

토질 및 기초공학

Chapter 2. 흙의 기본적 특성





- 크기(입경)에 따른 분류
 - _ 흙입자는 크기에 따라 자갈, 모래, 실트, 점토 등으로 구분
 - 흙입자가 비교적 굵은 자갈, 모래를 조립토(coarse soil) 또는 사질

 토(granular soil)라고 하며, 흙입자가 비교적 가는 실트나 점토를

 세립토(fine soil)

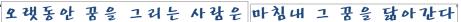
					입자 크기(m	ım))		
	분류법 1(00	10		1 0.1	-	0.01	0.001	0.000
		шш			<u> </u>	ш		Пинт	
	통일분류법	율석	자갈		모래		세립토(실트	와 점토)	
١	0 2 2 11 1	75	4.	75	0.0	75			
Ī	AASHTO	율석	자갈		모래		실트	점토	
		75		2	0.0	75	0.0	02	
Ī	MIT	율석	자갈		모래		실트	점토	
		60		2		0.0	0.0	002	
-	ASTM	율석	자갈		모래		실트	점토	
		75	4.	75	0.0	75	0.0	002	
	USDA	율석	자갈	·	모래	·	실트	점토	
١		75		2	2	0.	0.0	002	

Unified Soil Classification System
 American Association of State Highway and Transportation Officials
 Massachusetts Institute of Technology
 American Society for Testing and Materials

그림 2-1 크기에 따른 흙입자의 분류



5) US Department of Agriculture, USDA



-앙드레 말로-





- <u>제분석(sieve analysis)</u>: 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 나눈 다. 이렇게 결정된 비율은 임의 체에 남아있는 흙의입경보다 더 가는 입경의 흙 전체에 대한 통과중량백분율
- <u>비중계 분석(hydrometer analysis)</u> : 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

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





체분석

 체분석에 주로 사용하는 표준체는 4, 10, 20, 40, 60, 100, 200번
 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(%)
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

체진동기

체의 번호와 체눈의 크기







• 비중계분석

- 진공
 속에서
 낙하하는
 물체의
 속도는 시간에
 따라 증가하지만,
 물속

 에서
 침강하는
 흙입자의
 속도는
 마찰저항
 때문에 점차 일정
- 흙입자의 침강속도는 흙입자의 크기, 무게 등에 따라 다르며, 흙입자를 구라고 가정하면 흙입자의 침강속도는 Stokes의 법칙을 따름

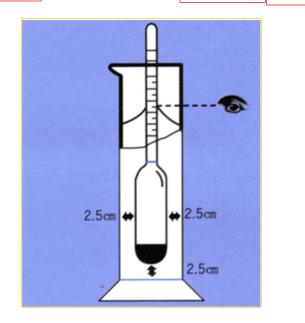
$$v = \frac{\gamma_s - \gamma_w}{18\,\eta} D^2$$

여기서, $\gamma_s =$ 흙입자의 단위중량

 $\gamma_w = 물의 단위중량$

η = 물의 점성계수

D = 흙입자의 직경(입경)





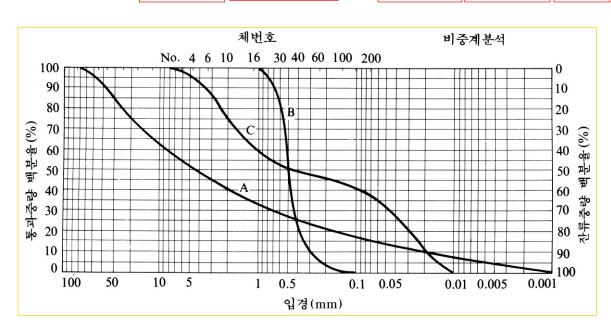


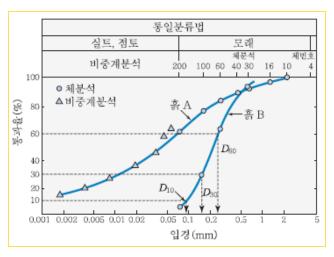


• 입도분포곡선

 세분석과
 비중계분석의
 결과들을
 반대수용지(semi-log graph)
 위

 에 점으로
 표시하고
 이 점들을
 연결한
 곡선

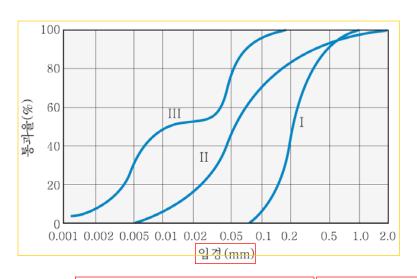








입도분포곡선



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





- 유효경(**D**₁₀)
 - 유효경 또는 유효입경은 통과율 10%에 해당하는 흙입자의 직경
- 균등계수(uniformity coefficient)

$$C_{\!u} = \; rac{D_{\!60}}{D_{\!10}}$$

• 곡률계수(coefficient of curvature, gradation)

$$C_{\!c} = rac{D_{\!30}^2}{D_{\!10}\! imes\!D_{\!60}}$$





비중

비중(specific gravity, G)

흙입자의 비중 (*Gs*)

$$G_s = \frac{\text{어떤 흙입자의 [중량]}}{\text{같은 [부피의 [물의 [중량]]}} = \frac{\text{흙입자의 [단위중량]}}{\text{물의 [단위중량]}} \frac{}{\gamma_w}$$





2. 비중

비중실험



	Sample No.	SM-1 Mar., 13, 1996		
	Test Date			
	Pycnometer(P) No.	K-7	K-8	
VA/E 0 VA/-	Wt. of P + Soil (Wp), g	68.31	71.21	
Wf & Ws	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		168.41	170.32	
	Temperature (Ta), °C	10	10	
by full-filled	Water Density at Ta(Gwa)	0.999728	0.999728	
	Corrected of Wa' (Wa), g	168.08	170.07	
water	Bouyant Force (Fb), g	9.45	11.23	
0.1	Gs' at the Tb °C	2.670	2.689	
Gs'	Corrected Gs at 15 °C	2.664	2.685	
	Gs(Average)	2.	67	

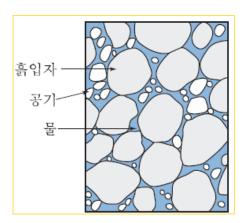


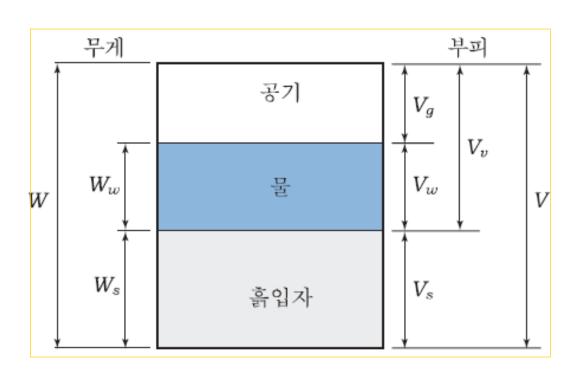


구성요소의 부피

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

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} $e=rac{V_v}{V_S}$

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

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

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

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

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

• 포작도(degree of saturation)

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





예제 2.3

그림 2-6(b)에서 흙입자의 부피가 10cm³, 물의 부피가 4cm³, 공기의 부피가 1cm³이다. 이 흙 의 간극비, 간극률, 포화도를 구하라.





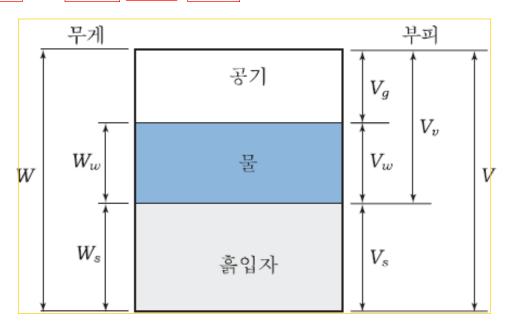
• 구성요소의 무게

$$W = W_s + W_w$$

여기서,
$$W =$$
 흙전체의 무게 $=$ 젖은 흙의 무게

 $W_s =$ 흙입자의 무게 = 마른 흙의 무게

$$W_w = 물의 무게$$





-앙드레 말로-



• 함수비(water content, moisture content)

$$w = \frac{$$
물의 무게 $W_w}{$ 흙입자의 무게 W_s

- 함수율 w¹
 - 흙전체 무게 ₩ 에 대한 물 무게 ₩ 의 비
 - 토질역학에서는 함수율을 거의 사용하지 않음

$$w'=$$
 물의 무게 W_w 흙전체의 무게 W





전체단위중량(total unit weight, γ_{+})/습윤단위중량(moist unit weight, $\gamma_{
m wet}$)

$$\gamma = \frac{$$
 흙전체의 무게 W 흙전체의 부피 V

건조단위중량(dry unit weight, γ_d)

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

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





예제 2.4

예제 2.3에서 흙입자의 무게가 25g일 때, 이 흙의 함수비, 전체단위중량, 건조단위중량을 구하라.





예제 2.5

자연상태에서 [흙전체의 부피가 9cm³이 며 무게는 18g이고 이것을 건조시킨 무게는 15g이다. [흙입자의 비중 G]가 2.7일 때 이 흙의 함수비, 전체단위중량, 건조단위중량, 간극비, 간극률 그리고 포화도를 구하라.





|3.│춁의│각∥성분|사이의 |관계

• 포화도, 간극비, 함수비, 비중 사이의 관계

간극의 부피
$$V_v = V_s e = e$$

물의 부피
$$V_w = V_v s = e S$$

흙전체의 부피
$$V=V_s+V_v=1+e$$

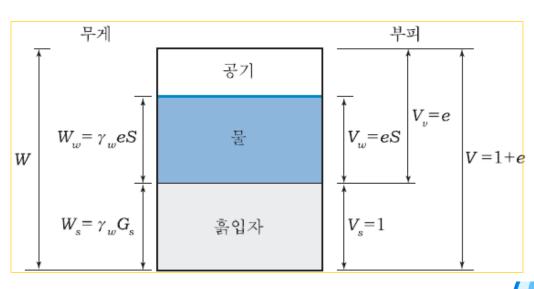
흙입자의 무게
$$W_s = \gamma_s V_s = \gamma_w G_s V_s = \gamma_w G_s$$

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

$$\gamma_w = 물의 단위중량$$

$$G_s =$$
 흙입자의 비중





• 포화도, 간극비, 함수비, 비중 사이의 관계

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

• 흙의 전체단위중량

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

• 건조단위중량

$$\gamma_d = \frac{G_{\rm s}}{1+e} \, \gamma_w$$





• 포화단위중량(saturated unit weight of soil, γ_{sat})

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

• 수중단위중량(submerged unit weight, γ_{sub})

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

• 포화단위중량 ▷ 전체단위중량 ▷ 건조단위중량 ▷ 수중단위중 량의 관계





예제 2.6

간극비 e=0.7, 함수비 w=25%, 흙입자의 비중 $G_s=2.65$ 인 흙의 간극률 n, 포화도 S, 전체 단위중량 γ , 건조단위중량 γ_d , 포화단위중량 γ_{sat} , 수중단위중량 γ 을 구하라.





예제 2.7

포화된 흙의 함수비가 20%이고, 이 흙을 건조시켰을 때의 건조단위중량이 1.65t/m³이다. 다음

을 구하라.

(1) 흙입자의 비중 $G_{\!s}$ (2) 간극비 $_{\!c}$ (3) 포화단위중량 γ_{sat}





춁의 각 성분 사이의 관계

상대밀도(relative density, D,)

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

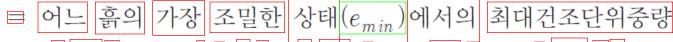
여기서,
$$e =$$
 현재 간극비 $=$ 어느 흙의 자연상태에서의 간극비 $e_{max} =$ 최대간극비 $=$ 어느 흙의 가장 느슨한 상태에서의 간극비 $e_{min} =$ 최소간극비 $=$ 어느 흙의 가장 조밀한 상태에서의 간극비

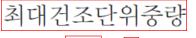
$$D_r = \frac{\gamma_d - \gamma_{d\,m\,in}}{\gamma_{d\,m\,ax} - \gamma_{d\,m\,in}} \frac{\gamma_{d\,m\,ax}}{\gamma_d} \times 100(\%)$$

여기서, γ_d = 어느 흙의 자연상태(e)에서의 건조단위중량

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













- 상대밀도(relative density, D_r)
 - _ 조립토를 가장 느슨한 상태

$$\gamma_{dm\,in} = \frac{W_{\rm S}}{V_m}$$

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

- _ 가장 조밀한 상태
 - 몰드를 채운 모래의 윗면에 0.14 kg/cm²(2lb/in²)의 상재하중을 가하고, 주파수 3,600 cycles/min, 진폭 0.635mm(0.025 in)인 진동대 위에 몰드를

11 3,000 Cycles		
놓고서 8분간 진동	상대밀도(%)	흙의 상태
	0~20	매우 느슨(very loose)
	20~40	느슨(loose)
	40~60	중간(medium)
	60~80	조밀(촘촘 , dense)

80~100



예제 2.8

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





예제 2.9

현장 흙의 단위중량을 구하기 위하여 부피 500cm³의 구멍에서 파낸 젖은 흙의 무게가 900g이 고, 건조시킨 후의 무게가 800g이다. 건조한 흙 400g을 몰드에 가장 느슨한 상태로 채운 부피 가 280cm³이고, 진동을 가하여 조밀하게 다진 후의 부피는 210cm³이다. 흙입자의 비중 G₂ = 2.7이다. 이 흙의 상대밀도를 구하라.





- 흙의 연경도(consistency)
 - 점토는 함수비가 매우 작은 상태에서는 마치 고체덩어리처럼 거동하며, 함수비가 증가하면 소성이 커지고, 함수비가 더욱 증가하면 흙탕물과 같은 액체상태
 - 소성이란
 흙이
 하중을
 받아
 변형이
 생긴
 후,
 하중을
 제거하여도
 원래

 의
 상태로
 회복되지
 않는 성질







• 액성한계 시험

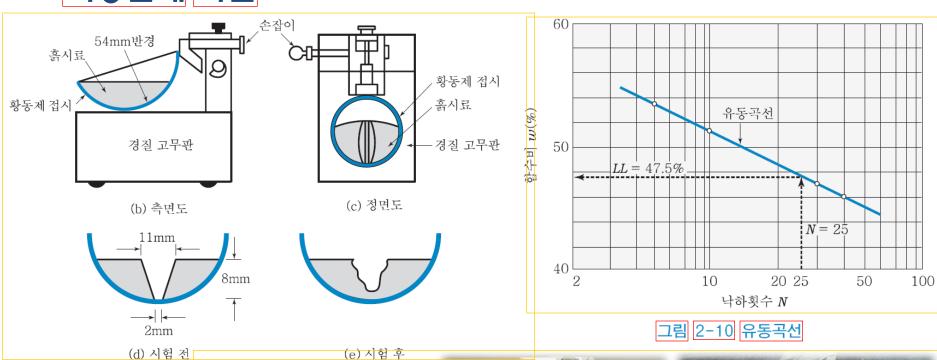
- 1. 40번체(체눈 크기 0.42mm)를 통과한 흙에 물을 가하여 반죽하고, 황동제 접 시에 흙시료를 수평하게 채운다(그림 2-9(b)).
- 2. 표준 홈파기날을 이용하여 흙시료 중앙에 홈을 판다(그림 2-9(c), (d)),
- 4. 같은 흙에 대하여 함수비를 변화시켜 가면서 최소한 네 번의 실험을 실시한다.

 이때 낙하횟수 N의 15~35회 범위 안에 오도록 한다.
- -5.흙의 함수비 w와 그에 해당하는 낙하횟수 N를 반대수용지(semi-log graph)위에 점으로 표시한다(그림 2-10).이 점들을 연결하면 w와 logN사이의 관계는거의 직선으로 그려지며, 이 직선을 유동곡선(flow curve)이라고 한다.
- 6. 유동곡선에서 낙하횟수 N=25에 해당하는 함수비가 그 흙의 액성한계 LL이다.





• 액성한계 시험







아터버그한계

액성한계 시험

- 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 N이 20~30 범위에 있어야 함.

$$LL = w_N \, (\frac{N}{25})^{\tan\beta} \; \coloneqq \; w_N \, (\frac{N}{25})^{0.12}$$

여기서, N= 흙시료의 홈 중앙의 밑부분이 13 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





아터버그한계

소성한계 시험

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

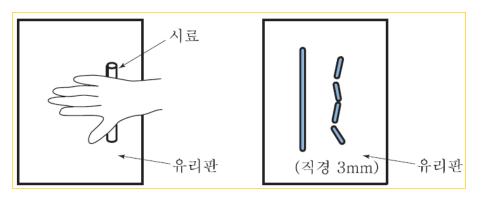


그림 2-12 소성한계 시험

- 유기물함유량의 증가에 따라 커지며, 점토<u>광물의 차</u>이에 따른 소성한 계의 변화폭은 액성한계의 변화폭에 비해 매우 작음





- 비소성(non plastic, NP)
 - 점토함유량이 적은 흙에서는 앞의 방법에 의해 액성한계나 소성한계 를 구할 수 없는 경우
 - _ 또한 소성한계가 액성한계보다 큰 경우
 - 여러 흙 및 점토광물의 액성한계와 소성한계

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

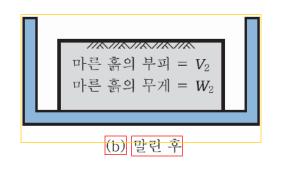




- 수분이 어느 정도 적어지면 수분이 더 감소하더라도 부피가 더 이상 줄어들지 않는 평형상태에 도달할 때의 함수비를 수축한계
- 시험 방법
 - 1. <mark>직경 44.4mm, 높이 12.7mm인 유리그릇 속에 물로 포화된 흙을</mark> 가득 채우 고, 젖은 흙의 무게 W₁와 부피 V₁를 측정하여 함수비 w를 구한다.
 - 2. 젖은 흙을 노건조시킨 후 마른 흙의 무게 W₂를 측정한다.
 - 3. 유리그릇에 수은을 채워서 마른 흙의 부피 V_2 를 측정한다.
 - 4. 다음 식으로 수축한계 SL를 구한다.

유리그릇
젖은 흙의 부피 =
$$V_1$$

젖은 흙의 무게 = W_1



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

여기서,
$$w =$$
 젖은 흙의 함수비(%) $V_1 =$ 젖은 흙의 부피 $V_2 =$ 마른 흙의 무제 $W_2 =$ 마른 흙의 무게





아터버그한계

예제 2.10

점토에 대하여 수축한계 시험을 한 결과가 다음과 같을 때, 이 점토의 수축한계를 구하라.

젖은 흙의 무게 $W_1 = 33.8g$ 젖은 흙의 부피 $V_1 = 23.1 \,\mathrm{cm}^3$

마른 흙의 무게 $W_2 = 17.3g$ 마른 흙의 부피 $V_2 = 13.5 \text{cm}^3$





- 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

$$SI = PL - SL$$

• 액성지수(liquidity index, LI)

$$LI = \frac{w - PL}{LL - PL} = \frac{w - PL}{PI}$$

여기서, w = 자연상태 흙의 함수비





연경지수(consistency index, CI)

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

• 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)
 - 소성지수를 유동지수로 나눈 값

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





• 예제 2.11

어느 흙의 액성한계 *LL*이 80%, 소성한계 *PL*이 30%, 수축한계 *SL*이 10%일 때, 이 흙의 소성 지수 *PI*, 수축지수 *SI*를 구하라.





- 비표면적(specific surface)
 - 어떤 물체의 표면적을 질량으로 나는 값

점토광물	두께 (×10 ⁻⁶ mm)	직경 (×10 ⁻⁶ 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)

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

소성지수

점토의 활성도(A) $\equiv \frac{}{2\mu m}$ 보다 <mark>가는입자의 중량 백분율</mark>

표 2.7 점토광물의 활성도

점토광물	활성도(<i>A</i>)
kaolimite halloysite(2H ₂ O) halloysite(4H ₂ O)	0.5 0.5 0.1
illite Ca-montmorillonite Na-montmorillonite	$0.5 \sim 1$ 1.5 $4 \sim 7$





- 비화작용(slaking)
 - 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)
 - _ 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 탈수가 어려워짐
- 원심함수당량(centrifuge moisture equivalent, CME)은 물로 포화된 흙에 중 력의 1,000배와 같은 원심력을 1시간 동안 가한 후의 흙의 함수비
- 현장함수당량(field moisture equivalent, FME)은 젖은 흙의 매끄러운 표면에 한 방울의 물을 떨어뜨렸을 때 30초 동안 흡수되지 않고 퍼져나가는 경우, 이 흙의 함수비

