

ტექნიკური დაგალება

საინჟინრო-გეოლოგიური კვლევის ჩასატარებლად

**ობიექტის დასახელება – ოვატრისა და კინოს უნივერსიტეტის შენობის
რეკონსტრუქცია.**

დამკვეთი – შპს „არქიტექტონიკი“.

ობიექტის მდებარეობა – ქ. თბილისი, რუსთაველის გამზირი №19.

დაპროექტების სტადია – სამუშაო დოკუმენტაცია.

შენობის კლასი პასუხისმგებლობის მიხედვით – მეორე.

პროექტით გათვალისწინებულია არსებული შენობის რეკონსტრუქცია.

**ჩატარდეს საინჟინრო გეოლოგიური კვლევა და დადგინდეს შენობის
დაფუძნების პირობები (საძირკვლის ტიპი, ზომები, ფუძის გრუნტი).**

**საინჟინრო გეოლოგიური კვლევის დოკუმენტაცია (დასკვნა), წარმოდგენილი
იქნეს აგინძული 2 ეგზემპლარად და ელექტრონულ გერსიაში.**

დანართი: უბნის ტოპოგეგმა 1:500 მასშტაბში.

პროექტის კონსტრუქტორი

გ. ცომაია

**ქ. თბილისში, რუსთაველის გამზირის №19-ში თეატრისა და პინოს
უნივერსიტეტის შენობის ოპერსტრუქციის პროექტისთვის ჩატარებული
საინიციატივო გეოლოგიური კვლევის შედეგები**

შპს „არქიტექტო“-ს დაკვეთით (დაკვეთა №104/2015), შპს „ახალი
საქალაქმშენპროექტის“ საინჟინრო გეოლოგიური კვლევების განყოფილებამ
2015 წლის აპრილ-მაისში, ქ. თბილისში, რუსთაველის გამზირის №19-ში
თეატრისა და კინოს უნივერსიტეტის შენობის რეკონსტრუქციის პროექტისთვის
ჩატარა საინჟინრო გეოლოგიური კვლევა.

კვლევის მიზანს წარმოადგენდა შენობის უბნის საინჟინრო გეოლოგიური
პირობების დახასიათება და შენობის მზიდი კედლების დაფუძნების პირობების
დადგენა.

1999 წელს „კულტპროექტის“ მიერ, აღნიშნული შენობის აღდგენა-
გამაგრებასთან დაკავშირებით, ჩატარებულია საინჟინრო გეოლოგიური კვლევა,
რომლის მასალები მოძიებული იქნა ჩვენს მიერ და გამოყენებულია დასკვნის
შედგენისას. ასევე გამოყენებულია აღნიშნული განყოფილების მიერ წინა
წლებში, უბნის მიმდებარედ ჩატარებული კვლევის მასალები, რომლებიც
დაცულია განყოფილების არქივში.

აღნიშნული მიზნების გადასაწყვეტად, ტექნიკური დავალების და მოქმედი
ნორმატიული დოკუმენტების (სხ და წ 1.02.07-87, პნ 02.01-08) მოთხოვნების
თანახმად, უბანზე, შენობის მზიდი კედლების ძირში, გაითხარა სამი შურვი
№№3, 4 და 5, სიღრმით: №№3 და 4 – 3,0 მ თითოეული, №5 – 4,0 მ. უბნის
ფარგლებში მოხერხდა ასევე ორი ჭაბურღილის გაყვანა – №№1 და 2, სიღრმით
8,0 მ თითოეული.

შურვებით გაშიშვლდა არსებული შენობის მზიდი კედლების საძირკვლები.

ბურღვა ჩატარდა მექანიკური-სვეტური მეთოდით, საბურღი დაზგით
„უგბ-1გს“, 160 მმ-მდე დიამეტრით, მშრალი წესით, კერნის უწყვეტი ამოღებით.

გარდა აღნიშნულისა, ჭრილების აგებისას გამოყენებულია „კულტპროექტის“
მიერ გაყვანილი შურვის და ჭაბურღილის მონაცემები, რომლებიც ჩვენს მიერ
დანომრილია შესაბამისად შურვი №6 და ჭაბურღილი №7.

ჭაბურღილების და შურვების განლაგება მოცემულია შპს „ახალი
საქალაქმშენპროექტის“ ტოპოგრაფიული განყოფილების ტოპოგრაფთა ჯგუფის
მიერ ახლად გადაღებულ ტოპოგეგმაზე (მასშტაბი 1:500), რომლის მიხედვით
შესრულდა მათი გეგმურ-სიმაღლითი მიბმაც.

შურფებში, მზიდი კედლების საძირკვლის ძირიდან და ასევე ჭაბურღილებიდან, ლაბორატორიული შესწავლის მიზნით, აღებულია თიხოვანი გრუნტის დაურღვეველი სტრუქტურის 10 ნიმუში, ხოლო გრუნტის წყლის ქიმიური ანალიზის შესასწავლად კი, ჭაბურღილებიდან აღებულია 2 სინჯი.

გრუნტის ნიმუშების და წყლის სინჯების ლაბორატორიული შესწავლა ჩატარდა განყოფილების გეოტექნიკურ ლაბორატორიაში. შედეგები ერთვის დასკვნას.

სამუშაოების დამთავრების შემდეგ გამონამუშევრები შეივსო ამოღებული და განაბურდი გრუნტით.

გეომორფოლოგიურად ტერიტორია წარმოადგენს მდ. მტკვრის მარჯვენა ნაპირის ჭალისზედა II ტერასას, რომელიც აღმოსავლეთისაკენ ერწყმის ჭალისზედა I ტერასისგან გამოყოფ დამრეც ფერდს.

არსებული და ამჟამად ჩატარებული საველე და ლაბორატორიული სამუშაოების მონაცემების საფუძველზე შედგენილია კვლევითი გამონამუშევრების გეოლოგიურ-ლითოლოგიური სეგმები და უბნის გეოლოგიურ-ლითოლოგიური ჭრილები.

როგორც წარმოდგენილი გრაფიკული მასალიდან ჩანს, უბანზე, არსებული რელიეფიდან 1,6–3,4 მ-ის სიღრმემდე, გავრცელებულია ტექნოგენური-ნაყარი გრუნტი (tQ_{IV}), წარმოდგენილი თიხოვანი გრუნტის, სამშენებლო და საყოფაცხოვრებო ნაგვის ნარევით (ფენა 1). ნაყარის სიმძლავრე დაკავშირებულია საძირკვლების ჩაღრმავებასთან.

ნაყარი გრუნტის ქვეშ, 1,6–3,4 მ-ის სიღრმიდან 5,0–5,7 მ-ის სიღრმემდე, გავრცელებულია დელუვიური (dQ_{IV}) თიხოვანი გრუნტი, წარმოდგენილი მყარი და პლასტიკური კონსისტენციის, თიხნართან ახლომდგომი, ლია ყავისფერი ქვიშნარით (ფენა 2). ქვიშნარების პლასტიკური კონსისტენცია აღინიშნება გრუნტის წყლის დონის სიახლოვეს.

ქვიშნარების ქვეშ, 5,0–5,7 მ-ის სიღრმიდან 5,8–6,4 მ-ის სიღრმემდე, გავრცელებულია ქვიშის 30%-მდე შემავსებლიანი კენჭნაროვანი გრუნტი (ფენა 3). კენჭნაროვანი გრუნტი დამარილიანებულია ამორფული და დაკრისტალებული თაბაშირით. კენჭები კარგად დამუშავებულია და წარმოდგენილია დანალექი და მეტამორფული ქანების მასალით.

კენჭნაროვანი გრუნტი შემოფენილია ზედა ერცენის (P_2^3) ძირითადი ქანებით, წარმოდგენილი ქვიშაქვების და თხელშრეებრივი არგილითების მორიგეობით (ფენა 4). ძირითადი ქანები გამოკვლეულ სიღრმემდე გამოფიტულია, სიღრმეში გამოფიტვის ხარისხი თანდათან კლებულობს.

რაიონში ჩატარებული კვლევების დროს, ძირითადი ქანების წოლის ელემენტების გაზომვით ძირითადი ქანების შრეების დაქანების აზიმუტია ჩდ 320–325°, დახრის კუთხე 25–28°.

უბანი ხასიათდება გრუნტის წყლების არსებობით. წყალი დაფიქსირდა ჭაბურღილებით, არსებული რელიეფიდან 4,4–4,5 მ-ის სიღრმეზე და დამყარდა იმავე დონეზე.

გენეტიკურად გრუნტის წყალი წარმოადგენს ატმოსფერული ნალექების შედეგად ინფილტრირებულ წყალს, რომლის კვებაში მონაწილეობს ასევე ტექნოგენური წყლებიც.

როგორც ზემოთ აღინიშნა, გამონამუშევრებიდან აღებული იყო დაურღვეველი სტრუქტურის თიხოვანი გრუნტის 10 ნიმუში.

ნიმუშებზე ლაბორატორიაში შესწავლილია ფიზიკური მახასიათებლების სრული კომპლექსი. ანალოგიური გრუნტების ფიზიკურ-მექანიკური მახასიათებლები დეტალურად არის შესწავლილი ადრე ჩატარებული კვლევების დროს და ამჟამად ჩატარებული აღნიშნული კვლევები ჩატარდა საკონტროლო მიზნებით. თიხოვანი გრუნტების ფიზიკურ-მექანიკური მახასიათებლების საანგარიშო მნიშვნელობები მიღებულია ადრე ჩატარებული ლაბორატორიული მონაცემების გამოყენებით.

ქვემოთ, ცხრილ 1-ში მოცემულია თიხოვანი გრუნტის ფიზიკური მახასიათებლების ცვალებადობის დიაპაზონი და მათი საშუალო (ნორმატიული) მნიშვნელობები.

ცხრილი 1

Nº Nº	ფიზიკური მახასიათებლები		განზ- ბა	მიღებულ სიდიდეთა დიაპაზონი	საშუალო (ნორმატიული) მნიშვნელობა
1	პლასტიკურობის რიცხვი	I _p	—	0,06 ÷ 0,07	0,06
2	ტენიანობა	W	%	9,4 ÷ 17,1	12,8
3	სიმკვ- რივე	გრუნტის	ρ	გ/ტბ ³	1,48 ÷ 1,70
		მშრალი გრუნტის	ρ _d		1,34 ÷ 1,52
		გრუნტის ნაწილაკების	ρ _s		2,68
4	ფორიანობა	n	%	43,3 ÷ 50,0	46,9
5	ფორიანობის კოეფიციენტი	e	—	0,763 ÷ 1,00	0,88
6	დენადობის მაჩვენებელი	I _L	—	-0,03 ÷ -1,18; 0,08 ÷ 0,18	-0,68; 0,13
7	ტენიანობის ხარისხი	S _r	—	0,27 ÷ 0,53	0,39

როგორც ცხრილიდან ჩანს, გამოკვლეული გრუნტი მიეკუთვნება ძირითადად მყარი კონსისტენციის ($I_L = -0,68$) ქვიშნარს ($I_p = 0,06$). ტენიანობის ხარისხის მიხედვით ქვიშნარები, ძირითადად, მცირედ ტენიანია ($S_r = 0,39 < 0,50$) და ხასიათდებიან დაბალი ფორიანობის და ფორიანობის კოეფიციენტის მომატებული მნიშვნელობებით. დალბობისას გრუნტი სწრაფად იშლება და მიეკუთვნება სწრაფად დალბობად გრუნტებს.

ადრე ჩატარებული კომპრესიული გამოცდების თანახმად, ქვიშნარები ჯდენის მოდულის მონაცემების მიხედვით, მიეკუთვნებიან მომეტებულად კუმშვადს. წყლის მიწოდებისას ქვიშნარები ავლენენ ჯდომად თვისებებს (I ტიპის ჯდომადობა). საერთოდ კი ქვიშნარების დეფორმაციის მახასიათებლები დასველებით მკვეთრად უარესდება.

შესწავლილია ქვიშნარების დამარილიანებაც, რომლის მიხედვით ქვიშნარები დამარილიანებულია (სულფატური დამარილიანება).

როგორც აღინიშნა, მიმდინარე კვლევებისას აღებული და შესწავლილი იქნა გრუნტის წყლის 2 სინჯი.

როგორც წყლის ქიმიური ანალიზის შედეგებიდან ჩანს, გამოკვლეული წყალი-გარემო დასაპროექტებელი კონსტრუქციის ბეტონის მიმართ ამჟღავნებს სულფატური აგრესიულობის შემდეგ თვისებებს:

1. პორტლანდცემენტის სტანდარტი 10178-76 გამოყენებისას:

- ა) საშუალოდ აგრესიულია W_4 წყალშეუდწევადობის მარკის ბეტონის მიმართ;
- ბ) სუსტად აგრესიულია W_6 წყალშეუდწევადობის მარკის ბეტონის მიმართ;
- გ) არააგრესიულია W_8 წყალშეუდწევადობის მარკის ბეტონის მიმართ.

2. პორტლანდცემენტის სტანდარტი 10178-76 კლინკერში ჩანართებით $C_3 S$

არაუმეტეს 65%, $C_3 A$ არაუმეტეს 7 %, $C_3 A + C_4 AF$ არაუმეტეს 22 %,

წილაპორტ-ლანდცემენტის და, აგრეთვე, სულფატმდგრადი სტანდარტი 22266-

76 ცემენტების გამოყენებისას, არააგრესიულია $W_4-W_6 -W_8$

წყალშეუდწევადობის მარკის ბეტონების მიმართ.

3. არმატურის მიმართ:

- ა) არ არის აგრესიული წყლის გარემოში მუდმივად ყოფნის დროს;
- ბ) საშუალოდ აგრესიულია წყლის გარემოში პერიოდულად ყოფნის დროს.

როგორც ზემოთ იყო აღნიშნული, შურფებით გაშიშვლებულია არსებული შენობის და ყოფილი მინაშენი შენობის დარჩენილი კედლის საძირკვლები. შურფები და ჭაბურლილები გაყვანილია, არსებული შენობის სარდაფის I სართულის იატაკის შესაბამისი დონიდან (რელიეფი მოსწორებულია ამ დონეზე).

საძირკვლის ზომები, მასალა და კონფიგურაცია მოცემულია გრაფიკულ დანართში. როგორც წარმოდგენილი მასალიდან ჩანს, არსებული და ყოფილი შენობები დაფუძნებულია ყორე-ქვის ლენტური საძირკვლებით ქვიშნარ გრუნტზე (ფენა 2).

დ ა ს პ პ ნ ე ბ 0 დ ა რ ე პ რ მ ე ნ დ ა ც ი ე ბ 0

ყოველივე ზემოაღნიშნულიდან გამომდინარე, შეიძლება გაკეთდეს შემდეგი დასკვნები:

1. საინჟინრო გეოლოგიური თვალსაზრისით გამოკვლეული უბანი დამაკმაყოფილებელ პირობებშია, ვინაიდან ისეთი არახელსაყრელი მოვლენები როგორიცაა მეწყერი, კარსტი აქ არ აღინიშნება. უბნის ფარგლებში, ჯდომადი თვისებების მქონე და დამარილიანებული გრუნტების არსებობა, არახელსაყრელი ფაქტორებია.

საინჟინრო-გეოლოგიური პირობების სირთულის მიხედვით, უბანი, სწორ და წ. 1.02.07–87 მე–10 დანართის თანახმად, ზემოთ აღნიშნული ფაქტორების გათვალისწინებით, მიეკუთვნება III კატეგორიას (რთული).

2. უბანზე გამოყოფილი გრუნტების ფენები, ნაყარი გრუნტის (ფენა 1) ჩაუთვლელად, წარმოადგენენ დამოუკიდებელ საინჟინრო-გეოლოგიურ ელემენტებს (სბმ):

I სბმ – ქვიშნარი (ფენა 2);

II სბმ – კენჭნარი (ფენა 3);

III სბმ – ძირითადი ქანები (ფენა 4).

3. შენობა დაფუძნებულია ყორე-ქვის ლენტური საძირკვლებით I სბმ-ს გრუნტზე ქვიშნარზე (ფენა 2). საძირკვლები ნორმალურ მდგომარეობაშია.

4. შენობა, საერთო შესწავლილობით, ნორმალურ მდგომარეობაშია. არსებული დაზიანებები გამოწვეულია მომხდარი ხანძრის შედეგად.

5. შენობის რეკონსტრუქციის შემდგომი ნორმალური ფუნქციონირებისთვის, საჭიროა დაისახოს კონსტრუქციული დონისძიებები.

ფუძის გრუნტის ჯდომადი თვისებების გამო, აუცილებლობას წარმოადგენს შენობის ფარგლებში და მის ირგვლივ არსებული წყალშემცავი საკომუნიკაციო ქსელების შემოწმება და დაზიანებების შეკეთება. უნდა გამოირიცხოს ზედაპირული წყლების ჩაუონვა ფუძეში. (რეკომენდებულია შენობის ირგვლივ არანაკლები 1,5 მ სიგანის წყალგაუმტარი შემონაკირწყლის მოწყობა).

6. ფუძის ანგარიშებისთვის, ქვემოთ, ცხრილ 2-ში, მოცემულია ყველა აუცილებელი საანგარიშო მახასიათებლები, სამივე სბონის გრუნტებისთვის, მიღებული ლაბორატორიული გამოკვლევების, არსებული საარქივო მასალების, ნორმატიული დოკუმენტების და საცნობარო ლიტერატურის გამოყენების საფუძველზე (დამპროექტებლის ცნობარი).

ცხრილი 2

№ №	გრუნტის მახასიათებლები	საანგარიშო მნიშვნელობები			
		I სბა (ვენა 2)		II სბა (ვენა 3)	III სბა (ვენა 4)
		გენებრივი მდგრადა- რეობა	წყალგაჯე- რებული მდგრადეობა		
1	სიმკვრივე ρ გ/სმ ³	1,60	—	1,95	2,2
2	შინაგანი ხახუნის კუთხე ϕ°	30	23	40	—
3	ხვედრითი შეჭიდულობა C კპა (კგძ/სმ^2)	13(0,13)	9 (0,09)	2 (0,02)	—
4	დეფორმაციის მოდული E მპა (კგძ/სმ^2)	20(200)	6 (60)	40 (400)	—
5	პირობითი საანგარიშო წინაღობა R_0 კპა (კგძ/სმ^2)	200(2,0)	100 (1,0)	450 (4,5)	—
6	ფარდობითი ჯდომადობა ϵ_{SL}	0,033	—	—	—
7	ჯდომადობის საწყისი წნევა, PSL მპა	0,05	—	—	—
8	სიმტკიცის ზღვრის ნორმატიული მნიშვნელობა ერთდერდა კუმშვაზე წყალგაჯერებულ მდგრადეობაში $R_{c,n}$ კპა (კგძ/სმ^2)	—	—	—	5000 (50)
9	საგების კოეფიციენტი k კგძ/სმ ³	2,5	1,0	8,0	80,0
10	პუასონის კოეფიციენტი, μ	0,30	0,30	0,27	0,25

შენიშვნა: საძირკვლების დაღრმავების შემთხვევაში ხიმინჯოვანი საძირკვლის გამოყენებისას, ხიმინჯის შემომფენავი გრუნტების საგების კოეფიციენტის საანგარიშო მნიშვნელობა (C_z) აიღება სწორ და წ 2.02.03-85 დანართი 1-ის რეკომენდაციების მიხედვით.

7. საჭიროებისას, თხრილების ფერდოების მაქსიმალური დასაშვები დახრა მიღებული იქნეს სხ და წ 3.02.01-87 პ.პ. 3.11, 3.12, 3.15 და სხ და წ III-4-80 მოთხოვნათა გათვალისწინებით.
8. პნ 01.01-09-ის („სეისმომედუგი მშენებლობა“) თანახმად, ქ. თბილისი მიეკუთვნება 8 ბალიანი სეისმურობის ზონას.
ამავე ნორმატიული დოკუმენტის ცხრილი 1-ის თანახმად, უბანზე გავრცელებული გრუნტები, სეისმური თვისებების მიხედვით, მიეკუთვნებიან:
- ა) ნაყარი გრუნტი (ფენა 1) – III კატეგორიას;
 - ბ) ქვიშნარი (ფენა 2), კენჭნარი (ფენა 3) და ძირითადი ქანები (ფენა 4) – II კატეგორიას.
- უბნის საანგარიშო სეისმურობად განისაზღვროს 8 ბალი.
9. დამუშავების სიმნივების მიხედვით, სხ და წ IV-2-82 I-I ცხრილის თანახმად, უბანზე გავრცელებული გრუნტები მიეკუთვნებიან:
- ა) ნაყარი (ფენა 1) – ყველა სახეობით დამუშავებისას – II ჯგუფს, საშუალო სიმკვრივით 1800 კგ/მ³ (რიგ. №24^ბ);
 - ბ) ქვიშნარი (ფენა 2) – ერთციცხვიანი ექსკავატორით დამუშავებისას – I ჯგუფს, ბულდოზერით და ხელით – II ჯგუფს, სიმკვრივით 1610 კგ/მ³ (რიგ. №34^ბ);
 - გ) კენჭნარი (ფენა 3) – ყველა სახეობით დამუშავებისას – III ჯგუფს, სიმკვრივით 1950 კგ/მ³ (რიგ. №6^ბ).
10. ბურდვით-ნატენი ხიმინჯებისთვის, გრუნტების კლასიფიკაცია ჯგუფების მიხედვით, ბურდვის მეთოდისა და სიმნივებიდან, აგრეთვე, მათი მდგრადობიდან გამომდინარე, მიღებული იქნეს სხ და წ IV-2-82 მე-4 კრებულის 5 და 6 ცხრილებიდან.

ინჟინერ გეოლოგი

ა. პასიკაშვილი

საინჟინრო გეოლოგიური კალეგების
განყოფილების მთავარი გეოლოგი

ზ. კვაჭანტირაძე