

YOT: 624.131.1

TAXTAKÖRPÜ-CEYRANBATAN KANALININ TƏSİR ZONASINDAKI GİLLİ QRUNTLARIN SƏCIYYƏVİ XÜSUSİYYƏTLƏRİ

t.e.f.d. dos. Ə.Ə.Verdiyev

"AzHvəM" ElB

ahliman.verdiyev@mail.ru

Məqalə redaksiya heyatının 10.12-2020-ci il tarixli iclasında (protokol № 04) t.e.d., dos.S.T. Həsənovun təqdimatı əsasında müzakirə olunaraq, onun Birliyin "Elmi əsərlər toplusu"nın XLII cildində daxil edilməsi qərara alınmışdır.

Xülasə. Məqalədə Taxtakörpü-Ceyranbatan magistral kanalının təsir zonasındaki ərazilərdə yayılmış gilli qruntlar üzrə kanalın layihələndirilməsi və istismarı zamanı mühəndisi-geoloji şəraitin öyrənilməsi ilə əlaqəli aparılmış çöl və laboratoriya tədqiqatlarının nəticələrinə nəzər yetirilir. Gilli qruntların su-fiziki-mexaniki xüsusiyyətləri və mineraloji tərkibləri mühəndisi-geologiyada və mineralogiyada ümumi qəbul edilmiş metodikalar əsasında tədqiq edilmişdir. Məlum olmuşdur ki, bu qruntların tərkibində montmorillonit gilləri 10-40%, kaolinit gilləri isə 10-20% iştirak edir. Həmçinin müəyyən edilmişdir ki, gilli qruntların qalınlığı arttıkca, nisbi sərbəst şismə deformasiyası azalır və bu şismə zamanı qrunut həcmi üzrə nəmliyin qeyri-bərabər paylanması ilə əlaqədardır, yəni şismə deformasiyası arttıkca səzülmə əmsali azalır.

Qruntların fiziki-mexaniki xarakteristikalarının korrelyasiya təhlili aparılmış və gilli qruntların şismə xarakteristikaları ilə ilkin su-fiziki xarakteristikaları arasında əlaqə müəyyən edilmişdir. Şismə xarakteristikaları qrunut ilkin su-fiziki xarakteristikaları əsasında tez və asan (3)-(4) və (9) düsturları ilə təyin oluna bilər.

Açar sözlər: qrunut, kanal, gil, qrunut şisməsi, nisbi şismə deformasiyası, şismə təzyiqi, regressiya, korrelyasiya.

Giriş. Taxtakörpü su anbarı kompleksinin, o cümlədən su qovşağına daxil olan Taxtakörpü-Ceyranbatan kanalının təsir zonasında gilli qruntlar geniş yayılmaqla, su ilə qarşılıqlı təsirdə onlarda yaranan dəyişiklik həmin qruntlar üzərində inşa olunmuş müvafiq qurğuların və infrastrukturun istismarında bəzi problemlərin yaranmasına gətirib çıxarır. Bu daha çox dik yamaclarda sürüşmənin yaranması, kanalın trasında üzlüyün dağılıması, qurğularda dağıdıcı deformasiyaların yaranması və s. arzu edilməz hadisələrin baş verməsi şəklində özünü göstərir. Adətən, təbii geoloji mühitdə iştirak edən gilli qruntların əmələ gəlmə şəraiti ilə əlaqəli olan müvafiq səciyyəvi xüsusiyyətləri onların su ilə qarşılıqlı təsirdə şisməsi, strukturunun tez pozulması, axıcı vəziyyətə gəlməsi, özlü maye şəklində axması, səthinin yağılanması və s. şəklində təzahür edir.

Taxtakörpü-Ceyranbatan kanalının təsir zonasında təsadüf edən gilli qruntlar öz xüsusiyyətlərinin səciyyəviliyi ilə respublikanın digər ərazilərində təsadüf edən gillərdən kəskin şəkildə fərqləndiyinə görə, onların hərtərəfli tədqiqi bu qruntlar üzərində

layihələndirilən və istismar olunan qurğuların etibarlılığının təmin olunması istiqamətində tədbirlərin hazırlanmasına imkan verməklə, elmi-praktiki əhəmiyyət kəsb edir.

Tədqiqat obyekti, tədqiqatın aparılma metodikası və məsələnin qoyuluşu. Tədqiqat obyekti kimi Taxtakörpü-Ceyranbatan kanalının təsir zonasında təsadüf edən şəhər gilli qruntlar, onların səciyyəvi xüsusiyyətlərini yaradan amillər və fiziki-mexaniki xassələrinin sürətli təyini üsulu isə tədqiqat predmeti kimi seçilmişdir.

Nəzərdə tutulan tədqiqat məsələləri çöl və laboratoriya tədqiqatlarının nəticələrinin riyazi-statistikianın və ehtimal nəzəriyyəsinin metodları ilə işlənilməsi əsasında həll edilmişdir. Çöl və laboratoriya tədqiqatları mühəndisi-geologiyada istifadə edilən metodlar, mövcud dövlət standartları əsasında yerinə yetirilmiş, nəzərdə tutulmuş məsələlərin həlli zamanı sistemli yanaşma və təhlil metodundan istifadə edilmişdir.

Taxtakörpü-Ceyranbatan kanalının təsir zonasında şəhər gilli qruntların yayılma sərhədləri, qalınlıqları, litoloji və mineral tərkibi, çatlı zananın qalınlığı, şismə ilə əlaqəli olan xarakterik relyef formalarının, proses və hadisələrin varlığı, nisbi sərbəst şismə-bütülmə və mexaniki xassələr aparılmış tədqiqatlar zamanı tədqiq olunmuşdur [СП 11-105-97 Свод правил по инженерным изысканиям для строительства, часть 1. Общие правила производства работ инженерно-геологические изыскания для строительства].

Şəhər gilli qruntların fiziki xassələrinin [ГОСТ 5180-84 Грунты. Методы лабораторного определения физических характеристик], qranulometrik tərkibinin [ГОСТ 12536-79 Грунты. Методы лабораторного определения гранулометрического (зернового) и микроагрегатного состава], sərbəst şismə deformasiyasının ПНГ cihazı ilə [ГОСТ 24143-80 Грунты. Методы лабораторного определения характеристик набухания и усадки], mexaniki xassələrinin [ГОСТ 12248-2010 Грунты. Методы лабораторного определения характеристик прочности и деформируемости] təyini müvafiq metodlar ilə yerinə yetirilmişdir. Aparılmış təcrübə sinaqlarının nəticələri riyazi-statistik işlənilmiş [ГОСТ 20522-96 Грунты. Методы статистической обработки результатов испытаний], qruntlar təsnifləndirilmişdir [ГОСТ 25100-2011 Грунты. Классификация].

Nəzərdə tutulmuş məsələnin həlli üçün çoxhədli müvafiq asılılıqların təcrubi məlumatlar əsasında tədqiqi məqsədə uyğun hesab olunmuşdur.

Tədqiqatların nəticələri, təhlili və müzakirəsi.

Gilli qruntların mineraloji tərkibi onların su ilə qarşılıqlı təsirdə şismə xüsusiyyətinə malik olmasını müəyyən edən amil olduğundan [3], tədqiqat obyektində götürülmüş gilli qruntların mineraloji tərkibləri ilkin olaraq təyin edilmişdir. Alınmış nəticələr əsasında müəyyən edilmişdir ki, gilli qruntların tərkibində montmorillonit mineralının miqdarı 7-50 %, kaolinit mineralı 6-30 %, α-kvars (SiO_2) 20-40 %, kalsit (CaCO_3) 0-60 %, çöl şpatı isə 5 %-dək iştirak edir. Tünd boz rəngli argillitlərdə 3 %-ədək gipsə təsadüf edilir.

Məlum olduğu kimi qrunt tərkibində gil mineralının tərkibi və miqdarından və CaCO_3 -ün iştirakından asılı olaraq [7, 9, 10, 11, 13], onun xüsusiyyətləri və şışma qabiliyyəti dəyişir. Tədqiqata cəlb edilmiş qruntların tərkibində montmorillonit gili 10 %-dək olduqda belə, CaCO_3 -nın miqdarı 15 %-dən 60 %-ədək artdıqda sərbəst nisbi şışma deformasiyası 0,151-dən 0,003-dək, şışma təzyiqi isə 7,1 kQ/sm^2 -dan 0-ədək azalmışdır.

Kanalın trası üzrə şışən qruntlara daha çox təsadüf edilir və həmin qruntların şışma ilə əlaqəli xassə göstəriciləri respublika ərazisinin digər hissələrində təsadüf edən şışən gilli qruntlara nisbətən daha geniş intervalda dəyişir. Bundan əlavə olaraq, şışən qruntlar gillərdən, argillitlərdən, əhəngli gillərdən, gilli mergellərdən və mergellərdən ibarətdirlər.

Taxtakörpü-Ceyranbatan kanalı trasinin 110,33 km uzunluğu boyu qazılmış dağ qazmalarından (quyulardan və şurflardan) götürülmüş qrunt nümunələrinən laboratoriya sınaqlarına cəlb edilmiş gilli qruntların 21,10 %-ində şiddəti (0,120-0,186), 23,30 %-ində orta (0,082-0,114) və 39,10 %-ində isə zəif (0,042-0,079) şışma qeydə alınmış, yalnız 16,5 %-ində isə sərbəst nisbi şışma deformasiyası $\varepsilon_{sw} < 0,04$ olmuşdur. Ümumilikdə isə kanal boyu mühəndisi-geoloji tədqiqatlar aparılmış ərazidə müxtəlif nisbi sərbəst şışma deformasiyasına və şışma təzyiqinə malik gilli qruntlar yayılmışdır və ərazisi üzrə sərbəst nisbi şışma deformasiyası (ε_{sw}) 0,040-0,186 olmaqla, şışma təzyiqi (P_t) isə 0,1-7,1 kQ/sm^2 intervalında dəyişmişdir.

Məlum olduğu kimi gilli qruntların kimyəvi tərkibində əsasən, SiO_2 , Al_2O_3 və H_2O iştirak edir. SiO_2 -nin müxtəlif gilin tərkibində miqdarı 30-35 %-dən 75-85 %-ədək dəyişir. Al_2O_3 -nın miqdarı isə 5-6 %-dən 40-50 %-ədək olur. Gilli qrunutun mineral tərkibini onun kimyəvi tərkibində SiO_2 -nin və R_2O_3 -nın molyar miqdarı əsasında $\frac{\text{SiO}_2}{\text{R}_2\text{O}_3}$ nisbətinə görə də müəyyən etmək mümkündür. Həmin nisbət allofonda 1, kaolinit, nakrit, dikkit, qalluzit, hidromuskovit, illit, monotermit, serisit, hidrobiotit və qlaukonitdə 2, beydelliitdə 3, montmorillonit və nontronitdə isə 4-dən az olmur [1].

Tədqiqat obyektiinin gilli qruntlarının mineral tərkibi¹ tədqiq edilmiş, alınmış laboratoriya təhlilinin nəticələri əsasında onların kimyəvi tərkibində $\frac{\text{SiO}_2}{\text{R}_2\text{O}_3}$ nisbəti də araşdırılmış və cədvəl 1-3 tərtib olunmuşdur.

Cədvəl 1
Taxtakörpü-Ceyranbatan magistral kanalının trasinin gilli qruntlarının mineralozi tərkib analizlərinin nəticələri, %-la

Quyuların nömrəsi və piketlər	Götürüləmə dərinliyi, m	S.Q. Vişnyakova görə qrunutun adı	Rəngi	Na_2O	MgO	Al_2O_3	SiO_2	P_2O_5	SO_3	K_2O	CaO	TiO_2	MnO	Fe_2O_3	YTİ
1 (PK780+00-PK790+00)	5,3-5,5	Əhəngli gil	Qırmızı	1,66	1,46	11,62	58,41	0,014	0,134	2,950	9,05	0,69	0,229	5,54	8,22
7 (PK770+00-PK660+00)	5,2-5,5	Əhəngli gil	Tünd boz	1,76	1,06	11,19	60,35	0,075	0,650	2,510	7,59	0,771	0,216	6,19	7,45
2 (dükər)	2,0-2,2	Əhəngli gil	Qırmızı	1,85	1,53	13,28	52,45	0,075	0,035	2,892	12,95	0,880	0,259	5,57	8,21
4 (PK 660+00)	5,5-5,8	Gilli mergel	Açıq boz	0,68	1,56	10,61	48,34	0,014	0,229	2,459	18,21	0,693	0,092	3,83	13,25
3 (PK660+00)	5,2-5,4	Mergel	Açıq sanırılı	0,25	1,35	4,28	35,64	0,070	0,189	2,356	30,91	0,407	0,070	2,27	22,13
PK770+00-PK790+00	4,0-5,0	Mergel	Açıq qırmızı	0,34	1,46	3,28	34,06	0,183	0,021	1,438	33,16	0,367	0,101	2,16	23,37
1(PK560+00-PK570+00)	5,4-5,6	Əhəngli gil	Tünd boz	1,96	1,54	12,46	52,92	0,073	0,992	2,926	12,54	0,825	0,498	5,14	8,02
PK660+00-PK770+00	4,0-6,0	Əhəngli gil	Boz	1,89	1,56	12,07	55,53	0,070	0,043	2,340	12,25	0,790	0,069	5,12	8,26
6(PK660+00-PK770+00)	5,7-6,0	Gilli mergel	Boz	0,36	1,06	7,34	46,01	0,014	0,124	2,379	22,31	0,610	0,064	3,79	15,86
5(PK660+00-PK770+00)	2,5-2,7	Gilli mergel	Tünd boz	0,74	1,41	12,06	52,34	0,075	0,496	2,542	14,64	0,782	0,206	4,31	10,36

Qeyd: YTİ-950 % -də üçün komponentlərin miqdəri

Cədvəl 2

Sıra № si	Quyuların nömrəsi və piketlər	Götürüləmə dərinliyi, m	S.Q. Vişnyakova görə qrunutun adı	Mineralozi tərkibi, %-la								$\text{CaSO}_4 \cdot 2\text{H}_2\text{O}$ (gips)
				SiO_2 (α-kvars)	Al_2O_3 (kalsit)	Gil qrupu		Çöl spatu	$\text{CaSO}_4 \cdot 2\text{H}_2\text{O}$ (gips)			
						Montmorillonit	kaolinit					
1	1(PK780+00-PK790+00)	5,3-5,5	Əhəngli gil	35	15	25	20	5	-	-		
2	7(PK770+00-PK660+00)	5,2-5,5	Əhəngli gil	35	15	20	20	5	3	-		
3	2 (dükər)	2,0-2,2	Əhəngli gil	30	25	25	15	5	-	-		
4	4 (PK 660+00)	5,5-5,8	Gilli mergel	20	35	30	10	5	-	-		
5	3 (PK660+00)	5,2-5,4	Mergel	20	55	10	10	5	-	-		
6	PK770+00-PK790+00	4,0-5,0	Mergel	20	60	10	-	5	-	-		
7	1(PK560+00-PK570+00)	5,4-5,6	Əhəngli gil	40	20	20	15	5	3	-		
8	PK660+00-PK770+00	4,0-6,0	Əhəngli gil	25	20	40	15	-	-	-		
9	6(PK660+00-PK770+00)	5,7-6,0	Gilli mergel	25	40	20	10	5	-	-		
10	5(PK660+00-PK770+00)	2,5-2,7	Gilli mergel	35	30	15	15	5	-	-		

Cədvəl 3

Nümunələrin № si	Götürüləmə dərinliyi, m	S.Q. Vişnyakova görə qrunutun adı	Rəngi	SiO_2 , mol	Al_2O_3 , mol	Fe_2O_3 mol	R_2O_3 , mol	$\frac{\text{SiO}_2}{\text{R}_2\text{O}_3}$
1 (PK780+00-PK790+00)	5,3-5,5	Əhəngli gil	Qırmızı	0,972	0,114	0,035	0,149	6,54
7 (PK770+00-PK660+00)	5,2-5,5	Əhəngli gil	Tünd boz	1,004	0,110	0,039	0,149	6,76
2 (dükər)	2,0-2,2	Əhəngli gil	Qırmızı	0,873	0,130	0,035	0,165	5,29

¹ "Qrunt GeoLtd" şirkəti tərəfindən 2011-ci ildə aparılmış mühəndisi-geoloji axtarış-kəşfiyyat işləri əsasında tərtib edilmiş "Taxtakörpü-Ceyranbatan su kanalı boyu aparılmış mühəndisi-geoloji tədqiqatların nəticələrinə dair" Hesabat, Bakı, 2011.

4 (PK 660+00)	5,5-5,8	Gilli mergel	Açıq boz	0,805	0,104	0,024	0,128	6,28
3 (PK660+00)	5,2-5,4	Mergel	Açıq sarımtıl	0,593	0,042	0,014	0,056	10,56
PK770+00-PK790+00	4,0-5,0	Mergel	Açıq qırızı	0,567	0,032	0,014	0,046	12,41
1(PK560+00-PK570+00)	5,4-5,6	Əhəngli gil	Tünd boz	0,881	0,122	0,032	0,154	5,71
PK660+00-PK770+00	4,0-6,0	Əhəngli gil	Boz	0,924	0,118	0,032	0,150	6,14
6(PK660+00-PK770+00)	5,7-6,0	Gilli mergel	Boz	0,766	0,072	0,024	0,096	8,00
5(PK660+00-PK770+00)	2,5-2,7	Gilli mergel	Tünd boz	0,871	0,118	0,027	0,145	6,00

Cədvəl 3-ə əsasən, demək olar ki, gilli qruntların mineraloji tərkibində iştirak edən gil mineralı qrupunda montmorillonit gilləri üstünlük təşkil edirlər. Tədqiqat obyektiindən götürülmüş qrunt nümunələrinin kolloid-kimyəvi xüsusiyyətləri və plastikliyi arasında əlaqə, yəni V.A.Prikloniskiyə [2] (Prikloniski V.A., Qruntovedeniye, 1949, s. 277) görə plastiklik göstəricisi, A.V.Skemptona [12] görə (Skempton A.V., 1953) isə kolloid aktivliyi göstəricisi də araşdırılmışdır. Məlum olduğu kimi bu göstərici müxtəlif kolloid-kimyəvi aktivliyi malik olan mineralların gilli qrunutun incə dispers hissəsində nisbi tərkibini səciyyələndirir. Həmin göstərici aşağıdakı düstur ilə təyin olunur.

$$A_k = \frac{W_L - W_p}{M_c} = \frac{W_p}{M_c}, \quad (1)$$

Burada A_k -kolloid aktivliyi göstəricisi, W_L -plastikliyin yuxarı (axiciliq) həddi (%), W_p -plastikliyin aşağı həddi (%), M_c -qruntda gil hissəciklərinin ($<0,002$ mm) miqdari (%), $!_p$ -plastiklik ədədidir (%).

A_k göstəricisinə görə gilli qruntlar üç qrupa ayrılırlar:

1) $A_k > 1,25$ -yüksek kolloid aktivliyinə malik olan qruntlar (yüksek aktiv hidrofil gillər, adətən montmorillonitlər);

2) $1,25 > A_k > 0,75$ -orta kolloid aktivliyinə malik olan qruntlar (normal aktiv gillər);

3) $A_k < 0,75$ - az kolloid aktivliyinə malik olan qruntlar (aktiv olmayan, zəif hidrofil gillər, adətən kaolinitlər).

Plastiklik ədədi (kolloid aktivliyi göstəricisi) qrunt tərkibində iştirak edən gil hissəciklərinin plastiklik xüsusiyyətini səciyyələndirir və bütövlükdə qrunutun plastiklik xüsusiyyətini müəyyən edir. Yüksek kolloid aktivliyinə malik olan gillər yüksək nəmlilik tutumuna malikdirlər və su ilə islandıqla şışırlar.

Tədqiq edilən qruntlarda hidrofillik göstəricisi də araşdırılmışdır. Hidrofillik göstəricisi dedikdə qrunutun plastikliyinin yuxarı həddi (axiciliq həddi) nəmliliyinin qrunt tərkibindəki gil hissəciklərinin miqdarına nisbəti nəzərdə tutulur. Aparılmış müvafiq tədqiqatlar əsasında cədvəl 4 tərtib edilmişdir. Cədvəl 4-ə əsasən demək olar ki, tədqiq olunan qruntlar, əsasən, orta kolloid aktivliyinə malik olub, hidrofillidirlər. Baxmayaraq ki, qrunt tərkibində gil minerallarının ümumi miqdari 55 %-ə qədərdir, montmorillonit gil minerallarının miqdarı 40 %-ə qədər çatır. Bu isə onların yüksək şismə təzyiqinə və yüksək

şismə olmasına səbəb olmuşdur.

Cədvəl 4

Kanalın başlangıcından hesab lançaqja qrun tutumunun götürüldüyü mənzərə	nismətinin götürülmə dərəcəsi, m	Plastiklik, %			Təbii həmlilik, %	Nəmlik dərəcəsi	Qrunut məməmatlılığı	Qrunut məməmatlılık əmsali, v.h.	Sərbəst nühi şismə, v.h.	Qrunut şismə texziyi, kQ/m ²	Qrunut kolloid aktivliyi (plastiklik göstəricisi)	Qrunut hidrofilliyi	Qrunut adı
		Yuxarı həddi	Aşağı həddi	Plastiklik ədədi									
		%	%	z									
PK560+00- PK570+00	5,4-5,6	49,0	19,0	30,0	13,0	0,56	38,69	0,631	0,134	3,4	0,857	1,400	Bərk gil
PK410+00- PK410+442 Duker	2,0-2,2	45,0	15,0	30,0	11,0	0,36	45,30	0,828	0,095	3,0	0,750	1,125	Bərk gil
3 (PK570+00- PK660+00)	5,2-5,5	52,0	21,0	31,0	14,0	0,46	45,60	0,838	0,128	2,6	1,500	2,600	Bərk gil
6(PK570+00- PK660+00)	5,5-5,8	48,0	20,0	28,0	10,0	0,39	41,20	0,701	0,073	2,0	0,700	1,200	Bərk gil
7 (PK660+00- PK770+00)	2,5-2,7	42,0	19,0	23,0	12,0	0,50	39,42	0,651	0,133	3,90	0,767	1,400	Bərk gil
5 (PK660+00- PK770+00)	5,2-5,5	50,0	20,0	30,0	13,0	0,54	39,8	0,661	0,151	3,8	0,750	1,250	Bərk gil
4 (PK660+00- PK770+00)	5,7-6,0	47,00	17,00	30,00	11,00	0,36	45,30	0,828	0,112	1,5	1,000	1,567	Bərk gil
PK770+00,Duker	2,0-2,1	48,0	20,0	28,0	15,0	0,60	40,5	0,681	0,079	2,4	0,700	1,200	Bərk gil
PK780+00- PK790+00	5,3-5,5	51,0	19,0	32,0	13,0	0,59	37,6	0,603	0,127	>6	0,711	1,133	Bərk gil
PK790+00- PK1000+00	5,2-6,0	46,0- 66,0	21,0- 30,0	25,0- 40,0	16,0- 29,0	0,61- 0,96	42,0- 45,3	0,691- 0,828	0,110- 0,176	2,9->6	0,556- 0,889	1,022- 1,467	Bərk gil

Cədvəl 2, cədvəl 3 və cədvəl 4-ə əsasən demək olar ki, tədqiq olunan magistral kanalın PK410+00-PK410+442 və PK780+00-PK790+00 hissələrində qırmızırəngli əhəngli gillər, PK560+00-PK570+00 və PK660+00-PK770+00 hissələrində tünd boz əhəngli gillər, PK660+00-PK770+00 hissəsində boz rəngli əhəngli gillər, PK660+00-PK770+00 hissəsində boz gilli mergellər həm kolloid aktivliyinə, həm hidrofilliyyinə, həmçinin plastiklik ədədine görə yüksək göstəriciyə malik olub, bu qruntlar xarici təsirə qarşı həssas xüsusiyyəti qəbul edilməlidirlər.

Qeyd edildiyi kimi, tədqiqat obyekti qruntlarının tərkibində gil qrupu minerallarından montmorillonit və kaolinit gilləri iştirak edirlər. Montmorillonit gillərinin kaolinit gillərindən fərqli xüsusiyyətlərdən biri onlarda absorbсиyanın baş verməsidir. Belə ki, onların nəmliliyi artıraq mineralın kristallik strukturunu təşkil edən paketiərin aralarına su molekulları daha çox daxil olur və biri-birindən daha çox aralanırlar. Montmorillonit gil qrupunun kristallik strukturunda tetraedrik və oktaedrik torlar arasında qarşılıqlı təsirdə olan atomlar biri-birinin valentliyini tam kompensasiya etmədiyindən, adətən 0,66-ya bərabər

mənfi yük artıqlığı (bu əlavə yükün qiyməti kimyəvi tərkibdən asılı olaraq dəyişə bilər) əmələ gəlir ki, mineralın strukturuna daxil olan iki qonşu laylar biri-birini elektrostatik qüvvə ilə itələyirlər [4, 5]. Nəticədə su molekulları və ya əks işarəli ionların (kationların) daxil olması, absorbsiya etməsi üçün əlverişli şərait formalasmış olur. Bu kationlar mənfi yük artıqlığını neytrallaşdırmaqla bərabər, ətraf mühitin məhlulları ilə mübadilə etmək imkanına malikdirlər və mübadilə kationları adlanırlar. Bu kationlar həm mineral əmələ gelərkən, həm də sonradan tərkibə daxil ola və mübadilə edə bilərlər. Bu səbəbdən həmin gillərin uduyu kompleksində Na^+ ionunun iştirakı ilə onların şismə qabiliyyəti yüksəlir. Ona görə də, şəxən qruntlarda şismə deformasiyasının tədqiqi həmin qruntların mineraloji tərkibinin, uduyu kompleksində iştirak edən kationların təyini ilə birlikdə aparılmalıdır.

Bəzi tədqiqatçılar tərəfindən aparılmış tədqiqatlarla [6] müəyyən olunmuşdur ki, su ilə qarşılıqlı təmasda olan şəxən qruntların qalınlığı artıraq şismə prosesinin davametmə müddəti də uzanır. Belə ki, laboratoriya şəraitində 2-2,5 sm qalınlığında nümunələrdə şismənin 70-80 %-i birinci sutka ərzində, tam şismə isə 3-4 sutkadan sonra başa çatdığı halda, qalınlığı 6-8 m və daha çox olan gil təbəqələrində həm şismə, həm də konsolidasiya prosesi illərlə davam edir.

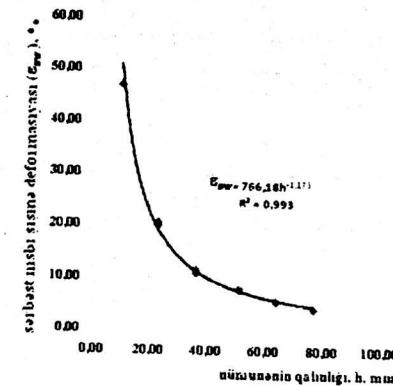
Yuxarıda qeyd edilən məsələlərin öyrənilməsi, həmçinin qrunutun fiziki xassə göstəriciləri ilə onların şismə deformasiyası və şismə təzyiqi arasında riyazi-statistik asılılığının müəyyən edilməsi məqsədi ilə tədqiqat obyektiində götürülmüş qrunt nümunələrinin üzərində müvafiq tədqiqatlar aparılmışdır. Eyni mineraloji tərkibə malik olan qrunt nümunələrinin müxtəlif hündürlüyü, məsaməlilik əmsalına, plastiklik ədədinə uyğun şismə deformasiyası və şismə təzyiqi təyin edilmiş və onlar arasında empirik asılılıqlar müəyyən edilmişdir.

Müvafiq tədqiqatlar aşağıdakı kimi yerinə yetirilmişdir:

Eyni petroqrafik xüsusiyyətli gilli qrunt nümunələrinin ümumi qəbul edilmiş metodikalar əsasında fiziki xassələri təyin edildikdən sonra, onların şismə deformasiyası PNQ cihazında, şismə təzyiqi isə kompressiya (odometrdə) cihazında öyrənilmişdir. Şismə təzyiqinin təyini zamanı odometrdə su ilə islanmaqla şismə qrunut, pillələrlə xarici yük verməklə, tələb olunan təzyiq altında sıxılmışdır. Qrunutun üzərinə ötürülen yükün hər bir pilləsi altında onda yaranan deformasiya stabilleşdikdən sonra, yükün növbəti pilləsi əlavə edilmişdir. Şismə deformasiyasının sönməsinə uyğun gələn xarici yükün qiyməti şismə təzyiqinin qiyməti kimi qəbul olunmuşdur.

Başlangıç nəmliliyi eyni olan qruntların sərbəst nisbi şismə deformasiyası qrunut nümunələrinin hündürlüyündən asılı olaraq tədqiq edilmiş, alınmış sınaq nəticələrinin riyazi-statistik təhlili yerinə yetirilmişdir. Aparılmış təhlil əsasında sərbəst nisbi şismə deformasiyasının qrunut nümunələrinin hündürlüyündən asılı olaraq dəyişməsinin natural

üslü qüvvə funksiyası şəklində asılılığı üzrə approksimasiyanın dəqiqliyinin $R^2=0,993$ olduğu müəyyən edilmişdir və həmin riyazi-statistik asılılıq aşağıdakı kimidir (şəkil 1).



Şəkil 1. Qrunutun qalınlığı ilə sərbəst nisbi şismə deformasiyası arasında asılılıq

$$\epsilon_{sw} = 766,18h^{-1,176} \quad (2)$$

Burada:

ϵ_{sw} -sərbəst nisbi şismə deformasiyası, %;
h-nümunənin qalınlığı, mm.

Aparılmış laboratoriya tədqiqatları əsasında məlum olmuşdur ki, tədqiq olunan qruntlarda sərbəst nisbi şismə zamanı şismə deformasiyası qrunut səthindən daxilinə doğru nümunənin qalınlığının yalnız müəyyən hissəsində baş verir. Bu qruntlarda şismə zamanı nəmliliyin qrunutun qalınlığı üzrə bərabər paylanması şərait yaranmır. Çünkü islanma sahəsində qrunutun şisməsi hesabına süzülmə əmsalının azalması ilə əlaqədar olaraq, növbəti təbəqənin islanması üçün imkan yaranmır. Misal olaraq, əgər qrunutun 10 mm-lık təbəqəsində (qrunut altdan və üstdən islanğına görə 5 mm-lük qat islanğından) daha çox sərbəst mütləq şismə deformasiyası (4,7 mm) yarandığı halda, 77 mm-lık təbəqədə də həmin sərbəst mütləq şismədən cüzi fərqli şismə deformasiyası yaranır. Qrunut məsamələrində suyun hərəkəti şismə ilə əlaqədar olaraq çətinləşdiyindən, su ilə təmasda olan hissədə qrunutun şisməsi səthdən qrunutun mərkəzinə doğru getdikcə azalır və səthdən müəyyən uzaqlıqda qrunutun şisməsi sıfır qədər azalır.

Tədqiqat obyekti qruntlarında şismə təzyiqi ilə onların xassə göstəriciləri arasında riyazi-statistik asılılığının müəyyən edilməsi üçün aparılmış laboratoriya tədqiqatlarının nəticələri MS Excel elektron cədvəl prosessoru vasitəsilə təhlil edilmişdir. Həmin təhlillər

əsasında məlum olmuşdur ki, nisbi sərbəst şısmə deformasiyası ilə şısmə təzyiqi və plastiklik ədədi arasında daha sıx əlaqə mövcuddur. Korrelyasiya təhlili cədvəl 5-də təsvir edilmişdir.

Şışən gilli qrunutun şısmənin son həddində uyğun məsaməlilik əmsali ilə xassə göstəricilərinin korrelyasiya təhlili

	J_p	W	ρ_W	e_0	$e_{p=0,sa}$
J_p	1				
W	0,352337	1			
ρ_W	-0,14193	0,090296	1		
e_0	0,337588	0,274895	0,003973	1	
$e_{p=0,sa}$	0,585616	0,340943	-0,00269	0,866912	1

Cədvəl 6

	W	ρ_W	e_0	J_p	P_s
W	1				
ρ_W	0,241244	1			
e_0	0,274895	-0,86143	1		
J_p	0,352337	-0,12826	0,337588	1	
P_s	0,214208	0,375198	-0,24521	0,524609	1

Taxtakörpü-Ceyranbatan kanalı trası boyu şışən qrunut nümunələri üzərində laboratoriya sınaqlarının nəticələri əsasında sərbəst şısmə zamanı şısmənin son qiymətinə uyğun məsaməlilik əmsali ilə qrunutun təbii yatırımda malik olduğu müvafiq xassə göstəriciləri arasında çoxhədli regressiya təhlili aparılmışdır. Qrunutun sərbəst şısməsinin son qiymətinə uyğun məsaməlilik əmsalına təsir edən amillər arasında mineral tərkiblə bərabər, təbii yatırımda sıxlıq, təbii nəmlik, plastiklik ədədi və təbii məsaməlilik əmsali əsas kimi götürülmüşdür. Regressiya təhlili 133 sınağın nəticələri əsasında yerinə yetirilmişdir. Bu halda alınmış regressiya əlaqəsi sıx və funksional asılılıq yaxın olmuşdur. Yəni çoxhədli $R \approx 0,99$, $R^2 \approx 0,99$, korrektə edilmiş $R^2 \approx 0,99$, standart $x_{\text{eta}} \approx 0,055$ olmuşdur. Alınmış asılılıq aşağıdakı kimidir.

$$e_{p=0,sa} = 0,6612 \cdot J_p + 0,08786 \cdot W + 0,00036 \cdot \rho_W + 0,9349 \cdot e_0 \quad (3)$$

Eyni qayda ilə həmin məlumatlar əsasında qrunutun şısmə təzyiqi ilə fiziki xassə göstəriciləri arasında asılılıq isə

$$P_s = 14,62263 \cdot J_p + 2,700071 \cdot W + 1,203006 \cdot \rho_W - 5,51593 \cdot e_0 \quad (4)$$

şəklinde ifadə olunmuşdur. Bu halda $R \approx 0,928$, $R^2 \approx 0,861$, normalaşdırılmış $R^2 \approx 0,85$, standart $x_{\text{eta}} \approx 1,186$ olmuşdur.

(3)–(4) riyazi-statistik asılılıqlarında şərti işaretərlər:

P_s -qrunutun şısmə təzyiqi, kQ/sm^2 ,

e_0 və $e_{p=0,sa}$ -uyğun olaraq qrunutun təbii şəraitdə və su ilə islandıqdan sonra sərbəst şısmənin son həddində uyğun məsaməlilik əmsali, ədəd (tamın hissələri ilə);

J_p -qrunutun plastiklik ədədi, ədəd (tamın hissələri ilə);

W -qrunutun nəmliyi, ədəd (tamın hissələri ilə);

Beləliklə, kanalın trası üzrə təşəkkül tapmış və onun istismar şəraitini çətinləşdirən şışən gilli qrunutların şısmə ilə əlaqəli müvafiq xassə göstəricilərini lazımi dəqiqliklə ilkin xassə göstəriciləri əsasında hesablamaq olar.

Qruntlarda sərbəst nisbi şısmə deformasiyasını şısmənin sonuna uyğun qrunut skeletinin sıxlığını və ya məsaməlilik əmsalını bilməklə də hesablamaq olar. Bunun üçün aşağıdakı məsələnin həllinə nəzər salaq.

Fərzi edək ki, oturacağının sahəsi S , başlangıç hündürlüyü h_0 olan qrunut su ilə isladıldıqda, onda yana genişlənmə baş vermir və həcm artımı yalnız hündürlük artımı hesabına yaranır. Bu zaman onun hündürlüyü h olur. Onda şısmədən əvvəl və sonra qrunut skeletinin sıxlığı ilə qrunut nümunəsinin başlangıç hündürlüyü arasında riyazi əlaqə aşağıdakı kimi olacaqdır.

$$\rho_{dc} = \frac{g_{sk}}{V_q} = \frac{g_{sk}}{S \cdot h_0}, h_0 = \frac{g_{sk}}{S \cdot \rho_{dc}}, \rho_{ds} = \frac{g_{sk}}{V_q} = \frac{g_{sk}}{S \cdot h}, h' = \frac{g_{sk}}{S \cdot \rho_{ds}} \quad (5)$$

Burada:

ρ_{dc} və ρ_{ds} -uyğun olaraq, islanmadan əvvəl və şısmənin sonunda qrunutun skeletinin sıxlığı, q/sm^3 ;

V_q və V_s -uyğun olaraq, götürülmüş qrunut nümunəsinin şısmədən əvvəl və sonra həcmi, sm^3 ;

g_{sk} -qrunut skeletinin kütləsi, q ;

Onda sərbəst nisbi şısmə deformasiyasını aşağıdakı düsturla hesablamaq olar:

$$\epsilon_{sw} = \frac{h' - h_0}{h_0} = \frac{\frac{g_{sk}}{S \cdot \rho_{dc}} - \frac{g_{sk}}{S \cdot \rho_{ds}}}{\frac{g_{sk}}{S \cdot \rho_{dc}}} = \frac{\frac{g_{sk} \cdot \rho_{dc} - g_{sk} \cdot \rho_{ds}}{S \cdot \rho_{dc}}}{\frac{g_{sk}}{S \cdot \rho_{dc}}} = \frac{\rho_{dc} - \rho_{ds}}{\rho_{dc}} \quad (6)$$

Qrunutun təbii vəziyyətinə uyğun məsaməlilik əmsali ilə skeletinin sıxlığı arasında aşağıdakı asılılıq mövcud olduğundan,

$$e_0 = \frac{\rho_s - \rho_{dc}}{\rho_{dc}}, e_0 \cdot \rho_{dc} = \rho_s - \rho_{dc}, \rho_{dc} = \frac{\rho_s}{1 + e_0} \quad (7)$$

Burada:

ρ_{dc} -qrunutun bərk fazasının sıxlığı (mütləq sıxlıq), q/sm^3 ;

e_0 və e_s -uyğun olaraq, qrunut şısmədən əvvəl və sonra məsaməlilik əmsali, ədəd; Digər şərti işaretərlər əvvəlki düsturlarla eynidir.

(7) düsturuna analogi olaraq, şısmış qrunutun skeletinin sıxlığını aşağıdakı düsturla hesablamaq olar:

$$\rho_{ds} = \frac{\rho_s}{1 + e_s}. \quad (3)$$

Əgər (6)-də (7) və (8) asılılıqlarını nəzərə alsaq, onda sərbəst nisbi şismə deformasiyasını qrunutun təbii şəraitdəki və şismə nəmliyinə uyğun məsaməlilik əmsalları əsasında aşağıdakı düsturla hesablamaq olar:

$$\varepsilon_{sw} = \frac{\frac{\rho_s}{1 + e_0} - \frac{\rho_s}{1 + e_s}}{\frac{\rho_s}{1 + e_s}} - \frac{\frac{\rho_s(1 + e_s - 1 - e_0)}{(1 + e_0) \cdot (1 + e_s)} - \frac{e_s - e_0}{1 + e_0}}{\frac{\rho_s}{1 + e_s}}. \quad (9)$$

(9) düsturunu başqa riyazi asılılıq əsasında da almaq olar. Məlum olduğu kimi yana genişlənmə olmadan yük altında şəxən qruntlarda hər bir yük artımına uyğun məsaməlilik əmsalının hesablanması düsturu aşağıdakı kimiidir [5, 8]:

$$e_i = e_0 + \frac{\Delta h}{h_0} (1 + e_0). \quad (10)$$

Burada:

e_i - i deformasiyasına uyğun məsaməlilik əmsali, ədəd;

Δh -qrunut şismə deformasiyasının mütləq qiyməti, mm;

h_0 -qrunut nümunəsinin ilkin hündürlüyü, mm;

$\frac{\Delta h}{h_0}$ -xarici yükün hər bir qiymətinə uyğun nisbi deformasiya;

Digər şərti işaretlər əvvəlkilərlə eynidir.

Əgər (10) düsturunda $\frac{\Delta h}{h_0}$ sərbəst nisbi şismə kimi qəbul olunarsa, onda (9) düsturu alınar.

Qrunut şismə deformasiyasının sonuna uyğun məsaməlilik əmsali üçün (10) düsturunda $e_i = e_s = e_{p=0.5at}$ və $\frac{\Delta h}{h_0} = \varepsilon_{sw}$ olduğundan, (9) düsturu alınır. Deməli, qrunutun başlangıç və son məsaməlilik əmsalını bilməklə, sərbəst nisbi şismə deformasiyasını (9) düsturu ilə hesablamaq olar. Bunun üçün qrunut təbii struktura və nəmliyə uyğun məsaməlilik əmsalını təyin etməklə, şismənin son həddinə uyğun məsaməlilik əmsalını isə (3) empirik asılılığı əsasında hesablamaqla, (9) düsturu əsasında sərbəst nisbi şismə deformasiyasını hesablamaq olar.

Nəticə. Aparılmış təhlillər əsasında aşağıdakı nəticələrə gəlmək olar:

-Taxtakörpü-Ceyranbatan kanalının keçdiyi ərazilərdə gilli qruntların üstünlük təşkil etməsi, yüksək şismə xüsusiyyətinə malik olması kanalın istismarı üçün daim çətinlik yaradıcı amil kimi qiymətləndirilməlidir;

-gilli qruntların sərbəst şisməsi zamanı şismə deformasiyasının mütləq qiyməti təbəqənin qalınlığı artdıqca artsa da, sərbəst nisbi şismə deformasiyası qrunut təbəqəsinin

qalınlığının artması ilə üstlü qanunla azalır və bu səthdən daxilə doğru nəmliyin paylanması azalması ilə əlaqədardır;

-qrunutun başlangıç məsaməlilik əmsalının qiymətini təyin etməklə və sərbəst şisməsinin son həddinə uyğun məsaməlilik əmsalının qiymətini isə (3) düsturu ilə hesablamaqla nisbi sərbəst şismə deformasiyasının qiymətini (9) düsturu ilə hesablamaq olar;

-qrunutun şismə təzyiqini isə qrunutun müvafiq başlangıç xarakteristikaları əsasında (4) düsturu ilə hesablamaq olar.

İstifadə olunmuş ədəbiyyat:

1. Ломтадзе В.Д. Инженерная геология. Инженерная петрология. Л.: «Недра», 1981, 511 с.
2. Приклонский В.А. Грунтоведение. Москва: ГОСГЕОТЕХИЗДАТ, 1955, часть первая. 430 с.
3. Рентгеноископические методы изучения и структуры глинистых минералов. (под ред. Г.Брауна) Мир. М.: 1965, 599 с.
4. Теоретические основы инженерной геологии. Физико-химические основы /Под ред. Акад. Сергеева Е. М.: Недра, 1985.-288 с.
5. Трофимов В.Т., Королев В.А., Вознесенский Е.А., Голодковская Г.А., Васильчук Ю.К., Зиангиров Р.С. Грунтоведение. Москва: «Наука», 2005, 1024 с.
6. Сарма В.Б. Изменение физико-механических свойств глинистых грунтов при набухании и их замачивание в фундаментостроении (на примере исследования Хвалынских глин). Докторская дисс. Москва, 1967.
7. Gratchev I., Towhata I., Compressibility of soils containing kaolinite in acidic environments // KSCE Journal of Civil Engineering.-2016.-V. 20. № 2.- pp 623–630
8. Holtz, W.G. Expansive Clas-Properties and Problems. Quartely of the Colorado School of Mines, 1973. 54(4). pp. 89-125.
9. Ilknur B., Sanan G. Effects of soil pulverization quality on lime stabilization of expansive clay // Environ Earth Sciences. – 2010. -V.60, pp.1137–1151,
10. Muzahim M., Suhail K., Jean-Francois A. Microstructure and geotechnical properties of lime-treated expansive clayey soil // Engineering Geology.- 2012. -V.118, pp.17–27.
11. Reyes Martinez Belchior, I.M.; Casagrande, M.D.T.; Zomberg, J.G. Swelling Behavior Evaluation of Lime-Treated Expansive Soil through Centrifuge Test. J.Mater. Civ. Eng. 2017, 29, 04017240
12. Skempton, A.W., The Colloidal activity of clays; Proc. 3rd Int. Conf. Soil Mechanics and Foundation Engineering (London), 1953.-1, 47–61.
13. Wang, Y. and Siu, W. Structure characteristics and mechanical properties of kaolinite soils. 1. Effects of structure on mechanical properties // Canadian Geotechnical Journal.-2006. Vol. 43, No. 6, pp. 587–600, DOI: 10.1139/t06-026.

ХАРАКТЕРНЫЕ ОСОБЕННОСТИ ГЛИНИСТЫХ ГРУНТОВ В ЗОНЕ ВЛИЯНИЯ КАНАЛА ТАХТАКЕРПО-ДЖЕЙРАНБАТАН

Резюме. В данной статье рассматриваются материалы результатов полевых и лабораторных исследований по глинистым грунтам, распространенным на территориях зоны влияния магистрального канала Тахтакерпю-Джейранбатан, проведенные в ходе изучения инженерно-геологических условий трассы канала при его проектировании и эксплуатации. Водно-физико-механические свойства и минералогический состав глинистых грунтов

изучены по общепринятой в инженерной геологии и минералогии методике. Выявлено что в составе данных грунтов монтмориллонитовых глин 10-40 %, каолинитовых глин 10-20 %. Также выявлено, что увеличение толщины слоя глинистых грунтов приводит к уменьшению относительной деформации набухания и это связано с неравномерным распределением влаги по объему грунта при его набухании, т.е. уменьшается коэффициент фильтрации с увеличением деформации набухания.

Был проведен корреляционный анализ физико-механических характеристик грунтов и определена связь между характеристиками набухания и исходными водно-физическими характеристиками грунтов. Характеристики набухания с достаточной точностью быстро и легко можно определить с помощью уравнения (3)-(4) и (9), на основе исходных водно-физических характеристик грунтов.

Ключевые слова: грунт, канал, глина, набухание грунта, относительная деформация набухания, давление набухания, регрессия, корреляция.

CHARACTERISTIC FEATURES OF CLAY SOILS IN THE ZONE OF INFLUENCE OF THE TAKHTAKORPU-JEYRANBATAN CANAL

The article deals with the materials of the results of field and laboratory studies on clay soils available in the territories affected by the Takhtakorpu-Jeyranbatan main channel, as performed in the course of the study of the geotechnical conditions of the channel upon its design and operation. The aqua-phasicomechanical properties and the mineralogical composition of clay soils are studied according to the common engineering geology and mineralogy procedures. It has found that the composition of such soils includes 10-40% montmorillonite clays, and 10-20% kaolinite clays. It has also found that an increase in the thickness of a layer of clay soils results in a decrease in the relative swelling deformation and this is due to the uneven distribution of moisture throughout the soil during its swelling, i.e. decreases the filtration coefficient as a result of increasing the swelling deformation.

A correlation analysis of the physicomechanical characteristics of the soil was carried out and the relationship between the swelling characteristics and the initial water-physical characteristics of the soil was determined. The swelling characteristics can be quickly and easily determined with sufficient accuracy, using equation (3) - (4) and (9), based on the initial water-physical characteristics of the soil.

Keywords: soil, channel, clay, soil swelling, relative deformation of swelling, pressure of swelling, regression, correlation.

Redaksiyaya daxil olma: 27.11-2020-ci il

Təkrar işlənməyə göndərilmə: 04.12-2020-ci il

Çapa qəbul edilmə: 10.12-2020-ci il