

$$\gamma_d = \frac{$$
 흙입자의 무게  $W_s$   $^5$  흙전체의 부피  $V$ 

$$\gamma = \frac{W}{V} = \frac{W_s + W_w}{V} = \frac{W_s \left[1 + \frac{W_w}{W_s}\right]}{V} = \frac{W_s \left(1 + w\right)}{V} = \gamma_d (1 + w)$$

$$\gamma_d = rac{\gamma}{1+w}$$
 るでに





• 예제 2.4<sup>2</sup>

예제 2.3에서 흙입자의 무게가 25g일 때, 이 흙의 함수비, 전체단위중량, 건조단위중량을 구하라. <sup>3</sup>





#### • 예제 2.5<sup>2</sup>

자연상태에서 흙전체의 부피가  $9 \text{cm}^3$ 이며 무게는 18 g이고 이것을 건조시킨 무게는 15 g이다. 흙 3 G이자의 비중  $G_s$ 가 2.7일 때 이 흙의 함수비, 전체단위중량, 건조단위중량, 간극비, 간극률 그리고 포화도를 구하라.

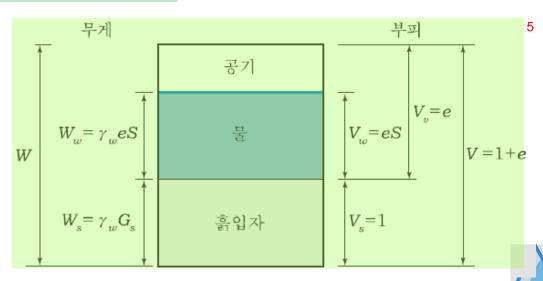




### • 포화도, 간극비, 함수비, 비중 사이의 관계<sup>2</sup>

간극의 부피  $V_v = V_s \, e = e$  물의 부피  $V_w = V_v \, s = e \, S$  흙전체의 부피  $V = V_s + V_v = 1 + e$  흙입자의 무게  $W_s = \gamma_s \, V_s = \gamma_w \, G_s \, V_s = \gamma_w \, G_s$  물의 무게  $W_w = \gamma_w \, V_w = \gamma_w \, V_v \, S = \gamma_w \, V_s \, e \, S = \gamma_w \, e \, S$ 

여기서,  $\gamma_s = 흙입자의 단위중량^4$   $\gamma_w = 물의 단위중량$   $G_s = 흙입자의 비중$ 





• 포화도, 간극비, 함수비, 비중 사이의 관계 2

$$w = \frac{W_w}{W_s} = \frac{\gamma_w e S}{\gamma_w G_s} = \frac{e S}{G_s} \qquad Se = G_s w$$

• 흙의 전체단위중량 5

$$\gamma = \frac{W}{V} = \frac{W_s + W_w}{V} = \frac{\gamma_w G_s + \gamma_w S e}{1 + e} = \frac{G_s + S e}{1 + e} \gamma_w$$

• 건조단위중량 7

$$\gamma_d = \frac{G_s}{1+e} \, \gamma_w$$





• 포화단위중량(saturated unit weight of soil,  $\gamma_{sat}$ )  $^2$ 

$$\gamma_{sat} = \frac{G_s + e}{1 + e} \gamma_w^3$$

• 수중단위중량(submerged unit weight,  $\gamma_{sub}$ )  $^4$ 

$$\gamma' = \gamma_{sat} - \gamma_w = \frac{G_s + e}{1 + e} \gamma_w - \gamma_w = \frac{G_s - 1}{1 + e} \gamma_w$$

• 포화단위중량 > 전체단위중량 > 건조단위중량 > 수중단위중<sup>6</sup> 량의 관계





### • 예제 2.6<sup>2</sup>

간극비 e=0.7, 함수비 w=25%, 흙입자의 비중  $G_s=2.65$ 인 흙의 간극률 n, 포화도 S, 전체  $^3$  단위중량  $\gamma$ , 건조단위중량  $\gamma_d$ , 포화단위중량  $\gamma_{sat}$ , 수중단위중량  $\gamma'$ 을 구하라.





• 예제 2.7<sup>2</sup>

포화된 흙의 함수비가 20%이고, 이 흙을 건조시켰을 때의 건조단위중량이 1.65t/m³이다. 다음 <sup>3</sup>을 구하라.

(1) 흙입자의 비중  $G_{s}$  (2) 간극비 e (3) 포화단위중량  $\gamma_{sat}$  4





### • 상대밀도(relative density, D<sub>r</sub>)<sup>2</sup>

$$D_r = \frac{e_{max} - e}{e_{max} - e_{min}} \times 100(\%)$$

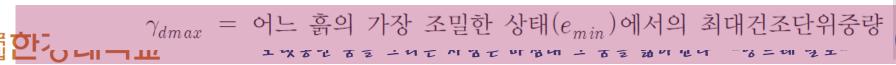
여기서, 
$$e=$$
 현재 간극비 = 어느 흙의 자연상태에서의 간극비 4

 $e_{max} =$ 최대간극비 = 어느 흙의 가장 느슨한 상태에서의 간극비  $e_{min} =$ 최소간극비 = 어느 흙의 가장 조밀한 상태에서의 간극비

$$D_r = \frac{\gamma_d - \gamma_{d\,m\,in}}{\gamma_{d\,m\,ax} - \gamma_{d\,m\,in}} \frac{\gamma_{d\,m\,ax}}{\gamma_d} \times 100(\%)^6$$

여기서,  $\gamma_d$  = 어느 흙의 자연상태(e)에서의 건조단위중량  $^7$ 

 $\gamma_{dmin}$  = 어느 흙의 가장 느슨한 상태 $(e_{max})$ 에서의 최소건조단위중량







- 상대밀도(relative density, D<sub>r</sub>)
  - 조립토를 가장 느슨한 상태<sup>3</sup>
    - 모래의 가장 느슨한 상태를 만드는 방법은 낙하높이 약 25.4 mm(1 in)를 유 <sup>4</sup> 지하면서 모래를 살며시 자유낙하시켜 부피 2,830 cm<sup>3</sup>(0.1 ft<sup>3</sup>)의 몰드를 가 득 채우

$$\gamma_{dmin} = \frac{W_s}{V_m}^5$$

여기서,  $W_s =$  몰드를 채우는 데 필요한 모래의 무게  $^6$   $V_m =$  몰드의 부피

#### 가장 조밀한 상태

• 몰드를 채운 모래의 윗면에 0.14 kg/cm²(2lb/in²)의 상재하중을 가하고, 주 \* 파수 3,600 cycles/min, 진폭 0.635mm(0.025 in)인 진동대 위에 몰드를 놓고서 8분간 진동

농	상대밀도(%)	흙의 상태	
	0~20	매우 느슨(very loose)	
	20~40	느슨(loose)	
	40~60	중간(medium)	
	60~80	조밀( <del>촘촘</del> , dense)	
	80~100	매우 조밀(매우 촘촘, very dense)	7



#### • 예제 2.8<sup>2</sup>

어느 모래의 현재 상태의 간극비가 0.6이다. 이 모래를 가장 조밀한 상태로 만들면 간극비가 <sup>3</sup> 0.3이고, 가장 느슨한 상태로 만들면 간극비가 0.8이다. 이 모래의 현재 상태에서의 상대밀도를 구하라.





#### • 예제 2.9<sup>2</sup>

현장 흙의 단위중량을 구하기 위하여 부피  $500 \text{cm}^3$ 의 구멍에서 파낸 젖은 흙의 무게가 900 gol 고, 건조시킨 후의 무게가 800 gol다. 건조한 흙 400 ge 몰드에 가장 느슨한 상태로 채운 부피가  $280 \text{cm}^3$ 이고, 진동을 가하여 조밀하게 다진 후의 부피는  $210 \text{cm}^3$ 이다. 흙입자의 비중  $G_g = 2.7$ 이다. 이 흙의 상대밀도를 구하라.





### 흙의 연경도(consistency)²

- 점토는 함수비가 매우 작은 상태에서는 마치 고체덩어리처럼 거동하 <sup>3</sup>
   며, 함수비가 증가하면 소성이 커지고, 함수비가 더욱 증가하면 흙탕물과 같은 액체상태
- 소성이란 흙이 하중을 받아 변형이 생긴 후, 하중을 제거하여도 원래 <sup>4</sup>의 상태로 회복되지 않는 성질







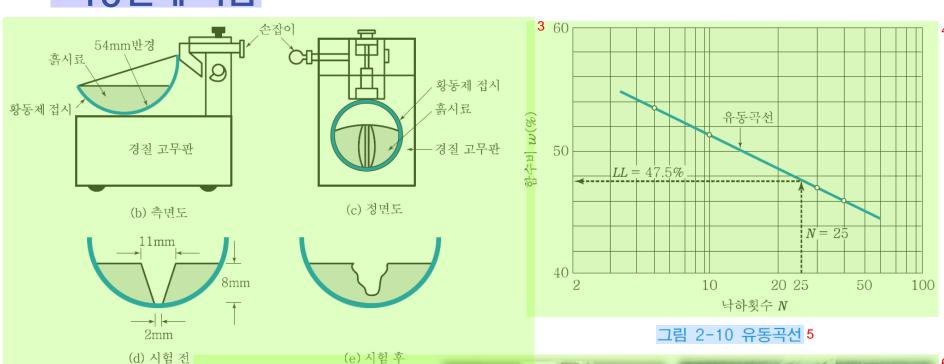
### • 액성한계 시험<sup>2</sup>

- 1. 40번체(체눈 크기 0.42mm)를 통과한 흙에 물을 가하여 반죽하고, 황동제 접 <sup>3</sup>시에 흙시료를 수평하게 채운다(그림 2-9(b)).
- 2. 표준 홈파기날을 이용하여 흙시료 중앙에 홈을 판다(그림 2-9(c), (d)),
- 3. 손잡이를 회전시켜 황동제 접시를 10mm 높이에서 고무판에 떨어지도록 한다. <sup>5</sup>이렇게 여러 번 낙하시킨 후 홈 중앙의 밑부분이 13mm(0.5in) 정도 맞닿을 때의 낙하횟수 N과 맞닿은 부분의 흙시료의 함수비 w를 측정한다(그림 2-9(d)).
- 4. 같은 흙에 대하여 함수비를 변화시켜 가면서 최소한 네 번의 실험을 실시한다.
   이때 낙하횟수 N이 15~35회 범위 안에 오도록 한다.
- 5. 흙의 함수비 w와 그에 해당하는 낙하횟수 N를 반대수용지(semi-log graph) <sup>7</sup> 위에 점으로 표시한다(그림 2-10). 이 점들을 연결하면 w와 logN사이의 관계는 거의 직선으로 그려지며, 이 직선을 유동곡선(flow curve)이라고 한다.
- -~6.~ 유동곡선에서 낙하횟수 N=25에 해당하는 함수비가 그 흙의 액성한계 LL이다.  $^{8}$





### • 액성한계 시험<sup>2</sup>









오랫동안 꿈을 그리는 사람은 마침내 그 꿈을 닮아간다'-앙드레 말로-



### • 액성한계 시험<sup>2</sup>

- 액성한계 시험에서 여러 번의 낙하시험을 하는 대신에 간편하게 낙하 시험을 한 번만 실시하여 액성한계를 구하는 방법을 일점법(one point method)이라고 하며, 다음과 같은 식을 이용. 이때 낙하횟수 N의 20~30 범위에 있어야 함.

$$LL = w_N \left(\frac{N}{25}\right)^{\tan\beta} = w_N \left(\frac{N}{25}\right)^{0.12}$$

여기서, N= 흙시료의 홈 중앙의 밑부분이  $13 \mathrm{mm}$  맞닿을 때의 낙하횟수  $w_N=$  낙하횟수 N에 해당하는 함수비  $\tan\beta=0.12$ 

- 액성한계가 큰 흙은 물을 많이 흡수할 수 있으므로 압축성이 큼
- 점토함유량이 많을수록, 유기물함유량이 증가할수록 액성한계 큼





### • 소성한계 시험<sup>2</sup>

 유리판에 잘 반죽된 흙을 놓고 손바닥으로 굴려 함수비를 감소시키면<sup>3</sup>
 서 흙실(국수가락 모양)을 만든다. 이 흙 실의 지름이 3mm가 되어 토막토막 부서지기 시작할 때의 함수비를 측정하여 소성한계를 결정

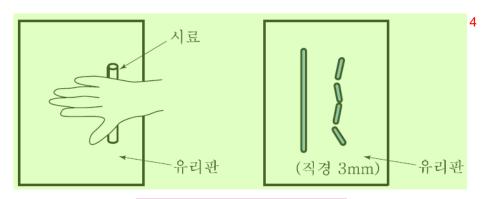


그림 2-12 소성한계 시험 <sup>5</sup>

유기물함유량의 증가에 따라 커지며, 점토광물의 차이에 따른 소성한 <sup>6</sup>
 계의 변화폭은 액성한계의 변화폭에 비해 매우 작음





- 비소성(non plastic, NP) 2
  - 점토함유량이 적은 흙에서는 앞의 방법에 의해 액성한계나 소성한계<sup>3</sup>
     를 구할 수 없는 경우
  - 또한 소성한계가 액성한계보다 큰 경우
  - 여러 흙 및 점토광물의 액성한계와 소성한계<sup>4</sup>

종 류	액성한계(%)	소성한계(%)
모 래	30~50	20~40
모래질 실트	40~70	30~50
점토질 실트	40~120	30~70
카오리나이트	30~110	25~40
일라이트	60~120	35~60
몬트모릴로나이트	100~900	50~100

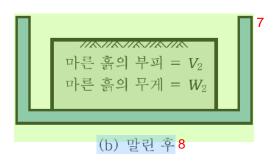




### • 수축한계 시험 2

- 수분이 어느 정도 적어지면 수분이 더 감소하더라도 부피가 더 이상<sup>3</sup>
   줄어들지 않는 평형상태에 도달할 때의 함수비를 수축한계
- \_ 시험 방법
  - 1. 직경 44.4mm, 높이 12.7mm인 유리그릇 속에 물로 포화된 흙을 가득 채우고, 젖은 흙의 무게  $W_1$ 와 부피  $V_1$ 를 측정하여 함수비 w를 구한다.
  - 2. 젖은 흙을 노건조시킨 후 마른 흙의 무게  $W_2$ 를 측정한다.
  - 3. 유리그릇에 수은을 채워서 마른 흙의 부피  $V_2$ 를 측정한다.
  - 4. 다음 식으로 수축한계 SL를 구한다.

유리그릇  
젖은 흙의 부피 = 
$$V_1$$
  
젖은 흙의 무게 =  $W_1$ 



여기서, w = 젖은 흙의 함수비(%) <sup>9</sup>  $V_1 = 젖은 흙의 부피$   $V_2 = 마른 흙의 부피$   $W_2 = 마른 흙의 무게$ 

 $SL = w - \frac{V_1 - V_2}{W_2} \times 100$ 





#### • 예제 2.10<sup>2</sup>

점토에 대하여 수축한계 시험을 한 결과가 다음과 같을 때, 이 점토의 수축한계를 구하라.  $^3$  젖은 흙의 무게  $W_1=33.8\mathrm{g}$  젖은 흙의 부피  $V_1=23.1\mathrm{cm}^3$  마른 흙의 무게  $W_2=17.3\mathrm{g}$  마른 흙의 부피  $V_2=13.5\mathrm{cm}^3$ 





- 소성지수(plasticity index, PI)
  - 액성한계와 소성한계의 차이
  - 흙의 소성지수가 클수록 소성이 크다 하며 압축성이 커짐

$$PI = LL - PL$$

- 수축지수(shrinkage index, SI)
  - 소성한계와 수축한계의 차이

$$SI = PL - SL^4$$

• 액성지수(liquidity index, LI) <sup>5</sup>

$$LI = \frac{w - PL}{LL - PL} = \frac{w - PL}{PI}$$
 여기서,  $w =$  자연상태 흙의 함수비





• 연경지수(consistency index, CI)<sup>2</sup>

$$CI = \frac{LL - w}{LL - PL} = \frac{LL - w}{PI}^{3}$$

유동지수(flow index, FI)

$$FI = \frac{w_1 - w_2}{\log N_2 - \log N_1} = \frac{w_1 - w_2}{\log \frac{N_2}{N_1}}$$
 여기서,  $w_1 = \text{낙하횟수 } N_1$ 에 해당하는 흙의 함수비(%)  $w_2 = \text{낙하횟수 } N_2$ 에 해당하는 흙의 함수비(%)

- 강도지수(toughness index, TI) <sup>6</sup>
  - 소성지수를 유동지수로 나눈 값

$$TI = \frac{PI}{FI} = \frac{LL - PL}{FI}$$





### • 예제 2.11<sup>2</sup>

어느 흙의 액성한계 LL이 80%, 소성한계 PL이 30%, 수축한계 SL이 10%일 때, 이 흙의 소성  $^3$  지수 PI, 수축지수 SI를 구하라.





## • 비표면적(specific surface) 2

### – 어떤 물체의 표면적을 질량으로 나눈 값<sup>3</sup>

점토광물	두께 (×10 <sup>-6</sup> mm)	직경 (×10 <sup>-6</sup> mm)	비표면적 (m²/g)
montmorillonite	3	100~1000	800
illite	30	10,000	80
chlorite	30	10,000	80
kaolinite	50~2,000	300~4,000	15





## • 활성도(activity)<sup>2</sup>

- 일반적으로 다른 물질을 흡착하거나 물리적, 화학적으로 결합하려는<sup>3</sup>
   성질의 크기
- 활성도가 크면 수분의 함량변화에 따른 체적의 수축팽창이 크게 발생
- 흙입자의 크기가 작을수록 비표면적이 커져 물을 많이 끌어 들이므로,
   흙의 활성은 점토에서 뚜렷

점토의 활성도
$$(A) = \frac{$$
소성지수  $}{2\mu m}$ 보다 가는입자의 중량 백분율

#### 표 2.7 점토광물의 활성도 6

활성도(A)					
0.5					
0.5					
0.1					
0.5~1					
1.5					
4~7					





### • 비화작용(slaking) 2

- 건조한 고체상태의 점토에 갑자기 물을 가하면, 점토입자 사이의 결합력이 약해져 서 점토가 붕괴되는 현상
- 소성상태의 점토에서는 비화현상이 일어나지 않음
- 사질토층에서 다짐공사를 할 때 건조된 점토를 가해서 혼합한 후에 물을 가하면서
   다짐을 하면 점토가 비화하여 흙입자를 서로 결합시켜 다짐이 단단하게 잘 됨

### ● 팽창작용(bulking) ⁴

- \_ 흙의 부피가 팽창하는 현상
- 흙입자의 간극에 물이 들어가 표면장력이 발생해서 흙입자 사이가 벌어져서 일시
   적으로 부피가 증가





#### • 함수당량

- 흙속의 간극수는 흙입자가 작을수록 흡착수나 모관압력 때문에 자연증발이나 강제 <sup>3</sup>
   탈수가 어려워짐
- 원심함수당량(centrifuge moisture equivalent, CME)은 물로 포화된 흙에 중<sup>4</sup>
   력의 1,000배와 같은 원심력을 1시간 동안 가한 후의 흙의 함수비
- 현장함수당량(field moisture equivalent, FME)은 젖은 흙의 매끄러운 표면에 <sup>5</sup>
   한 방울의 물을 떨어뜨렸을 때 30초 동안 흡수되지 않고 퍼져나가는 경우, 이 흙의 함수비

