



# საქართველო



შ.კ.ს. “თბილისცემატპროექტი”



“TBILINVESTPROJECT” L.T.D.

ქ. გასპი, ვარნავაზის ძუბა №2, “HEIDELBERG  
cement GEORGIA” ქასპის ქარხანაში 300 მ<sup>3</sup>  
სილოსის სეპარატორის პროექტი

საინიციო-გეოლოგიური კვლევების  
ტექნიკური ანგარიში

თბილისი  
2021

ქ.კ.ს. “თბილისის ტაროები”

ქ. პასარ, ვარნავაზის ქუჩა №2, “HEIDELBERG  
cement GEORGIA” გასკის ქარხანაში 300 მ<sup>3</sup>  
სილოსის სეპარატორის პროექტი

საინიციატიურო-გეოლოგიური კვლევების  
ფესტივალი ანბარიში

ქ.კ.ს. “თბილისის ტაროები”  
დირექტორი



თ. გეგებაშვილი

გეოლოგიის მაგისტრი,  
ინჟინერ-გეოლოგი

გ. სადრაძე

ტექნიკური დაგალება

საინჟინრო-გეოლოგიური კვლევების ჩასატარებლად

**HEIDELBERGcement GEORGIA. კასპის ქარხანა**

გაცემულია

/დამკვეთის ან ორგანიზაციის დასახელება/

I. საერთო ცნობები

1. ობიექტის სრული დასახელება 1500მ3 და 300 მ3 სილოსების მონტაჟი სეპარირებული  
დაფენის პროექტისათვის

2. ობიექტის მდებარეობა კასპი ქ. ფარნავაზის 2

/ადმინისტრაციული კუთვნილება და მისამართი/

3. მშენებლობის მოკლე დახასიათება ახალმშენებლობა  
/ახალმშენებლობა, რეკონსტუქცია, გაფართოება/

II. საინჟინრო-გეოლოგიური კვლევა-ძიებისთვის  
საჭირო მონაცემები.

4. დაპროექტების სტადია წინასაპროექტო სტადია

/წინასაპროექტო სტადია, პროექტი, მუშა პროექტი/

საპროექტო შენობა-ნაგებობების დახასიათება

5. ნაგებობის კლასი პასუხისმგებლობის მიხედვით III კლასი

6. შენობის სართულიანობა და ზომები გეგმაში

7. პირველი სართულის იატაკის საპროექტო ნიშნული ±0.00=317 მ

8. სარდაფის იატაკის საპროექტო ნიშნული

9. შენობის ტიპი 1500 მ3 სილოსი-მეტალის სილოსი, რკინაბეტონის საყრდენი კონსტრუქციით  
300 მ3 სილოსი - მეტალის სილოსი, მეტალის საყრდენი კონსტრუქციით.  
/კარპასული, მონოლოთური და სხვ./  
1500 მ3 სილოსი ფილა 11x11 მ

10. საძირკვლის საფარაუდო ტიპი და ზომები 300მ3 სილოსი - ფილა - 6x6 მ

11. მოსალოდნელი საპროექტო დატვირთვა საძირკვლის ფუძეზე 1500 მ3 სილოსი - 4200ტ  
300მ3 სილოსი - 1000ტ

12. სიტუაციური ტოპოგეგმა მასშ. 1 : 2000

1

13. სამშენებლო უბნის ტოპოგეგმა ნაგებობის კონტურებით მასშ. 1 : 500

14. ნაგებობის ჭრილი

პროექტის მენეჯერი

ირაკლი სადუნიშვილი

**საინჟინრო-გეოლოგიური კვლევების  
ტექნიკური ანგარიში**

**ქ. ქასპში, ფარნაგაზის ქ. №2-ში “HEIDELBERG  
cement GEORGIA” კასპის ქარხანაში 300 მ<sup>3</sup>  
სილოსის სეპარატორის  
პროექტი**

**1. შესავალი**

შ.კ.ს. “HEIDELBERGcement GEORGIA” დაკვეთის (შეკვეთის ნომერი 50019125 03.12.2021) საფუძველზე, შ.კ.ს. ”თბილინგესტპროექტი”-ს გეოლოგთა ჯგუფმა ქ. ქასპში, ფარნაგაზის ქ. №2-ში ცემენტის ქარხნის ტერიტორიაზე, ჩატარა საინჟინრო-გეოლოგიური კვლევები 300 მ<sup>3</sup> სილოსის სეპარატორის დაფუძნების პირობების დადგენის მიზნით. შ.კ.ს. ”თბილინგესტპროექტი” რეგისტრირებულია საქართველოში 1999 წლის 1 ოქტომბერს, რეგისტრაციის №ა/4100/4-10, საიდენტიფიკაციო კოდი 249263416. კომპანიის ძირითად საქმიანობას წარმოადგენს საინჟინრო-გეოლოგიური სამუშაოების შესრულება.

საინჟინრო-გეოლოგიური კვლევების ამოცანას წარმოადგენს ცემენტის წისქვილების უბანზე, სილოსის მშენებლობისთვის გამოყოფილი მოედნის საინჟინრო-გეოლოგიური პირობების დადგენა და მოედნის ამგები გრუნტების ფიზიკურ-მექანიკური თვისებების შესწავლა. ტექნიკური დავალების თანახმად, საპროექტო ნაგებობა გეგმაში კვადრატული ფორმისაა, ზომებით 6,0 x 6,0 მ. შენობის ტიპი — კარგასული, ლითონის კონსტრუქციებით. საძირკვლის საგარაუდო ტიპი — მონოლითური ფილა 6,0 x 6,0 მ. მოსალოდნელი დატვირთვა საძირკვლის ფუძეზე — 1000 ტ. შენობის კლასი კასუხისმგებლობის მიხედვით III.

დასაპროექტებელი ნაგებობის დაფუძნების პირობების განსაზღვრისათვის ჩატარებულია შემდეგი სახის და მოცულობის სამუშაოები: შ.კ.ს. ”თბილინგესტპროექტი”-ს არქივში მოძიებულია ამავე ტერიტორიაზე 2012-2015 წლებში ჩატარებული საინჟინრო-გეოლოგიური კვლევების ტექნიკური ანგარიში, უბნის საინჟინრო-გეოლოგიური შეფასების მიზნით დათვალიერებულია მიმდებარე ტერიტორია, ლითოლოგიური ჭრილის დასადგენად და ნიმუშების ასაღებად, სამშენებლო მოედანზე, შენობის კონტურში დამკვეთოან შეთანხმებით გაყვანილია 1 ჭაბურღილი 10,0 მ-დე ჩაღრმავებით. ბურღა მიმდინარეობდა საბურღი აგრეგატის ურ - A-2A -ის გამოყენებით, მშრალად, მექანიკურ-

სვეტური მეთოდით, საცავი მიღების გამოყენებით, კერნის უწყვეტი ამოდებით. გრუნტებიდან აღებულია ნიმუშები, რომლებზეც ლაბორატორიული კვლევები შესრულდა შ.კ.ს. “თბილინვესტპროექტი”-ს გეოტექნიკურ ლაბორატორიაში. გამონამუშევრების გეგმური და სიმაღლითი მიბმა განხორციელდა დამკვეთის მიერ გადმოცემული ტოპოგეგმის მიხედვით. საველე სამუშაოების დასრულების შემდეგ, ჭაბურლილი ამოიგსო ნაბურლი მასალით.

საველე სამუშაოების და ლაბორატორიული კვლევების მონაცემების საფუძველზე შედგენილია წინამდებარე დასკვნა. კვლევები ჩატარებულია და დასკვნა შედგენილია საქართველოში ამჟამად მოქმედი ნორმატიული დოკუმენტების (სამშენებლი წესების და ნორმები) მოთხოვნების შესაბამისად – ს.ნ. და წ. 1.02.07-87 (საინჟინრო გამოკვლევები მშენებლობისათვის), პნ 02.01-08 – შენობების და ნაგებობების ფუძეები, პნ 01.01-09 – სეისმომედეგი მშენებლობა, ს.ნ. და წ. IV-5-82 (მიწის სამუშაოები) ს.ნ. და წ. 3.02.01-87 (მიწის ნაგებობები, ნაგებობათა ფუძეები და საძირკვლები) სახსტანდარტი 25100-82 (გრუნტები: კლასიფიკაცია). საინჟინრო-გეოლოგიური კვლევები შესრულდა 2021 წლის დეკემბერში.

## 2. ფიზიკურ-გეოგრაფიული პირობები, რელიეფი, გეომორფოლოგია და ჰიდროგრაფია

საკვლევი მოედანი მდებარეობს აღმოსავლეთ საქართველოში, ქ. კასპში, მდ. მტკვრის მარცხენა სანაპიროს ნაწილში. ტერიტორიის საერთო კლიმატური პირობები ზომიერად კონტინენტურია, საქართველოს ტერიტორიის სამშენებლო კლიმატური დარაიონების სქემის მიხედვით განეკუთვნება II ბ (№72 კასპი) კლიმატურ ქვერაიონს. წლის საშუალო ტემპერატურა  $11,4^{\circ}\text{C}$ , წლის აბსოლუტური მინიმუმი  $-25^{\circ}\text{C}$ , აბსოლუტური მაქსიმუმი  $40^{\circ}\text{C}$ . წლის საშუალო ფარდობითი ტენიანობა – 67%, ყველაზე ცივი თვის საშუალო ფარდობითი ტენიანობა – 65%, ყველაზე ცხელი თვის საშუალო ფარდობითი ტენიანობა – 67%. ნალექების წლიური რაოდენობა 517 მმ-ს შეადგენს, ხოლო დღელამური მაქსიმუმი — 80 მმ. თოვლის საფარის წონა 0,50 კპა, თოვლის საფარის დღეთა რიცხვი — 17. ქარის წნევის ნორმატიული მნიშვნელობა 5 წელიწადში ერთხელ — 0,38 კპა, ქარის წნევის ნორმატიული მნიშვნელობა 15 წელიწადში ერთხელ — 0,60 კპა. ქარის უდიდესი სიჩქარე შესაძლებელი 1, 5, 10, 15 და 20 წელიწადში ერთხელ — შესაბამისად

19, 25, 28, 30, და 31 მ/წმ. გრუნტების სეზონური გაყინვის ნორმატიული სიღრმე: თიხოვანი და თიხნარი — 16 სმ, მსხვილნახოვანი — 24 სმ.

საქართველოს სეისმური საშიშროების რუკის მიხედვით, ქ. კასპის მაკროსეისმური ინტენსივობა MSK64 სკალის მიხედვით 8 ბალს შეადგენს, ხოლო სეისმურობის კოეფიციენტი A - 0,18.

გეომორფოლოგიური თვალსაზრისით, საკვლევი უბანი მდებარეობს მდ. მტკვრის მარცხენა სანაპიროზე და წარმოადგენს მდინარის ჭალის ზედა II ტერასას. ტერიტორიის რელიეფი დასავლეთის მიმართულებით მცირედ დახრილი ზედაპირით არის წარმოდგენილი. სამშენებლო მოედანს ოთხივე მხრიდან რეგისტრირებული მიწის ნაკვეთები და საცხოვრებელი სახლები ესაზღვრება. სამშენებლო მოედანი განაშენიანებულია, მოედანზე მდებარეობს საწარმო და დამხმარე ნაგებობები. მოედნის აბსოლუტური ნიშნულები 542,0–542,8 მ-ის ფარგლებში იცვლება.

უბნის მთავარ ჰიდროგრაფიულ ელემენტს წარმოადგენს მდ. მტკვარი. მდ. მტკვრის დინება ჩრდილოეთიდან სამხრეთითაა მიმართული, სამხრეთ-აღმოსავლეთისკენ მცირეოდენი გადახრით. მდინარის კალაპოტის სიგანე ძირითადად 100-200 მ-ია. საკვლევი მოედნიდან მდინარე დაშორებულია 1000 მ-ით, ამიტომ, მდინარის ეროზიულ მოქმედებას ნაკვეთზე გავლენის მოხდენა არ შეუძლია.

### 3. გეოლოგიური აგებულება და ჰიდროგეოლოგიური პირობები

საქართველოს ტერიტორიის ტექტონიკური დანაწევრების სქემის მიხედვით, ტერიტორია განთავსებულია მცირე კავკასიონის ნაოჭა სისტემის აჭარა-თრიალეთის ნაოჭა ზონის ცენტრალურ ქვეზონაში. ამ ნაწილში იგი აგებულია ნეოგენური სისტემის მიოცენური ასაკის ქვედა და შუა სარმატული იარუსის ზღვიური მოლასური ნალექებით, რომლებიც ლითოლოგიურად წარმოდგენილნი არიან ძირითადი ქანებით, თიხებით, მერგელებით, კირქვებით და ქვიშაქვებით. ზემოდან ეს გრუნტები გადაფარულია მდ. მტკვრის ალუვიური ნალექებით და დელუვიურ-პროლუვიური წარმონაქმნებით. ამ ვენების სახურავს წარმოადგენს ტექნოგენური გრუნტები.

გრუნტის წყლების ფორმირება, მოძრაობა და გავრცელება განისაზღვრება ტერიტორიის გეომორფოლოგიური პირობებით და გეოლოგიური აგებულებით.

#### 4. გრუნტების ფიზიკურ-მექანიკური თვისებები

საინჟინრო-გეოლოგიური პირობების სირთულით, თანახმად ს.ნ. და წ. 1.02.07.-87-ის დანართი 10-ის მიხედვით, უბანი II (საშუალო) სირთულის საინჟინრო-გეოლოგიურ კატეგორიას. სამშენებლო მოედნის საინჟინრო-გეოლოგიური სურათის მისაღებად, აღნიშნულ მოედანზე გაყვანილია ერთი ჭაბურღილი, მაქსიმალური სიღრმით - 10,0 მ, ჩატარებული საველე სამუშაოების და ლაბორატორიული კვლევების ანალიზის საფუძველზე, უბანზე გამოყოფილია ოთხი ფენა. ქვემოთ მოყვანილია ამ ფენების დახასიათება.

**ფენა №1 ნაყარი გრუნტი – tQIV – წარმოდგენილია თიხნარის მასით, კენჭების ჩანართებით, შემკვრივებული. ფენის სიმძლავრე 1,0 მ-ია. ფენა ფუძის გრუნტებად არ განიხილება, ამიტომ, იგი არ დასინჯულა. გრუნტი დამუშავების სიმნელის მიხედვით მიეკუთვნება 24-a-II კატეგორიას.**

**ფენა №2 თიხნარი - pdQIV – მოყვითალო-ყავისფერი, ქვიშნარის ლინზებით და შუაშრეებით, კენჭების ჩანართებით, ძნელპლასტიური კონსისტენციის. ფენა დასინჯულია 6 ნიმუშით, რომლებზეც ჩატარდა ძვრაზე გამოცდები 0,5 კგ/სმ<sup>2</sup> საფეხურებრივი დატვირთვით 3,0 კგ-მდე. შესწავლილია გრუნტის ფიზიკური თვისებები: ტენიანობა, სიმკვრივე, პლასტიურობის ზღვრები. გამოთვლილია ფორიანობა, ფორიანობის კოეფიციენტი, პლასტიურობის რიცხვი, დენადობის მაჩვენებელი. გრუნტის ფიზიკურ-მექანიკური თვისებების ნორმატიული მაჩვენებლები მოყვანილია ცხრილ 1-ში, ხოლო ლაბორატორიული კვლევების შედეგები ჯამურ უწყისში.**

ცხრ. 1

№	ფიზიკურ-მექანიკური თვისებების დასახელება	ინდექსი	განზ. ერთ.	ნორმატიული მნიშვნელობა
1	სიმკვრივე	$\rho$	$\text{გ}/\text{სმ}^3$	1,88
2	ჩონჩხის სიმკვრივე	$\rho_{\delta}$	$\text{გ}/\text{სმ}^3$	1,51
3	მინერალური ნაწილაკების სიმკვრივე	$\rho_{\text{s}}$	$\text{გ}/\text{სმ}^3$	2,72
4	ბუნებრივი ტენიანობა	W	ერთ. ნაწ.	0,248
5	ფორიანობა	n	%	45
6	ფორიანობის კოეფიციენტი	e	ერთ. ნაწ.	0,807

7	ტენიანობა დენადობის ზღვარზე	W <sub>L</sub>	ერთ. ნაწ.	0,333
8	ტენიანობა პლასტიურობის ზღვარზე	W <sub>p</sub>	ერთ. ნაწ.	0,199
9	პლასტიურობის რიცხვი	I <sub>p</sub>	ერთ. ნაწ.	13,5
10	დენადობის მაჩვენებელი	I <sub>L</sub>	ერთ. ნაწ.	0,37
11	ტენიანობის ხარისხი	S <sub>r</sub>	ერთ. ნაწ.	0,84
12	პუასონის კოეფიციენტი	$\mu$		0,35
13	დეფორმაციის მოდული	E	$\text{კგ}/\text{სმ}^2$	110
14	შიგა ხახუნის კუთხე	$\varphi$	გრად.	22°
15	ხვედრითი შეჭიდულობა	C	$\text{კგ}/\text{სმ}^2$	0,19
16	პირობითი საანგარიშო წინაღობა	R <sub>0</sub>	$\text{კგ}/\text{სმ}^2$	2,0

გრუნტი დამუშავების სიძნელის მიხედვით მიეკუთვნება 33-6-I კატეგორიას.

გრუნტი სეისმური თვისებების მიხედვით მიეკუთვნება II კატეგორიას.

ფენა №3 ხრეში – apQIV – ქვიშის შემავსებლით 30%-მდე, ტენიანი. ფენა დასინჯულია 6 ნიმუშით. ფენა შედგება წვრილი და საშუალო ზომის კენჭებისაგან, კენჭების მასალა წარმოდგენილია დანალექი და ვულკანოგენური ქანების ნატეხებით. მასალა კარგად დამუშავებული და დახარისხებულია, კენჭებს აქვთ მომრგვალებული ფორმა. საცრული მეოთხით შესწავლილია გრუნტის გრანულომეტრიული შედგენილობა. შედეგები მოცემულია ცხრილ 2-ში, ხოლო ლაბორატორიული კვლევების მასალები ჯამურ უწყისში.

ცხრ. 2

ფრაქციის ზომა, მმ	>40. 0	40.0- 20.0	20.0- 10.0	10.0- 5.0	5.0- 2.0	2.0- 1.0	1.0- 0.5	0.5- 0.25	0.25- 0.1	0.1- 0.05	0.05- 0.01	0.01- <0.005	
საშუალო % რაოდ.	13.4	18.4	21.5	5.7	8.7	1.8	1.9	2.5	4.4	6.1	5.8	6.0	3.8
ჯამური % რაოდ	13.4	31.8	53.3	59.0	67.6	69.4	71.3	73.8	78.3	84.3	90.2	96.2	100.0

ცხრილში მოცემული სიდიდეების მიხედვით 10 მმ-ზე მეტი ზომის ფრაქციები გრუნტის მასაში აღემატება 50%-ს, რაც პე 02.01-08-ის დანართი 1-ის, ცხრილი №2-ის მიხედვით კლასიფიცირდება როგორც ხრემოვანი გრუნტი. გრუნტის მასაში ქვიშის შემავსებელი 30%-ზე მეტია, ამიტომ, გრუნტის მახასიათებლები აიღება შემავსებლის მახასიათებლების გათვალისწინებით. მაჩვენებლები წარმოდგენილია ცხრილ 3-ში.

ცხრ. 3

N <sup>o</sup>	ფიზიკურ-მექანიკური თვისებების დასახელება	ინდექსი	განხ. ერთ.	ნორმატიული მნიშვნელობა
1	სიმკვრივე	$\rho$	$\text{გ}/\text{სმ}^3$	2,0
2	შიგა ხახუნის კუთხე	$\varphi$	გრად.	39°

3	ხვედრითი შეჭიდულობა	C	$\text{კგ}/\text{მ}^2$	0,09
4	დეფორმაციის მოდული	E	$\text{კგ}/\text{მ}^2$	400
5	პუასონის კოეფიციენტი	$\mu$	ერთ. ნაწ.	0,27
6	პირობითი საანგარიშო წინაღობა	$R_0$	$\text{კგ}/\text{მ}^2$	6,0

გრუნტი დამუშავების სიძნელის მიხედვით მიეკუთვნება 6-ტ IV კატეგორიას.

გრუნტი სეისმური თვისებების მიხედვით მიეკუთვნება II კატეგორიას.

**ფენა №4 ქვიშნარი** - pdQIV – მოყვითალო ფერის, პლასტიური კონსისტენციის. ფენა დასინჯულია დაურღვეველი სტრუქტურის გრუნტის 6 ნიმუშით. რომლებზეც ჩატარდა ძვრაზე გამოცდები 0,5  $\text{კგ}/\text{მ}^2$  საფეხურებრივი დატვირთვით 3,0 კგ-მდე. შესწავლილია გრუნტის ფიზიკური თვისებები: ტენიანობა, სიმკვრივე, პლასტიურობის ზღვრები. გამოთვლილია ფორიანობა, ფორიანობის კოეფიციენტი, პლასტიურობის რიცხვი, დენადობის მაჩვენებელი. გრუნტის ფიზიკურ-მექანიკური თვისებების ნორმატიული მაჩვენებლები მოყვანილია ცხრილ 4-ში, ხოლო ლაბორატორიული კვლევების შედეგები ჯამურ უწყისში.

ცხრ. 4

Nº	ფიზიკურ-მექანიკური თვისებების დასახელება	ინდექსი	განზ. ერთ.	ნორმატიული მნიშვნელობა
1	სიმკვრივე	$\rho$	$\text{გ}/\text{მ}^3$	1,91
2	მშრალი გრუნტის სიმკვრივე	$\rho_\delta$	$\text{გ}/\text{მ}^3$	1,55
3	გრუნტის ნაწილაკების სიმკვრივე	$\rho_s$	$\text{გ}/\text{მ}^3$	2,68
4	ბუნებრივი ტენიანობა	W	ერთ. ნაწ.	0,230
5	ფორიანობა	n	%	42
6	ფორიანობის კოეფიციენტი	e	ერთ. ნაწ.	0,728
7	ტენიანობა დენადობის ზღვარზე	$W_L$	ერთ. ნაწ.	0,260
8	ტენიანობა პლასტიკურობის ზღვარზე	$W_p$	ერთ. ნაწ.	0,213
9	პლასტიურობის რიცხვი	$I_p$	ერთ. ნაწ.	5,6
10	დენადობის მაჩვენებელი	$I_L$	ერთ. ნაწ.	0,45
11	ტენიანობის ხარისხი	Sr	ერთ. ნაწ.	0,85
12	პუასონის კოეფიციენტი	$\mu$	ერთ. ნაწ.	0,30
13	დეფორმაციის მოდული	E	$\text{კგ}/\text{მ}^2$	160
14	შიგა ხახუნის კუთხე	$\varphi$	გრად.	28°
15	ხვედრითი შეჭიდულობა	C	$\text{კგ}/\text{მ}^2$	0,15
16	პირობითი საანგარიშო წინაღობა	$R_0$	$\text{კგ}/\text{მ}^2$	2,3

გრუნტი დამუშავების სიძნელის მიხედვით მიეკუთვნება 34-a-I კატეგორიას.

გრუნტი სეისმური თვისებების მიხედვით მიეკუთვნება II კატეგორიას.

სამშენებლო მოედანზე მიწისქვეშა წყალი მიწის ზედაპირიდან 4,0 მ-ის სიღრმიდან დაფიქსირდა ქვიშნარში. წყალი საშუალოდ აგრესიულია სახ.სტანდარტის 10178 - 76 პორტლანტცემენტზე დამზადებული წყალშეუღწევადი  $W_4$  მარკის ბეტონის მიმართ, სუსტად აგრესიულია  $W_6$  და  $W_8$  მარკის ბეტონების მიმართ. არ არის აგრესიული პორტლანტცემენტის სახ.სტანდარტი 10178-76 კლინკერში ჩანართებით  $C_3S$  არაუმეტეს 65%;  $C_3A$  არაუმეტეს 7%;  $C_3A + C_4AF$  არაუმეტეს 22%; წილაპორტლანტცემენტზე და აგრეთვე სულფატომედეგი სახ.სტანდარტი 22266-76 დამზადებული წყალშეუღწევადი  $W_4$ ,  $W_6$ ,  $W_8$  მარკის ბეტონების მიმართ.

არ არის აგრესიული არმატურის მიმართ რკინა-ბეტონის კონსტრუქციების წყალში მუდმივი დაძირვის პირობებში, სუსტად აგრესიულია პერიოდული დასველების დროს.

## 5. დასკვნები და რეკომენდაციები

- ქ. კასპი, ფარნავაზის ქუჩა №2, შ.კ.ს. "HEIDELBERGcement GEORGIA" კასპის ქარხანაში 300 მ³ სილოსის შენობის მშენებლობისთვის გამოყოფილი მიწის ნაკვეთი მდებარეობს მცირედ დახრილ რელიეფზე, აბსოლუტური ნიშნულებით 542,0–542,8 სამშენებლო მოედნის მახლობლად და მიმდებარედ, საშიში გეოლოგიური მოვლენები (მეწყერი, ღვარცოფი, ზვავი, კარსტი, სუფოზია და სხვ.) განვითარებული არ არის, ამიტომ, მიწის ნაკვეთი მდგრადია.
- სამშენებლო მოედანზე გამოიყო სამი საინჟინრო-გეოლოგიური ელემენტი (ნაფარი გრუნტის ფენა მხედველობაში არ მიიღება, იგი უნდა მოიჭრას): ამ ს.გ.ე-ების ნორმატიული და საანგარიშო მნიშვნელობები მოცემულია ცხრილ 5-ში. ცხრ. 5

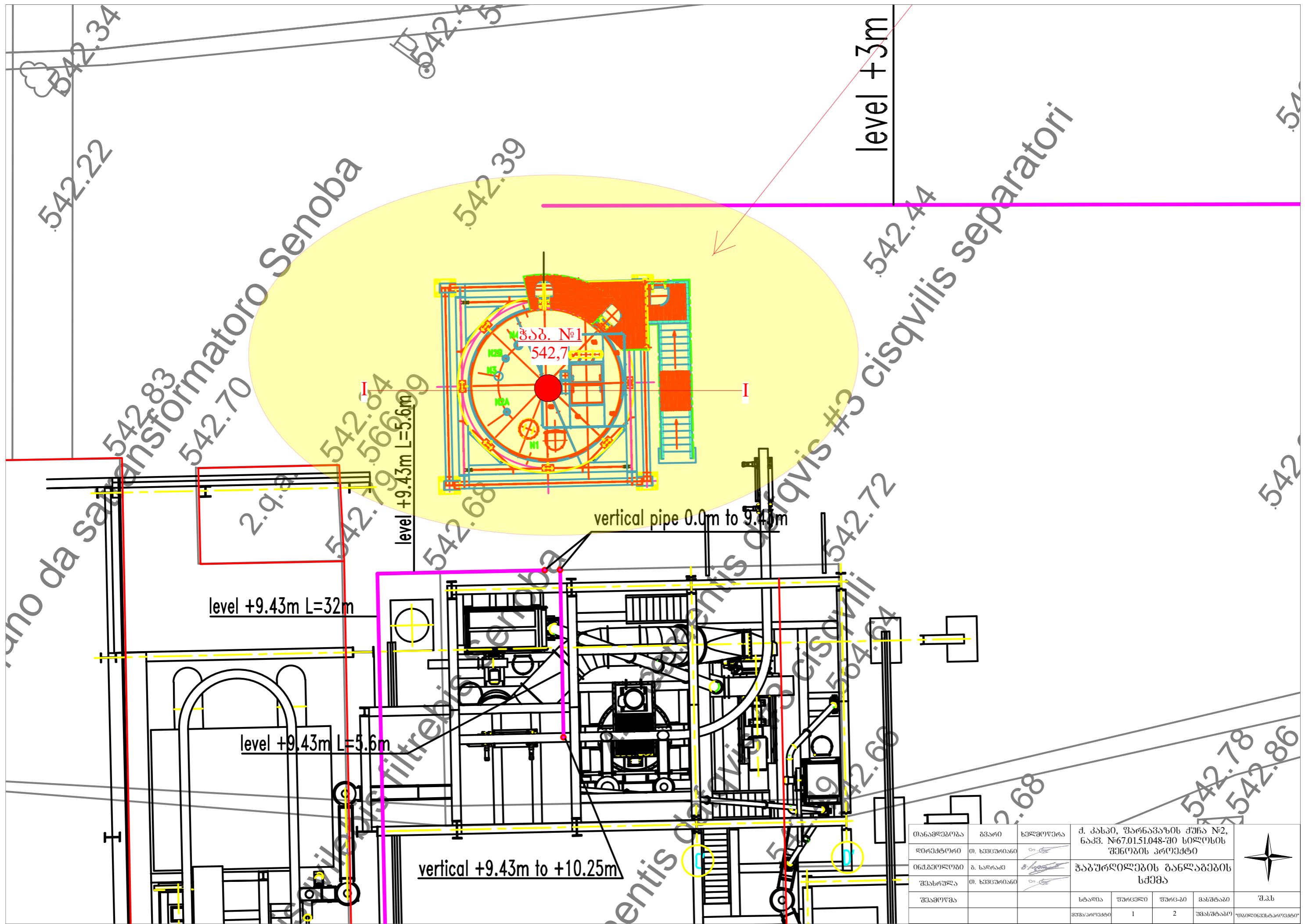
საკვ	ნორმატიული საანგარიშო მნიშვნელობები	ღა სიმკვრივე $\rho$ , გ/მ³	სკელრითი შესტოტნება $C$ განა	შიგახასხუნის კუთხე $\varphi$ გრად	დეფორმაციის მოდული $E$ გან	პირობითი საანგარიშო წინაღობა $R_p$	სიმტკიცე ურთიერეს წინაღობა $R_c$ გან	პუასონის კოეფიციენტი $\mu$	გრუნტის დასახულება
I	$A_n$	1.88	19	$22^\circ$	11	2.0	0.35	თიხნარი	
	$\alpha = 0,85$	1.87	16	$21^\circ$					
	$\alpha = 0,95$	1.87	14	$20^\circ$					
II	$A_n$	2.0	9	$39^\circ$	40	6.0	0.27	ხრეში ქვიშით	

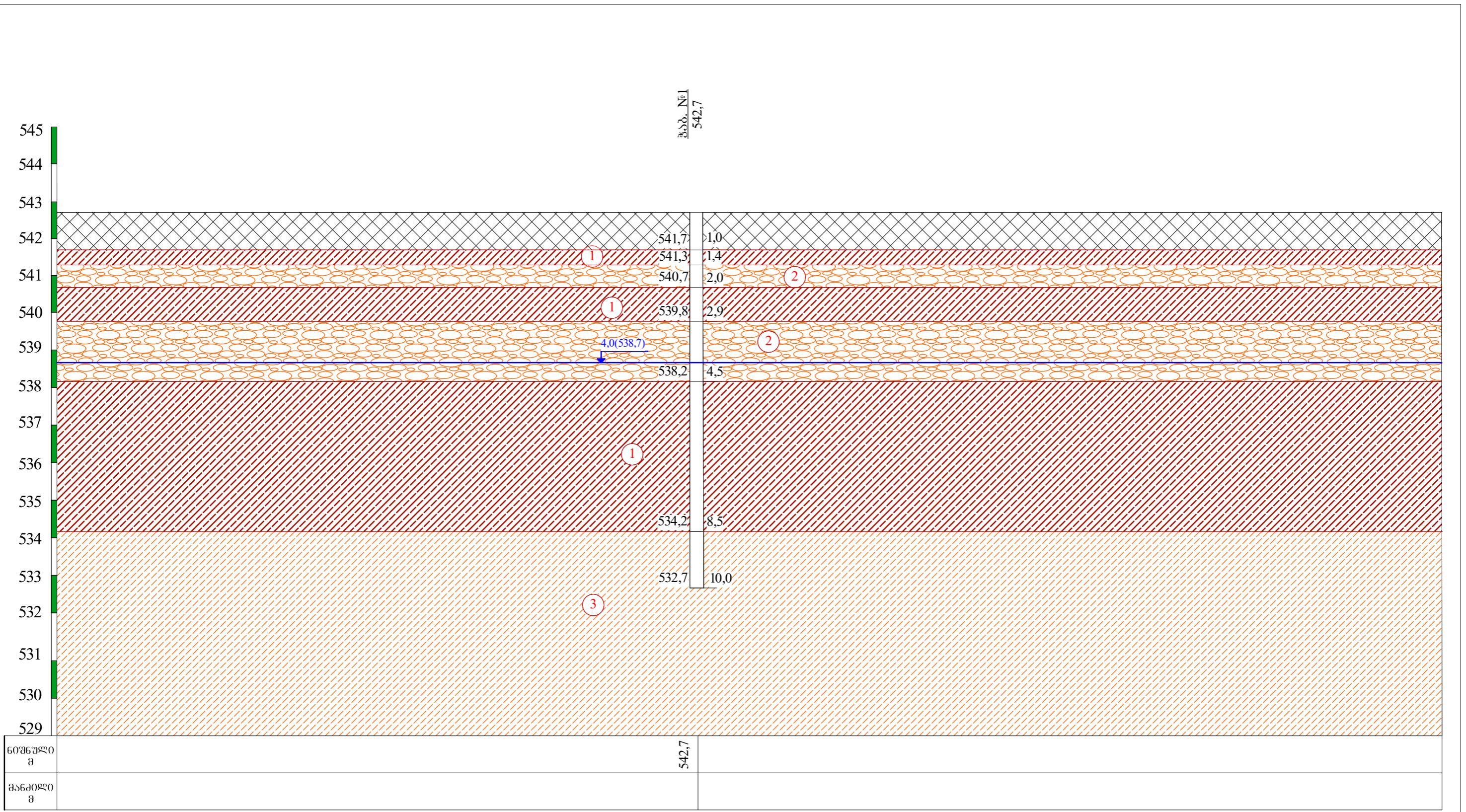
III	A <sub>n</sub>	1.91	15	28°	16	2.3		0.30	ქვიშნარი პლასტიური
	$\alpha = 0,85$	1.90	12	27°					
	$\alpha = 0,95$	1.89	10	27°					

3. გრუნტების ფიზიკურ-მექანიკური თვისებების გათვალისწინებით ფუძის გრუნტებად შეიძლება გამოყენებულ იქნეს I და II ს.გ.გ. ხოლო, საძირკვლის ტიპი – რკინა-ბეტონის ფილა. გრუნტების განსხვავებული თვისებების გასანეიტრალებლად რკინა-ბეტონის ფილის ქვეშ მოეწყოს ხრეშოვანი გრუნტის ბალიში.
4. სამშენებლო მოედანზე მიწისქვეშა წყალი მიწის ზედაპირიდან 4,0 მ-ის სიღრმიდან დაფიქსირდა. წყალი სულფატურად აგრესიულია, ამიტომ, საძირკვლში გამოყენებულ იქნეს შესაბამისი მარკის ბეტონი.
5. ქვაბულის მოწყობის დროს, სადრენაჟო და წყალქცევითი სამუშაოების ჩატარებისთვის გათვალისწინებულ იქნეს ს.ნ. და წ. 3.02.01-87 თავი 2-ის მოთხოვნები, ხოლო წყლის მოდენა ქვაბულის 1 მ<sup>2</sup>-ზე მიღებული იქნეს 0.01 ლ/წმ.
6. ქვაბულის ფერდოს მაქსიმალური დასაშვები დახრა მიღებული უნდა იქნეს ს.ნ. და წ. 3.02.01-87-ის 3.11, 3.12, 3.15 პუნქტების გათვალისწინებით და ს.ნ. და წ. III-4-80 მე-9 თავის მიხედვით. ს.ნ. და წ. III-4-80 §9.11 ცხრ. 4-ის თანახმად 5 მ-მდე ქვაბულის მოწყობის შემთხვევაში ქვაბულის ფერდოს ქანობი ნაყარი გრუნტებისათვის მიიღება 1:1,25 ანუ 38°, თიხნარებისთვის მიიღება 1:0,75 ანუ 53°, ხოლო ქვაბულის ფერდოს ვერტიკალური ქანობის შემთხვევაში, როდესაც ქვაბული 5 მ-ზე მეტია, აუცილებელია მისი ფერდოების გამაგრება შპუნტების, ხიმინჯების, საყრდენი კედლების ან სხვა მეთოდების გამოყენებით.
7. ქ. კასპი - პნ 01.01.-09 “სეისმომედეგი მშენებლობა” სეისმური საშიშროების რუკის დანართის მიხედვით განეკუთვნება 8 ბალიან სეისმური საშიშროების ზონას, ხოლო უბნის ამგები გრუნტები სეისმური თვისებებით, იმავე კრებულის ცხრილი №1-ის მიხედვით მიეკუთვნებიან II კატეგორიას.

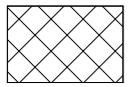
გეოლოგიის მაგისტრი  
ინჟინერ-გეოლოგი

გ. სადრაძე





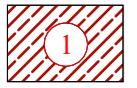
### პირობები განვითარების



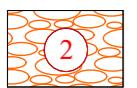
ცალკეული მრავალი: 010ხარის მასა, კედების ჩანარიტები, შემკრივებული.



ცალკეული მოქანდაკო ვერტიკალური, კლასტიური.



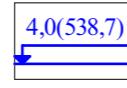
010ხარის მოქანდაკო-ჭავის ფარგლები, ცალკეულის და შეაშრებით, კედების ჩანარიტები, ძრელ-კლასტიური.



ხრეშტი ქვების გამავსებლივ 30%-ზღვა, ტენიანი.



ლინილობის საზღვაო



ლინილობის საზღვაო

542,7

010ხარის მრავალი	გვარი	ხელმოწვევა	ქ. კასპი, ვარნავაზის ქუჩა №2, 6233. №67.01.51.048-ში სილოსის შენობის კროექტი
დირექტორი	0. ხავარიაძე		
06-ებრის 01:00	ბ. სარგაძე		საინჟინერო-გეოლოგიური
შეასრულა	0. ხავარიაძე		შროლი I-I
შეამოგა			სტანდარტი ფარგლები 2 2 1:100
			"010ხარის მრავალი"



ქ.ა.მ

შაპურდილის გეოლოგიურ-ლითოლოგიური სკემი

ქაბ. №1

მასშ: 1:25

აბს. 60 მ

542.7

ნოტი სერია	ნოტი სერია	ნოტი სერია	ნოტი სერია						
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10
1	tQIV		1.0	1.0	541.7	ნაფარი გრუნტი: თიხნარის მასა, ქვეშების ჩანართებით, შემცვრივებული.			
2	pdQIV		1.4	0.4	541.3	თიხნარი მოყვითალო-ყავისფერი, ქვაშნარის დინზებით, ძნელპლასტიური.			
2	apQ		2.0	0.6	540.7	ხრეში ქვაშის შემაგსებლით 30%-მდე, ტენიანი.			
3	pdQIV		2.9	0.9	539.8	თიხნარი მოყვითალო-ყავისფერი, ქვაშნარის დინზებით და შუაშრევებით, ქენჭების ჩანართებით, ძნელპლასტიური.			
4	apQ				538.7	ხრეში ქვაშის შემაგსებლით 30%-მდე, ტენიანი.	4.0		
5	pdQIV				538.2				
6						თიხნარი მოყვითალო-ყავისფერი, ქვაშნარის დინზებით და შუაშრევებით, ქენჭების ჩანართებით, ძნელპლასტიური.			
7									
8									
9	pdQIV					ქვაშნარი მოყვითალო ფერის,			
10			10.0	1.5	532.7	პლასტიური			

პროექტის დასახელება: ქ. კასპი, ფარნავაზის ქუჩა №2, 1500 მ³ და 300 მ³ სილოსი

გრუნტების შედგენილობის და ფიზიკურ-მექანიკური თვისებების პლანის ჯამური უწყის

შ.პ.ს. "თბილინვესტპროექტი"-ს გეოტექნიკური

ლაბორატორიის ხელმძღვანელი:

თარიღი: 24.12.2021

თ.ხევდურიანი

## ტყლის ქიმიური და სანიტარული ანალიზი

ობიექტი ქ. პასპი, ვარნავაზის ქუჩა №2, ნაკვ. №67.01.51.048

აღმის აღმილი ჭაბ. №1 4,0 გ

$K_{\text{Cl}} > 0.1$

ანიონები	შემცველობა 1 ლიტრში		
	მგ.	მგ.მგ.	მგ.მგ.%
Cl <sup>-</sup>	33	0.93	2.7
SO <sub>4</sub> <sup>2-</sup>	1392	29.0	84.0
HCO <sub>3</sub> <sup>-</sup>	281	4.6	13.3
CO <sub>3</sub> <sup>2-</sup>	-	-	-
NO <sub>2</sub> <sup>-</sup>	0.1	-	-
NO <sub>3</sub> <sup>-</sup>	ვა.	-	-
კამი	1706	34.53	100
კალიონები	შემცველობა 1 ლიტრში		
	მგ.	მგ.მგ.	მგ.მგ.%
Na <sup>+</sup> +K <sup>+</sup>	35	1.53	4.4
Ca <sup>++</sup>	561	28.0	81.1
Mg <sup>++</sup>	61	5.0	14.5
NH <sub>4</sub> <sup>+</sup>	-	-	-
კამი	657	34.53	100
საერთო გინერაციული, მგ/ლ		2223	
გმრალი ნაკითი გამომჭრალი		2258	
ქიმიური შედგენილობა კურლოვის ვორმელის მიხედვით:			
$\text{M}_{2.2}\text{SO}_4^{2-} \cdot 84\text{HCO}_3^{-} \cdot 13$ $\text{Ca}^{+2} \cdot 81\text{Mg}^{++} \cdot 15$			

### სისისტე

გრადუსებში – მგ.მგ/ლ  
 საერთო 33.0  
 კარბონატული 4.6  
 არაკარბონატული – 28.4  
 PH ----- 7.0

### სანიტარული ანალიზი

გამჭვირვალება ---გამჭვირვალე  
 ფერი ---უფერო---  
 სუნი ბალებში -უსუნო---  
 ნალექი არის---  
 NH<sub>4</sub><sup>+</sup> -- არა  
 NO<sub>2</sub><sup>-</sup> --- 0.1 მგ/ლ  
 NO<sub>3</sub><sup>-</sup> - ვა.  
 ჰანგვადობა O<sub>2</sub>-----  
 CO<sub>2</sub> მგ/ლ - 26.4 მგ/ლ  
 CO<sub>2</sub> აბრასიული ---არა-

დასკვნა: წყალი საშუალოდ აგრესიულია სახ.სტანდარტის 10178-76 პორტლანტცემენტზე დამზადებული წყალშეუღწევადი W<sub>4</sub> მარკის ბეტონის მიმართ, სუსტად აგრესიულია W<sub>6</sub> და W<sub>8</sub> მარკის ბეტონების მიმართ.

არ არის აგრესიული პორტლანტცემენტის სახ.სტანდარტი 10178-76 კლინკერში ჩანართებით C<sub>3</sub>S არაუმეტეს 65%; C<sub>3</sub>A არაუმეტეს 7%; C<sub>3</sub>A+ C<sub>4</sub>AF არაუმეტეს 22%; წილაპორტლანტცემენტზე და აგრეთვე სულფატომედევი სახ.სტანდარტი 22266-76 ცემენტზე დამზადებული წყალშეუღწევადი W<sub>4</sub>, W<sub>6</sub>, W<sub>8</sub> მარკის ბეტონების მიმართ.

არ არის აგრესიული არმატურის მიმართ წყალში რკინა-ბეტონის კონსტრუქციების მუდმივი დაძირვის პირობებში, სუსტად აგრესიულია პერიოდული დასველების დროს.

ს.6. და ს. 2.03.11.85 სამშენებლო ნაბეჭდებათა  
 დაცვა კოროზიისაბან (ცხრილი №№5,6,7)