

матичних пилувато-глинистих і піщаних, а також великоуламкових аргіліто-алевролітових ґрунтів - 0,2 м, для інших видів ґрунтів - 0,15 м.

За наявності в елювіальних ґрунтах осадових порід пологозалаючих вуглистих і сажистих прошарків, що виходять на позначку закладання підошви фундаментів, величина недобору повинна прийматися не менше ніж 0,5 м.

При тривалому провадженні робіт варто застосовувати поверхневе ущільнення елювіальних ґрунтів на позначці підошви фундаментів на глибину до 0,5 м. При високій вологості глинистих і пилуватих піщаних ґрунтів перед ущільненням варто покривати шаром щебеню скельних порід товщиною 0,3 м.

Розрахунковою схемою споруди на основі, складеній елювіальними ґрунтами, є конструкція на нерівномірно стисливій основі. Коефіцієнти жорсткості нерівномірно стисливої основи обчислюють для розрахункових перетинів у плані будівлі за деформаційними характеристиками ґрунтів, величини яких приводять у матеріалах інженерно-геологічних вишукувань.

6. ЗАСОЛЕНІ ҐРУНТИ

Основи, складені засоленими ґрунтами, повинні проектуватися з урахуванням їх особливостей, що зумовлюють:

- утворення при тривалій фільтрації води і вилуговуванні солей суфозійного осідання s_s ;
- зміну в процесі вилуговування солей фізико-механічних властивостей ґрунту, що супроводжується, як правило, зниженням його міцносних характеристик;
- набрякання чи просідання ґрунтів при замочуванні;
- підвищену агресивність підземних вод до матеріалів підземних конструкцій за рахунок розчинення солей, що містяться в ґрунті.

Розрізняють легкорозчинні і середньорозчинні солі. До легкорозчинних солей відносять: хлориди NaCl , KCl , CaCb , MgCb ; бікарбонати NaHCO_3 , $\text{Ca}(\text{HCO}_3)_2$, $\text{Mg}(\text{HCO}_3)_2$; карбонат натрію Na_2CO_3 ; сульфати магнію і натрію MgSO_4 , Na_2SO_4 . До середньорозчинних солей відносить гіпс $\text{CaSO}_4 \cdot 2\text{H}_2\text{O}$.

До засолених ґрунтів відносять великоуламкові, піщані і пилувато-глинисті ґрунти, у яких сумарний вміст легкорозчинних і середньорозчинних солей у кількості, не менше ніж зазначено в таблиці 1.5.

Таблиця 6.1. Мінімальний вміст солей у засолених ґрунтах

Різновид засолених ґрунтів	Мінімальний сумарний вміст легко- і середньорозчинних солей, % маси абсолютно сухого ґрунту
Засолений великоуламковий при вмісті піщаного заповнювача менше 40% чи пилувато-глинистого менше 30%	2
	0,5
	5
Засолений піщаний	0,5
Засолений пилувато-глинистий	5

Суфозійне осідання s_{sf} основи, складеної засоленими ґрунтами, визначають за формулою

$$s_{sf} = \sum \varepsilon_{sf,i} \cdot h_i \quad (6.1)$$

де $\varepsilon_{sf,i}$ - відносне суфозійне стиснення ґрунту i -го шару при тиску p , рівному сумарній вертикальній напрузі на даній глибині від зовнішнього навантаження σ_{zp} і власної ваги ґрунту σ_{zg} ; h_i - товщина i -го шару засоленого ґрунту; n - число шарів, на які розбита зона суфозійного осідання ґрунту. Відносне суфозійне стиснення ε_{sf} визначають:

а) при польових випробуваннях статичним навантаженням із тривалим замочуванням за формулою

$$\varepsilon_{sf} = s_{sf,p} / d_p \quad (6.2)$$

де s_{sf} - суфозійне осідання штампа при тиску $p = \sigma_{zp} + \sigma_{zg}$; d_p - зона суфозійного осідання основи під штампом;

б) при компресійно-фільтраційних випробуваннях за формулою

$$\varepsilon_{sf} = (h_{sat,p} - h_{sf,p}) / h_{ng} \quad (6.3)$$

де h_{ng} - висота зразка природної вологості при $p_i = \sigma_{zg}$; $h_{sat,p}$ - висота того ж зразка після замочування (повного водонасичення) при тиску $p = \sigma_{zp} + \sigma_{zg}$; $h_{sf,p}$ - висота того ж зразка ґрунту після тривалої фільтрації води та вилуговування солей при тиску p .

За початковий тиск суфозійного стиснення приймають тиск при якому $\varepsilon_{sf} = 0,01$. Розрахункове значення суфозійного осідання s_{sf} допускається приймати рівним нормативному значенню при коефіцієнті надійності за ґрунтом $\gamma_g = 1$.

Розрахунок суфозійного осідання основи, складеної ґрунтами з легкорозчинними солями та загіпсованими пісками, варто виконувати в межах зони суфозійного осідання, умовно обмеженої глибиною стисливої товщі H_c , яку ви-

значають як для звичайних ґрунтових умов. При розрахунку супозійних осідань основ, складених загіпсованими глинистими ґрунтами, приймають, що:

- довжина зони Hl , у межах якої можливе вилугування гіпсу, обмежена умовою граничного насичення фільтруючої рідини $C > C_m$, де C - концентрація насичення фільтруючої води гіпсом, т/м³;
- у процесі фільтрації відбувається розвиток вилугуваної зони, тобто збільшується її довжина і зменшується вміст гіпсу в ґрунті в напрямку фільтраційного потоку;
- супозійне осідання основи має місце тільки в межах вилугуваної зони і нарощує в міру її розвитку.

Висоту зони H (H_c чи Hl), у якій відбувається супозійне осідання (рис. 6.1), визначають у такій послідовності.

Обчислюють висоту зони супозійного осідання H_c з умови рівності на глибині H_c сумарного тиску $\sigma_{zp} + \sigma_{zg}$ початковому тиску супозійного стиснення p_{sf} . За спеціальною методикою розраховують довжину зони супозійного вилугування Hl , у якій не досягнута гранична концентрація насичення фільтруючої води гіпсом C_m . Величину підсумовування у формулі (6.1) приймають: $H = Hl$, якщо $H < H_c$; $H = H_c$, якщо $H > H_c$.

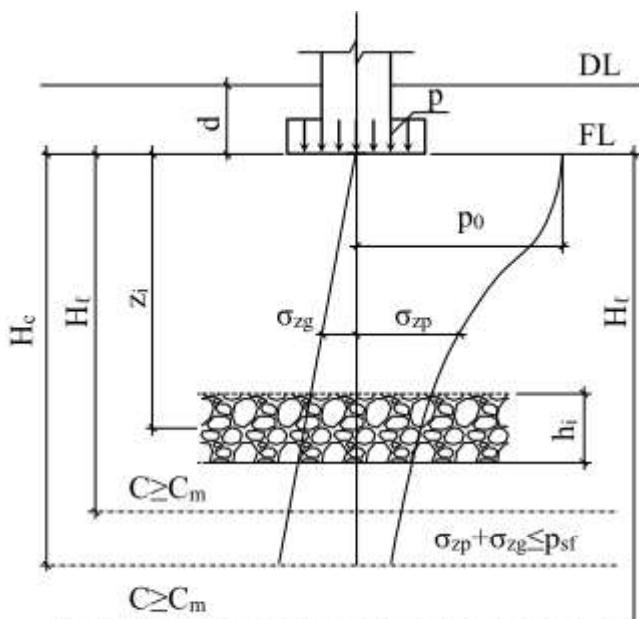


Рис. 6.1. Схема до визначення супозійного осідання загіпсованого ґрунту при вертикалній фільтрації

При можливості горизонтальної фільтрації і вилугуванні загіпсованого пілувато-глинистого ґрунту довжину вилугування H визначають як відстань по горизонталі під підошвою фундаменту від входної ділянки фільтраційного потоку. При цьому нерівномірність осідання під підошвою фундаменту оцінюють за схемою основи з перемінним коефіцієнтом жорсткості.

Відносне супозійне стиснення для глинистих загіпсованих ґрунтів допускається визначати за емпіричною формулою

$$\varepsilon_{sf} = k_l \cdot d_o \cdot \rho_d \cdot \beta^n / \rho_s \quad (6.4)$$

де k_l - коефіцієнт, що залежить від виду ґрунту, вмісту гіпсу і тиску; d_o - початковий вміст гіпсу в ґрунті, долі одиниці; ρ_d - початкова щільність сухого