

განმარტებითი გარატი

ԵՐԱԿԱՆՈՒԹՅՈՒՆ

მიღებადი სამშენებლო დანადგარები, მექანიზმები და
სატრანსპორტო საშუალებები

სამუშაოთა წარმოების კალენდარული გრაფიკი

სამუშაოთა მოცელობების პრეგსიონი უწყისი

ნახაზები

გეგმა	1
კედლის ბრძოვი პროცესი	2
რპ/ზ ქვედა საყრდენი კედლის კონსტრუქცია	3
რპ/ზ ქვედა საყრდენი კედლის გამაბრუნვა	4
მშენებელის ღრბანიაცია	5
განვი პროცესი	6

განმარტებითი ბარათი

განმარტვითი გარატი

შესაბამისობა

საერთაშორისო მნიშვნელობის (ს-1) თბილისი-სენაკი-ლესელიძის საავტომობილო გზის კმ155+850-ზე დაზიანებული საყრდენი კედლის აღდგენის სამუშაოების საპროექტო და სატენდერო დოკუმენტაცია შედგენილია შ.კ.ს. „პროექტმშენკომპანი”-ს მიერ საავტომობილო გზების დეპარტამენტის 2015 წლის 18 დეკემბერს გაცემული დავალების თანახმად. დავალებას საფუძვლად დაედო საავტომობილო გზების ადმინისტრირების სამმართველოს 2015 წლის 03 დეკემბრის №8453-2 მოხსენებითი ბარათი.

ზემოთ აღნიშნული დავალების საფუძველზე შ.კ.ს. „პროექტმშენკომპანი”-მ ჩატარა სათანადო საკვლევაძიებო სამუშაოები და დაამუშავა წინამდებარე პროექტი.

ტოპო-გეოდეზიური სამუშაოები ჩატარდა მაღალი სიზუსტის აღჭურვილობით GPS (LEICA GS08 PLUS) და ელექტრონული ტაქეომეტრის (LEICA TS09 PLUS) საშუალებით, UTM კოორდინატთა სისტემაში, ჩართული GEO-CORS სისტემის ქსელში.

საველუ-საკვლევაძიებო სამუშაოების ჩატარების პერიოდში ასევე მოძიებული და შერჩეული იქნა რაიონში მოქმედი კარიერები, ქვის სამტკრევი, ბეტონის დამამზადებელი და ასფალტბეტონის ქარხნები და ზიდვის სავარაუდო მანძილები.

სამუშაო პროექტის დამუშავებისას გამოყენებული იქნა შემდგენ ტექნიკური დოკუმენტაცია:

- ს.ნ. და წ. 2.05.03-84 - „ხიდები და მილები”
- ს.ნ. და წ. 2.05.02.-85 - „საავტომობილო გზები”
- ს.ნ. და წ. 3.01.01-85 - „მშენებლობის ორგანიზაცია”

გამოყენებულია აგრეთვე სხვადასხვა ტექნიკური ლიტერატურა და წინა წლების საპროექტო მასალები.

პროექტირება წარმოებულია ავტომატიზირებული საპროექტო პროგრამების Robur-Road, Lira Soft Monomakh4.2, GeoStructural Analysis V17 "Bentley" და AutoCAD პროგრამების გამოყენებით.

სიტუაციის მოპლე აღწერა

საპროექტო მონაკვეთი ადმინისტრაციულად მდებარეობს ხარაგაულის მუნიციპალიტეტის ტერიტორიაზე სოფელ ხუნევში. რკ/ბეტონის ქვედა საყრდენი კედლი განთავსებული საერთაშორისო მნიშვნელობის (ს-1) თბილისი-სენაკი-ლესელიძის საავტომობილო გზის კმ155+850-ზე მდ. ძირულას ხეობაში (მარცხენა ნაპირზე). მდინარის

დინების ამ მონაკვეთზე სახიფათო გეოდინამიკური პროცესებიდან გლინდება გვერდითი ეროზია. გვერდითი ეროზია გამოწვეულია მდინარის ძლიერი, მიმართული ნაკადის მიერ (ნაკადი თითქმის 90° ეჯახება საყრდენ კედელს), რის შედეგადაც ხდება გრუნტის შედარებით წვრილი ფრაქციის გამორეცხვა. კედლის საძირკველი მთელ სიგრძეზე განლაგებულია რიყნარ გრუნტებზე, ამიტომაც მრავლადაა გამორეცხილი მონაკვეთები. კედელი უკნიდან შევსებულია ხრეშოვანი გრუნტით (გზის ყრილი). არსებული კედელი აგებულია უხარისხო ბეტონით, მრავლადაა მრგვალი რიყის ქვის ჩანართები და ასევე კედლიდან გამონაზარდი წვრილი ხეები. ბეტონის კედელი დაახლოებით 20 გრძ.მ-ზე ჩანგრეულია, დაზიანებულია მისი მიმდებარე მონაკვეთებიც.

საპროექტო გადაწყვეტილება

დეტალურ საველუ-საკვლევაძიებო და გეოლოგიურ სამუშაოებზე დაყრდნობით, ასევე აღნიშნულ მონაკვეთზე მდ. ძირულას ჰიდროლოგიური შესწავლის შედეგებისა და არსებული სიტუაციის გათვალისწინებით, გადაწყდა კედლის ჩანგრეულ მონაკვეთზე ახალი რკ/ბეტონის კედლის მოწყობა $L=36$ გრძ.მ, ხოლო დარჩენილ მონაკვეთებზე გამორეცხისგან დასაცავად და გამაგრების მიზნით რკინაბეტონის დამცავი კონსტრუქციის მოწყობა $L=160$ გრძ.მ. გამაგრებულ მონაკვეთზე ახალი კონსტრუქციის თავზე დარჩენილი ძველი კედლის ზედაპირის დაცვა ხდება ტორკრეტბეტონით. გამაგრების კონსტრუქციის მოსაწყობად საჭიროა მოხდეს კედელში ამოსული წვრილი ხეების მოჭრა და გახმობა ინექციონების მეთოდით. არსებული და საპროექტო კონსტრუქციების დაკავშირება ხდება არმატურის ანკერებით, ასევე არსებულ კედელში მონტაჟდება სადრენაჟე პერფორირებული მილები. არსებული კედლის გამაგრებისას კედლის ჩამონგრევის საფრთხის თავიდან აცილების მიზნით, დაუშვებელია მთელი ქვაბულის ერთდროულად გაშიშვლება. რკ/ბეტონის საძირკვლის მოწყობა ხდება 4 მეტრიან მონაკვეთებად (ქვაბულის გამაგრებით), შვერილებით ერთმანეთში გაერთიანებით და შემდგომ ერთიანად რკ/ბეტონის ტანის მოწყობით მთელ სექციაზე. ასევე გათვალისწინებულია არსებული საძირკვლის გაშიშვლების შედეგად საძირკვლის ქვეშ სავარაუდოდ ჩამოშლილი ქვაბულის შევსებაც მონოლითური ბეტონით. გამაგრების კონსტრუქციისა და კედლის კბილის ჩამაგრება ძირითად კლდოვან გრუნტში უნდა იყოს არანაკლები 0.5მ-ს , ამიტომ მშენებლობის დროს ქვაბულის გაშიშვლების შემდგომ საჭიროა დაზუსტდეს კლდოვანი გრუნტებისა და კონსტრუქციის ძირის ნიშნულები.

კალაპოტში სამუშაოთა წარმოებისთვის საჭიროა მდინარის ნაკადის მიმმართველი (დამცავი) ჯებირისა და ტექნოლოგიური გზების მოწყობა.

იმ მონაცემთა სადაც ეწყობა ახალი კედელი, მშენებლობის პერიოდში ორმხრივი მოძრაობის უზრუნველსაყოფად საჭიროა არსებული გზის დროებითი გაგანიერება.

სამუშაოთა დასრულების შემდგომ საავტომობილო გზაზე ხდება საფარის აღდგენა.

მშენებლობის განთვისების ზოლში ყვება შპ.ს "პისი მაქს"-ის კუთვნილი ოპტიკურ-ბოჭკოვანი კაბელი. პროექტი ითვალისწინებს მის გადასატანად დროებითი დგარების მოწყობას, რის შემდეგაც მფლობელი ორგანიზაცია მშენებლობის დაწყებამდე მოახდენს მის დროებით გადატანას. კაბელის დაზიანების თავიდან აცილების მიზნით, სამუშაოების დაწყებამდე აუცილებელია ეცნობოს შესაბამის სამსახურს, მისი წარმომადგენლის თანდასწრებით სამუშაოების წარმოებისთვის.

უსაფრთხოების ტექნიკა მშენებლობაში

მშენებლობის წარმოებაში უსაფრთხო მეთოდების და სანიტარული ნორმების დაცვა სავალდებულოა. ტექნიკური უსაფრთხოების წესების ნორმებში (II-4-89) განხილულია ყველა ის საკითხი, რომელთა ცოდნა სავალდებულოა მშენებლობის პერსონალისათვის.

მშენებლობაზე შეიძლება დაშვებული იქნენ ის პირები, რომელთაც ჩაუტარდებათ ტექნიკის უსაფრთხოების და სანიტარულ წესებზე სპეციალური ინსტრუქტაჟი. შემდგომში მუშა-მოსამსახურებს განმეორებითი ინსტრუქტაჟი უტარდებათ ყოველ სამთვეში-განმეორებით 3 თვეში, ან სამუშაო ხასიათის, ან ადგილის შეცვლასთან დაკავშირებით.

მშენებლობის დაწყებამდე საჭიროა არსებული გზის მოწესრიგება, რათა უზრუნველყოთ თავისუფალ სამშენებლო ტრანსპორტის ობიექტზე მანევრირება.

მოძრაობისათვის სახიფათო ზონებში საჭიროა დაიდგას სპეცილიზირებული გამაფრთხილებელი ნიშნები.

სამუშაო ადგილები უნდა იქნას უზრუნველყოფილი სამუშაოს წარმოებისათვის საჭირო უსაფრთხო ინვენტარით.

სამუშაოს დაწყების წინ მუშები უზრუნველყოფილი უნდა იყვნენ დამცველი ჩამონანებით, სპეციალური ტანსაცმლით და ფეხსაცმლით.

მშენებლობის ყველა ქვეგანაყოფი უზრუნველყოფილი უნდა იყვნენ პირველადი დახმარების მედიკამენტებით.

მუშებისათვის, რომელთა სამუშაო დაკავშირებულია ტოქსიკურ მასალებთან, საჭიროა მუდმივი მედიკერსონალის ზედამხედველობა.

ამწე-მექანიზმების მუშაობა ტვირთის გადაადგილების დროს უნდა მოხდეს თანდათანობით, ბიძგების გარეშე.

ამწევების მოქმედების ზონაში ხალხის ყოფნა დაშვებული არ არის.

ხანძარსაწინააღმდეგო უსაფრთხოების წესების შესრულებას მშენებლობაზე უნდა დაეთმოს განსაკუთრებული კურადღება.

ობიექტზე უნდა არსებობდეს სპეციალური ჟურნალი, სადაც დაფიქსირდება უსაფრთხოების ტექნიკის დარღვევის ყველა შემთხვევა.

მშენებელი ვალდებულია შეასრულოს ზემოთ აღნიშნული ყველა მოთხოვნა და ის მოთხოვნებიც, რომლებიც მითითებულია ზემოხსენებულ სამშენებლო ნორმებსა და წესებში.

გარემოს დაცვითი ღონისძიებები

მოსამზადებელი სამუშაოებისა და უმუალოდ სამშენებლო-სამონტაჟო სამუშაოთა წარმოებისას მშენებელი ვალდებულია დაიცვას ქვემოთ ჩამოთვლილი და სხვა შესაბამისი სამშენებლო ნორმებით და წესებით განსაზღვრული დონისძიებები:

- განალაგოს სამშენებლო მოედანი და დროებითი შენობა-ნაგებობები პროექტის მიხედვით ან საავტომობილო გზის განთვისების ზოლში, თუ ამის შესაძლებლობა არსებობს;
- სამუშაოთა დამთავრების შემდეგ მშენებლობის ადგილი და სამშენებლო მოედანი უნდა გასუფთავდეს ყოველგვარი სამშენებლო და საყოფაცხოვრებო ნაგვისაგან, მათი გატანა უნდა მოხდეს ადგილობრივი თვითმმართველობის ორგანოებთან შეთანხმებულ ადგილზე;
- აკრძალულია მანქანა-დანადგარების რეცხვა მდინარის ნაპირზე, მათ გასარეცხად უნდა მოეწყოს სპეციალურად აღჭურვილი ადგილები;
- უნდა მოხდეს დაზიანებული მიწის მცენარეული ფენის ადდგენა;
- ტექნოლოგიურ დანადგარებთან, საიდანაც შესაძლებელია მტვრისა და სხვა მავნე ნივთიერებათა გამოფრქვევა, უნდა მოეწყოს სპეციალური მტვრისდამჭერი ფილტრები და დანადგარები.



შ.კ.ს „პირი მაქსი“
PCMAX LTD

საინდ. კოდი: 206343875
Nº 15 25.02.2016

შ.კ.ს. „პროექტმშენკომპანი“-ს დირექტორს

ბატონ რაულ რაზმაძეს

ბატონო რაულ,

თქვენს მიერ შემოსული (# 23-02/01 23 თებერვალი 2016წ.) წერილის პასუხად
გაცნობებით, რომ შპს „პირი მაქსი“ თანახმა თავისი არსებული ხაზობრივი ნაგებობის
გადატანაზე და გთხოვთ შემოგვთავაზოთ ჩვენი კომუნიკაციის გადატანის
ალტერნატიული გზა. რათა სამუშაოების პროცესში არ დაზიანდეს ჩვენი ოპტიკურ-
ბოჭკოვანი კაბელი.

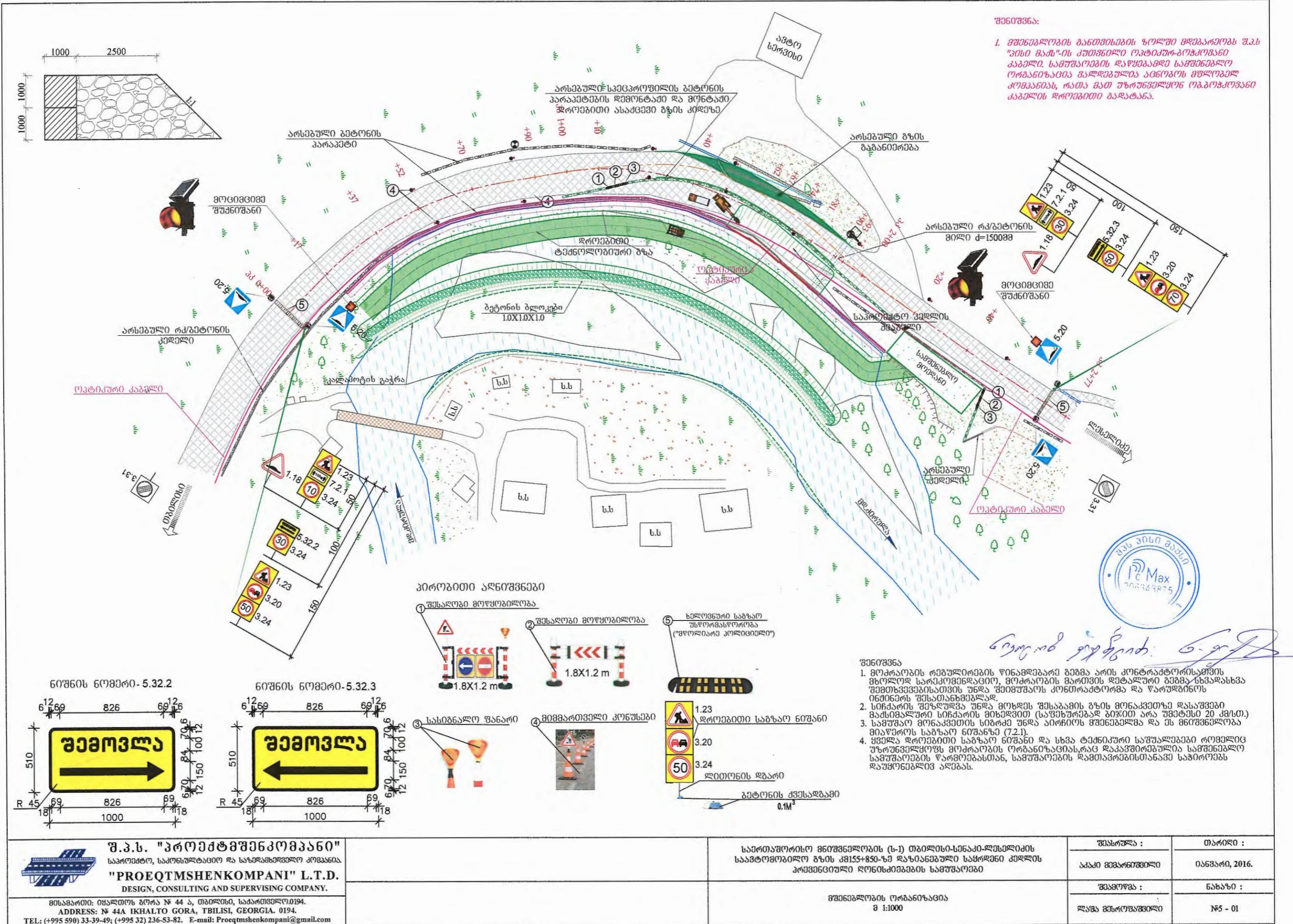
პატივისცემით

შპს „პირი მაქსი“-ს

დირექტორი

ლევან ხუნდაძე





პიდროლობიური ანგარიში

მდ. ძირულას მოკლე პიდროგრაფიული დახასიათება

მდ. ძირულა, რომელზეც გათვალისწინებულია გამორეცხვის საწინააღმდეგო პრევენციული დონისძიებები მდებარეობს საერთაშორისო მნიშვნელობის თბილისი-სენაკი-ლესელიძის საავტომობილო გზის 156-ე კმ-ზე, ხარაგაულის მუნიციპალიტეტებში სოფ. ხუნევში. მდინარე სათავეს იდებს სურამის ქედის ჩრდილო-დასავლეთ კალთაზე 1891 მეტრის სიმაღლეზე და ერთვის მდ. ყვირილას მარცხენა მხრიდან 165 მეტრის სიმაღლეზე ზღვის დონიდან. მდინარის სიგრძე სათავისიდან საპორექტო უბნამდე 57.5 კმ-ია, საერთო ვარდნა 1507 მ, საშუალო ქანობი 26.2%, წყალშემკრები აუზის ფართობი კი 324 კმ²-ია.

მდინარის აუზი წარმოდგენილია მთაგორიანი რელიეფით. აუზის დაახლოებით 95% დაფარულია ხშირი შერეული ტყით. მდინარის კალაპოტი ძლიერ კლაკნილი და დატოტილია. აუზში მრავლადაა შენაკადები და ხევები. მდინარე საზრდოობს თოვლის, წვიმისა და გრუნტის წყლებით, ამასთან გრუნტის წყლების როლი ხევის საზრდოობაში უმნიშვნელოა.

კლიმატური დარაიონების მიხედვით ტერიტორია მოქცეულია დასავლეთ საქართველოს ზღვის სუბტროპიკული კლიმატის ნოტიო ოლქში. რეგიონის კლიმატს განაპირობებს მისი გეოგრაფიული მდებარეობა და ხასიათდება ზომიერად ნოტიო ჰავით, საკმაოდ ცივი ზამთრით და შედარებით მშრალი ცხელი ზაფხულით.

რაიონის სეისმურობა საქართველოს სეისმური დარაიონების რუქის მიხედვით შეადგენს 8 ბალს.

წყლის მაქსიმალური ხარჯები

მდინარე ძირულას წყლის მაქსიმალური ხარჯების სიდიდეები სარეაბილიტაციო მონაკეთზე დადგენილია მეთოდით, რომელიც მოცემულია „კავკასიის პირობებში მდინარეთა მაქსიმალური ჩამონადენის საანგარიშო ტექნიკურ მითითებაში”.

აღნიშნული მეთოდის თანახმად, წყლის მაქსიმალური ხარჯების სიდიდეები იმ მდინარეებზე და ხევებზე, რომელთა წყალშემკრები აუზის ფართობი არ აღემატება 400 კმ²-ს, იანგარიშება ფორმულით, რომელსაც შემდეგი სახე გააჩნია

$$Q = R \cdot \left[\frac{F^{2/3} \cdot K^{1,35} \cdot \tau^{0,38} \cdot i^{-0,125}}{(L+10)^{0,44}} \right] \cdot \Pi \cdot \lambda \cdot \delta \quad \text{მ}^3/\text{წ}$$

სადაც R – რაიონული პარამეტრია. მისი მნიშვნელობა დასავლეთ საქართველოს პირობებში მიღებულია 1,35-ის ტოლი;

F – წყალშემკრები აუზის ფართობია საანგარიშო კვეთში კმ²-ში;

K – რაიონის კლიმატური კოეფიციენტია, რომლის მნიშვნელობა აიღება სპეციალური რუკიდან;

τ – განმეორებადობაა წლებში;

i – ხევის კალაპოტის გაწონასწორებული ქანობია ერთეულებში სათავიდან საპროექტო კვეთამდე;

L – ხევის სიგრძეა სათავიდან საპროექტო კვეთამდე კმ-ში;

П – ხევის წყალშემკრებ აუზში არსებული ნიადაგის საფარველის მახასიათებელი კოეფიციენტია. მისი მნიშვნელობა აიღება სპეციალური რუკიდან და შესაბამისი ცხრილიდან და ჩვენ შემთხვევაში მიღებულია 1-ის ტოლი;

λ – აუზის ტყიანობის კოეფიციენტია, რომლის სიდიდე იანგარიშება გამოსახულებით

$$\lambda = \frac{1}{1 + 0,2 \cdot \frac{F_t}{F}}$$

აქ F_t – აუზის ტყით დაფრული ფართობი %-ში.

δ – აუზის ფორმის კოეფიციენტია. მისი მნიშვნელობა მიიღება გამოსახულებით

$$\delta = 0,25 \cdot \frac{B_{\max}}{B_{sas}} + 0,75$$

სადაც

B_{\max} – აუზის მაქსიმალური სიგანეა კმ-ში;

B_{sas} – აუზის საშუალო სიგანეა კმ-ში. მისი მნიშვნელობა მიიღება დამოკიდებულებით $B_{sas} = \frac{F}{L}$;

საკვლევი მდინარის წყლის მაქსიმალური ხარჯების საანგარიშოდ საჭირო მორფომეტრიული ელემენტების მნიშვნელობები, დადგენილი 1:25000 მასშტაბის ტოპოგრაფიული რუკის მიხედვით, ასევე ზემოთ მოყვანილი ფორმულით გაანგარიშებული 100 წლიანი, 50 წლიანი, 20 წლიანი და 10 წლიანი განმეორებადობის წყლის მაქსიმალური ხარჯების სიდიდეები, მოცემულია ქვემოთ, №1 ცხრილში.

საკვლევი მდინარის წყლის მაქსიმალური ხარჯები $\text{მ}^3/\text{წ-ში}$

ცხრილი №1

პერიო	F კმ^2	L კმ	i კალ	λ	δ	K	მაქსიმალური ხარჯები			
							$\tau = 100$ წელს	$\tau = 50$ წელს	$\tau = 20$ წელს	$\tau = 10$ წელს
საპროექტო კვეთი	324	57.5	0.026	0.84	1.27	5	331.0	254.0	180.0	138.0

წყლის მაქსიმალური დონეები

მდინარე ძირულაზე წყლის მაქსიმალური ხარჯების შესაბამისი დონეების ნიშნულების დადგენის მიზნით, საპროექტო უბანზე გადაღებული იქნა კალაპოტის განვითარების კვეთები, რომელთა საფუძველზე დადგენილი იქნა მდინარის პიდარავლიკური ელემენტები.

კვეთში ნაკადის სიჩქარე ნაანგარიშევია შემდეგი ფორმულით

$$V = \frac{h^{2/3} \cdot i^{1/2}}{n} \quad \text{გ/წმ}$$

სადაც

- h – ნაკადის საშუალო სიღრმეა კვეთში მ-ში;
- i – ნაკადის ჰიდრავლიკური ქანობია ორ საანგარიშო კვეთს შორის;
- n – კალაპოტის ხორციანობაა.

საპროექტო კვეთი მიღებულია 50 წლიანი (2%) განმეორებადობის ნაკადის მაქსიმალური ხარჯების შესაბამისად.

მდინარე ძირულას წყლის მაქსიმალური ხარჯის შესაბამისი დონეების ნიშნულები საპროექტო კვეთში, მოცემულია №2 ცხრილში.

ცხრილი №2

საპროექტო კვეთი β_3^+	უზრუნველყოფა $Q_{2\%} = 254 \text{ მ}^3/\text{წ}\text{წ}$,
	ნიშნული მ.
0+90	387.73
1+74	386.29

კალაპოტის ზოგადი წარეცხვის სიღრმე

მდინარე ძირულას კალაპოტის მოსალოდნელი ზოგადი წარეცხვის მაქსიმალური სიღრმე გამოიანგარიშება შემდეგი ფორმულით

$$H_{\max} = 1.6 \cdot \frac{K}{i^{0.03}} \cdot \left(\frac{Q_{p\%}}{\sqrt{g}} \right)^{0.4} \text{ მ}$$

სადაც

$Q_{p\%}$ – საანგარიშო უზრუნველყოფის წყლის მაქსიმალური ხარჯია;

K – კოეფიციენტია, რომელიც ითვალისწინებს წყლის ხარჯისა და მასში შეწონილი მყარი ნატანის არაერთგვაროვნებას. მისი სიდიდე აიღება სპეციალური ცხრილიდან;

i - მდინარის ქანობია;

g - სიმძიმის ძალის აჩქარებაა.

კალაპოტის ზოგადი გარეცხვის მაქსიმალური სიღრმე ($H_{\max} = 4.17 \text{ მ}$) უნდა გადაიზომოს საკვლევი მდინარის 50 წლიანი განმეორებადობის მაქსიმალური ხარჯის შესაბამისი დონის ნიშნულიდან ქვემოთ.

საინჟინრო-გეოლოგიური გამოკვლევები

2016 წლის იანვარ-თებერვალში შპს „პროექტმშენკომაანი“-ის მიერ, ტექნიკური დავალების მოთხოვნების შესაბამისად ჩატარდა საერთაშორისო მნიშვნელობის (ს-1) თბილისი-სენაკი-ლესელიძე საავტომობილო გზის კმ155+850-ზე დაზიანებული საყრდენი კედლის პრევენციული ღონისძიებების სამუშაოები.

საინჟინრო-გეოლოგიური გამოკვლევის მიზანს წარმოადგენდა აქ გავრცელებული გრუნტების შესწავლა, როგორც ჭაბურღილების ბურღვით, რისთვისაც გაბურღილი იქნა 2 ჭაბურღილი 8-8 მ-ის სიღრმის. ასევე გეოლოგიური გაშიშვლებების ვიზუალური აღწერით

ადგილმდებარეობის ვიზუალური დათვალიერების, ჭაბურღილების მონაცემების, გრუნტის სავალე გაცრისა და საფონდო მასალების კამერალური დამუშავების მონაცემების საფუძველზე შედგენილია:

- ჭაბურღილების ლითოლოგიური ჭრილები.
- განიგი გეოლიგიური ჭრილები
- გრუნტების გრანულომეტრიული შემადგენლობის ცხრილი.
- მდინარის წყლის ლაბორატორიული კვლევის ცხრილი.
- საინჟინრო-გეოლოგიური დასკვნა.

საკვლევი უბანი მორფოლოგიურიად წარმოადგენს მდ. ძირულას ხეობას და მდებარეობს მის მარცხენა ნაპირზე.

გეოლოგიურად საკვლევი უბანი აგებულია იურული ასაკის პორფირიტებით, რომლებიც გადაფარულია მეოთხეული ალუვიური და ტექნოგენური ნალექებით. ალუვიური ნალექები წარმოდგენილია რიყნარით, საშუალო ფრაქციის ქვიშა-ხრეშის შემაგსებლით, 25%-მდე კაჭრების შემცველობით.

რაიონის სეისმურობა საქართველოს სეისმური დარაიონების რუქის მიხედვით შეადგენს 8 ბალს.

მდინარის დინების ამ მონაკვეთზე სახიფათო გეოდინამიკური პროცესებიდან დაიკვირვება- გვერდითი ეროზია.

გვერდითი ეროზია გამოწვეულია მდინარის ძლიერი, მიმართული ნაკადის მიერ, რის შედეგადაც ხდება გრუნტის შედარებით წვრილი ფრაქციის გამორეცხვა. ზემოთაღნიშნულ მონაკვეთზე საყრდენ კედელს გამორეცხვის შედეგად დამოეცალა საფუძველი, რის შედეგადაც მოხდა ფუნდამენტის ჯდენა ამან კი გამოიწვია მიწის ვაკისის მცირე ნაწილის ჩაქცევა. საყრდენი კედლის ფუნდამენტი შეიძლება განლაგდეს როგორც რიყნარზე ისე პორფირიტებზე, რომელთა ამტანუნარიანობა საკმაოდ მაღალია. გარდა ამისა საჭიროა მდინარის მიმართული ნაკადის სიჩქარის შესამცირებლად დამცავი ნაგებობების აშენება, რათა არ მოხდეს სხვა ადგილებში საყრდენი კედლის ფუნდამენტის ქვეშ გრუნტის გამორეცხვა.

ნაყარის მოცულობითი წონაა $1.95\text{g}/\text{სმ}^3$, პუნქტი დამუშავების სირთულის მიხედვით არის პ.6-ბ.

რიყნარის ძირითადი ფიზიკურ-მექანიკური თვისებების მნიშვნელობები ასეთია: მოცულობითი წონა $\rho=1.95\text{g}/\text{სმ}^3$; დეფორმაციის მოდული $600\text{კგ}/\text{სმ}^2$; შინაგანი ხახუნის კუთხე 32^0 ; შეჭიდულობა $0.07\text{კგ}/\text{სმ}^2$; პირობითი წინაღობა $5.0\text{კგ}/\text{სმ}^2$; დამუშავების სირთულის მიხედვით პ. 6-გ.

პორფირიტების მოცულობითი წონა $\rho=2.60/\text{სმ}^3$ დეფორმაციის მოდული არის- $5*10^5\text{კგ}/\text{სმ}^2$; შინაგანი ხახუნის კუთხე- 36^0 ; შეჭიდულობა $-180\text{კგ}/\text{სმ}^2$; წინაღობა ერთდერძა კუმშვაზე- $700\text{კგ}/\text{სმ}^2$; დამუშავების სირთულის მიხედვით პ. 19

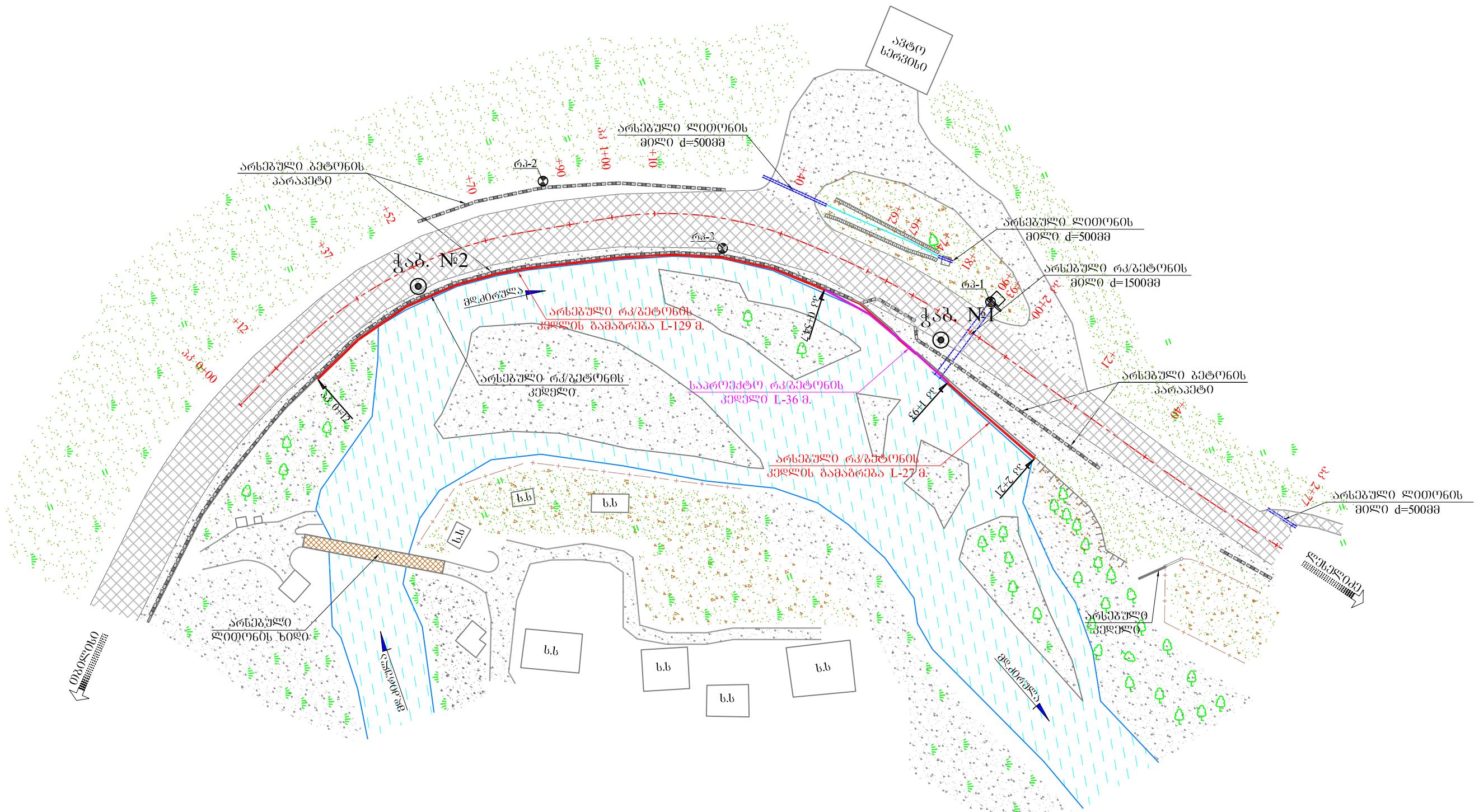
მდინარის წყლის ლაბორატორიული კვლევის შედეგების საფუძველზე, წყალი არ არის აგრესიული არცერთი მარკის ბეტონის მიმართ.

ამრიგად ზემოთ მოყვანილი გეომორფოლოგიური, გეოლოგიური და ჰიდროგეოლოგიური პირობებიდან გამომდინარე, საკვლევი უბანი საინჟინრო-გეოლოგიური პირობების სირთულის მიხედვით მიეკუთვნება მეორე კატეგორიას.

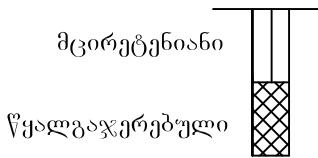
ინჟინერ-გეოლოგი:

/გ. ლომიძე/

ჰაბურდილების განლაგება საკვლევ შპანზე



 <p>ვ.კ.ს. "პროექტმშენკომპანი" სააროექტო, საპრეზულტაციო და სახელმწიფო კომანდა. "PROEQTMSHENKOMPANI" L.T.D. DESIGN, CONSULTING AND SUPERVISING COMPANY.</p> <p>ვიზუალური: 0194 გრანა № 44 ა, თბილისი, სამართლებრივი 0194. ADDRESS: № 44A IKHALTO GORA, TBILISI, GEORGIA. 0194. TEL: (+995 590) 33-39-49; (+995 32) 236-53-82. E-mail: Proeqtmshenkompani@gmail.com</p>	<p>სამრთაშორისო მნიშვნელობის (ს-1) თბილის-ხინაუ-ლესელიძის სააპტომობილო გზის პრ155+850-ზე დაზიანებული საყრდენი პედლის აღდგენის სამუშაოები</p>	<p>შეახვება :</p> <p>თარიღი :</p> <p>აპარ მშენებელი</p>
	<p>გეგმა</p> <p>მ 1:1000</p>	<p>შეამობა :</p> <p>ნახატი :</p> <p>ლაგა მშენებელი</p>

გვერდი	საერთაშორისო მნიშვნელობის (ს-1) თბილისი-სენაკი-ლესელიძის საავტომობილო ბზის პმ155+850-ზე დაზიანებული საყრდენი კედლის აღდგენის სამუშაოები	GTP
გეოლოგიური პირობითი ნიშნები		
№	გეოლოგ- ასაკი და გენეზისი	აღნიშვნა
		ლითოლოგიური დახასიათება და ინდექსი
1	Q _{4-t}	 ①f ნაყარი - ღორდი, ხრეში, ხვინჭა ლოდების ჩანართებით 20%-მდე თიხნარის შემავსებლით - ①f
2	Q _{4-a}	 ② რიფნარი, კაჭრების ჩანართებით 15-20% ქვიშის შემავსებლით, წყალგაჯერებული - ②
3	j ₂	 ③ პორფირიტები ძლიერ დანაპრალიანებული, ბლოკების სახით, სუსტად გამოფიტული - ③
<p style="text-align: center;">გრუნტების მდგომარეობა</p> <p style="text-align: center; font-size: small;">/შეკვამშირებელი/ /შეკვამშირებული/</p> <div style="text-align: center; margin-top: 10px;">  </div>		
 ჟაბ №1 წყლიანი ჭაბურღლილი და მისი ნომერი		

გრძ	საერთაშორისო მნიშვნელობის (ს-1) 0გ0ლის0-სენაპი-ლესელიძის საავტომობილო ბზის პზ155+850-ზე დაზიანებული საყრდენი კედლის აღდგენის სამუშაოები						GTP
ჭაბურღლის ლითოლოგიური ჭრილი							
ჭაბ. № 1 ნომერი: 388.07	ადგილმდებარეობა - იხილე გეგმა						სიღრმე - 8.08 თარიღი - 16.02.2016
ურის ნომერი ურის ნომერი მასშტაბი 1:100	ლითოლოგიური ჭრილი, კონსისტენცია ტენიანობა		ურის საგეგმის - გ სიღრმე	გრ. წელის დონე - მ	ნიმუშის აღ- მარტინი გამარტინი	ლითოლოგიური აღწერა და ინდექსი	
1	2	3	4	5	6	7	
1		5.1	3.8			ნაყარი - ღორდი, ხრეში, ხეინჭა ლოდების ჩანართებით 20%-მდე თიხნარის შემაგსებლით - ①f	
2		6.1				რიყნარი, კაჭრების ჩანართებით 15-20% ქვიშის შემაგსებლით, წყალგაჯერებული - ②	
3		8.0				პორფირიტები, ძლიერ დანაპრალიანებული, ბლოკების სახით, სუსტად გამოფიტული - ③	
ჭაბურღლის ლითოლოგიური ჭრილი							
ჭაბ. № 2 ნომერი: 391.69	ადგილმდებარეობა - იხილე გეგმა						სიღრმე - 8.08 თარიღი - 17.02.2016
ურის ნომერი ურის ნომერი მასშტაბი 1:100	ლითოლოგიური ჭრილი, კონსისტენცია ტენიანობა		ურის საგეგმის - გ სიღრმე	გრ. წელის დონე - მ	ნიმუშის აღ- მარტინი გამარტინი	ლითოლოგიური აღწერა და ინდექსი	
1	2	3	4	5	6	7	
1		5.0				ნაყარი - ღორდი, ხრეში, ხეინჭა ლოდების ჩანართებით 20%-მდე თიხნარის შემაგსებლით - ①f	
2		5.3	5.3	5.3		ბეტონი	
3		6.8				რიყნარი, კაჭრების ჩანართებით 15-20% ქვიშის შემაგსებლით, წყალგაჯერებული - ②	
		8.0				პორფირიტები, ძლიერ დანაპრალიანებული, ბლოკების სახით, სუსტად გამოფიტული - ③	

ჰაბურღილი №1



ჰაბურღილი №2



საერთაშორისო მნიშვნელობის (ს-1) თბილისი-სენაკი-ლესელიძე საავტომობილო გზის
კმ155+850-ზე დაზიანებული საყრდენი კედლის აღდგენის სამუშაოები

წყლის სინჯის მახასიათებლები

სინჯის აღების ადგილი და თარიღი მდ. ძირულა

სიღრმე 0.00 13.01.2016

ფიზიკური თვისებები

ტემპერატურა	-	სუნი ბალებში	00
გამჭვირვალობა	გამჭვირვალე	გემო ბალებში	არ გაინჯულა
ფერი	უვერო	ნალექი	დიდი რაოდენობით

ქიმიური ანალიზი

ანიონები	შემცველობა ლიტრში			სიხისტე მგ-ლეპტ	საერთო	5.8
	მგ	მგ-ლეპტ	% მგ-ლეპტ			
Cl ⁻	11.1	0.31	4.78			
SO ₄ ²⁻	18.1	0.38	5.86			
HCO ₃ ⁻	353.8	5.80	89.36			
ჯამი	383.0	6.49	100.0			
კატიონები	შემცველობა ლიტრში			PH	7.2	
	მგ	მგ-ლეპტ	% მგ-ლეპტ			
Na ⁺ + K ⁺	36.6	1.59	24.50			
Ca ⁺⁺	90.2	4.50	69.34			
Mg ⁺⁺	4.9	0.40	6.16			
ჯამი	131.7	6.49	100.0			
საერთო მინერალიზაცია მგ/ლ		338				
მშრალი ნაშთი მგ/ლ		342				
გამარილიანების ფორმულა						
$M_{0.7} \frac{HCO_3^{-} 89}{Ca^{++} 69 Na^{+} 25}$						

დასკვნა: წყალი ნორმალური მინერალიზაციისა და სიხისტისაა, იგი პიღროკარბონა-
ტულ-კალციუმ-ნატრიუმიანია. ნორმის ფარგლებშია ჟანგვადობა და PH.

წყალს არ ახასიათებს არც ერთი სახის აგრესიულობა ნებისმიერი მარკის ბე-
ტონის მიმართ.

ინჟინერ-ქიმიკოსი ლ. კაციტაძე

ანალიზის ჩატარების თარიღი 16.01.2016

საერთაშორისო მნიშვნელობის (ს-1) ობილისი-სენაკი-ლესელიძე სააგტომობილო გზის კმ155+850-ზე დაზიანებული საყრდენი კედლის აღდგენის სამუშაოები.

გრუნტის გრანულომეტრული შემადგენლობა %





29/11/2015 11:31



29/11/2015 11:39



29/11/2015 11:39



29/11/2015 14:19



29/11/2015 14:26



23/01/2016 12:45



‘ԵՎՅՈՒՍԵՑՇ

**პირითადი სამშენებლო დანადგარები, მექანიზმები და
სატრანსპორტო საშუალებები**

№	დ ა ს ა ხ ე ლ ე ბ ა	განზომილება	რაოდენობა	შენიშვნა
1	2	3	4	5
1	ამწე	ცალი	1	
2	ავტოდამტვირთველი	ცალი	1	
3	ბულდოზერი	ცალი	1	
4	ექსკავატორი	ცალი	1	
5	ავტობეტონმრევი	ცალი	4	
6	ელექტროგიბრატორი	ცალი	2	
7	სანგრევი ჩაქუჩები	ცალი	2	
8	ავტოვითმცლელები	ცალი	3	
9	სატკეპნი ვიბრაციული	ცალი	1	
10	სატკეპნი გლუვვაციანი	ცალი	1	
11	ბორტიანი მანქანა	ცალი	1	

სამუშაოთა ფარმოების კალენდარული გრაფიკი

საერთაშორისო მნიშვნელობის (ს-1) იგილისი-სენაკი-ლასელიძის საავტომობილო გზის პმ155+850-ზე დაზიანებული
საჭრდენი კედლის აღდგენის სამუშაოები

სამუშაოების დასახელება	გშევებულობის პერიოდი (თვე)					შენიშვნა
	I	II	III	IV	V	
1	2	3	4	5	6	7
მოსამზადებელი სამუშაოები						
რკ/გეტონის ძველი საყრდენი კედლის მოწყობა						
არსებული გეტონის კედლის შეკეთება						
მთავარ გზაზე საზარის აღდგენა				—		

სამუშაოთა მოცულობების პრეგსიტი უფყისი

საერთაშორისო მნიშვნელობის (ს-1) თბილისი-ხერაკი-ლესელიძის საავტომობილო გზის პმ155+850-ზე
დაზიანებული საყრდენი კედლის აღდგენის სამუშაოები

№	სამუშაოს დასახელება	განხ.	რაოდ.	შენიშვნა
1	2	3	4	5
1. მოსამზადებელი სამუშაოები				
1.1	კედლების დაკვალვა ქოორდინატთა სისტემაში	კმ	0.2	
1.2	ბუჩქნარისა და წვრილი ხეების გაჩეხვა და ამოძირება	კ ²	300	
1.3	კედლის ტანში არსებული გამოსული წვრილი ხეების გადაჭრა	ც	2	
1.4	სამშენებლო მოედნის მოწყობა:			
	სამშენებლო მოედნის მოხრეშვა-მოშანდაკება კარიერიდან მოზიდული ქვიშა-ხრეშოვანი მასალით, ბულდოზერით გადაადგილებით 25 მ-დე	კ ² /კ ³	300/90	6გ ჯგIII
	სამშენებლო მოედნის შემორაგვა მაგთულბადით, ხის ბოძებზე	გრძ.მ/კ ²	80/120	
1.5	დროებითი ტექნოლოგიური გზის და მოედნის მოწყობა:			
	გრუნტის დამუშავება ექსკავატორით, გადაადგილება ბულდოზერით 50 მ-დე	კ ³	760	6გ ჯგIV
	დროებითი ტექნოლოგიური გზის და მოედნის მოხრეშვა-მოშანდაკება კარიერიდან მოზიდული ქვიშა-ხრეშოვანი მასალით, ბულდოზერით გადაადგილებით 50 მ-დე	კ ² /კ ³	1140/342	საშუალოდ 30სმ
1.6	დროებითი კალაპოტის გაჭრა ექსკავატორით, გადაადგილება ბულდოზერით 50 მ-დე	კ ³	2400	6გ ჯგIV
1.7	კალაპოტის სამუშაოთა წარმოებისათვის წყლის ნაკადის მიმმართველი დროებითი ჯებირების მოწყობა:			
	გრუნტის დამუშავება ექსკავატორით, გადაადგილება ბულდოზერით 50 მ-დე	კ ³	480	6გ ჯგIV
	ინგენირული ბეტონის ბლოკების ტრანსპორტირება ბაზიდან და მონტაჟი ამწით, შემდგომი დემონტაჟით და გატანით უკან ბაზაზე	კ ³	320	
	ბლოკების უკან კარიერიდან მოზიდული ქვის ლოდების d=0.6მ დაწყობა ექსკავატორით	კ ³	1120	
1.8	არსებული მიწისქვეშა ოპტიკურ-ბოჭკოვანი კაბელის გადასატანად დროებითი დგარების მოწყობა:			
1.8.1	გრუნტის დამუშავება ხელით, გვერდზე დაყრით	კ ³	1	6გ ჯგIII
1.8.2	დგარების სამირკვლის დაბეტონება B20, შემდგომი დაშლა სანგრევი ჩაჭერებით, დატვირთვა და გატანა ნაგავსაყრელზე	კ ³	0.7	
1.8.3	დროებითი დგარების მონტაჟი ამწით, შემდგომი დემონტაჟით და ტრანსპორტირებით ბაზაზე:	ც	2	ჯართად
	ფოლადის მილი d=108 მმ, δ=6 მმ	გრძ.მ/ტ	10/0.15	

1	2	3	4	5
	შველერი №20	გრძ.მ/კბ	1/18.4	
1.9	მშენებლობის პერიოდში ორმხრივი მოძრაობის უზრუნველსაყოფად არსებული გზის გაგანიერება:			
1.9.1	გრუნტის დამუშავება ხელით, დატვირთვა და გატანა ნაყარში	მ ³	47	6ბ ჯგIII
1.9.2	საფუძვლის მოწყობა ფრაქციული დორდით (0-40მმ), h-20სმ.	მ ²	155	
1.9.3	თხევადი ბიტუმის მოსხმა 0,6კგ/მ ²	ტ	0.09	
1.9.4	საფარის მოწყობა წერილმარცვლოვანი მქერივი დორდოვანი ასფალტ-ბეტონის ცხელი ნარევით ტიპი B, მარკა II, h-6სმ.	მ ²	155	
1.10	მშენებლობის პერიოდში გზის ინგენტარული ნიშნებით აღჭურვა:			
1.10.1	ინგენტარული სტანდარტული შუქამრეკლი საგზაო ნიშნები, ბრტყელი III ტიპიური ზომის ГОСТ 10807-78 მიხედვით:			
	სამკუთხა	900x900x900 მმ	ც	2
		1000x1000 მმ	ც	14
	მართკუთხა	900x900 მმ	ც	4
		500x1000 მმ	ც	2
	სულ		ც	22
				კომპლ. 14
1.10.2	ინგენტარული ინდივიდუალური პროექტირების საგზაო ნიშანი, შუქამრეკლავი ГОСТ 10807-78 მიხედვით:			
	მართკუთხა	1000x510 მმ	ც	2
	სულ		ც	2
	ჯამური ნიშნები		ც	24
				კომპლ. 14
1.10.3	საგზაო ნიშნების დაყენება ლითონის დგარებზე, გამაფრთხილებელი, პრიორიტეტის, ამკრძალავი, მიმთითებელი, საინფორმაციო ერთ საყრდენზე:			
	ლდ-5/2.5	76 მმ	ც/ტ	8/0.144
	ლდ-5/3.5	76 მმ	ც/ტ	4/0.05
	ლდ-5/4.0	76 მმ	ც/ტ	2/0.057
	სულ ლითონის დგარები		ც/ტ	14/0.251
	ბეტონის ქვესადგამი		ც/მ ³	14/1.4
1.10.4	ინგენტარული შესაღობი მოწყობილობა:			
	შესაღობი მოწყობილობა ტიპი-1	ც/კბ	2/62	
	შესაღობი მოწყობილობა ტიპი-2	ც/კბ	4/108	
	სასიგნალო ფანარი შესაღობ მოწყობილობაზე	ც/კბ	4/3.4	
	ინგენტარული კონუსების დაყენება	ც/კბ	24/144	
	სასიგნალო ფანარი კონუსებზე	ც/კბ	24/20.1	

1	2	3	4	5
1.10.5	საგალი ნაწილის დროებითი მონიშვნა ასაძრობი ბაფთით 3M™ Ctamarck™ N-145:			
	უწყვეტი ხაზები სიგანით 100 მმ (1.1)	გრძ.მ/მ ²	130/13	
1.10.6	არსებული სპეციროფილის ბეტონის პარაპეტების დემონტაჟი და მონტაჟი დროებითი ასაქცვი გზის კიდეზე, შემდგომი დაბრუნებით ადგილზე	გ/მ ³	45/34.7	
1.10.7	ინვენტარული მოციმციმე შუქნიშანი (კვების წყარო ფოტოელემენტი)	გ	2	
1.10.8	გზის ორივე მხარეს დროებითი ხელოვნური საგზაო უსწორმასწორობის (მწოლიარე პოლიციელი) მოწყობა, შემდგომი დაშლით და გატანით ბაზაზე:	გ/გრძ.მ	2/18.0	
	საწყისი ელემენტი	გ	4	
	შუალედური ელემენტი	გ	34	
	სამაგრი საშუალებები	გ	144	

2. რპ/გეტონის შვედა საყრდენი გედლის მოჭყობა პგ1+55 - პგ1+93

2.1	არსებული დაზიანებული მონოლითური ბეტონის კედლის დაშლა ექსკავატორის ბაზაზე დამონტაჟებული სანგრევი ჩაქუჩებით, დატვირთვა და გატანა ნაყარში	გ ³	172.8	
2.2	ბეტონის კედლის დაშლა ხელით სანგრევი ჩაქუჩებით, დატვირთვა და გატანა ნაყარში	გ ³	43.2	
2.3	არსებული მილის დემონტაჟი და მონტაჟი:			
	არსებული რკ/ბეტონის მრგვალი მილის d-1.5მ სექციების დემონტაჟი ამწით და დასაწყობება სამშენებლო მოედანზე	გ/გ ³	8/7.2	
	ლორდის საგების მოწყობა h-10სმ	გ ³	1.8	
	მონოლითური ბეტონის საძირკველის მოწყობა h _{საჟ} - 46სმ B25 F200 W6	გ ³	7.4	
	რკინაბეტონის ანაკრები რგოლების d-1.5მ, მონტაჟი ამწით	გრძ.მ/გ ³	8/7.2	
	მილის ტანზე წასაცხები ჰიდროიზოლაცია (2 ჯერად)	გ ²	46	
	ასაგრავი ჰიდროიზოლაცია	გ ²	8	
	ღრებობების დაგმანვა ძენძით და ცემენტის ხსნარით	კბ	21	0.07 გ ³
2.4	გრუნტის დამუშავება ექსკავატორით, დატვირთვა და გატანა ნაყარში:			
	გრუნტი 6გ ჯგIII	გ ³	1280	
	გრუნტი 6გ ჯგIV	გ ³	480	
2.5	გრუნტის დამუშავება ხელით, დატვირთვა და გატანა ნაყარში	გ ³	96	6გ ჯგIV
2.6	კლდოვანი გრუნტის გაფხვიერება ექსკავატორის ბაზაზე დამონტაჟებული სანგრევი ჩაქუჩებით, დატვირთვა და გატანა ნაყარში	გ ³	112	19 ჯგVII

1	2	3	4	5
2.7	კლდოვანი გრუნტის დამუშავება ხელით სანგრევი ჩაქებით, დატვირთვა და გატანა ნაყარში	გ ³	48	19 ჯვVII
2.8	ქვაბულის დროებითი გამაგრება ხის მასალით	გ ²	288	
2.9	წყლის ამოტუმბვა ორი 60 მ ³ /სთ წარმადობის ტუმბოთი	მანქ. ცვლა	36	ერთი მორიგე ტუმბო
2.10	ბეტონის მოსამზადებელი ფენა და ქვეორმო B20	გ ³	39.6	
2.11	მონოლითური რკინაბეტონის კედლის საძირკვლის მოწყობა:			
	ბეტონი B30 F200 W6, მიწოდება ბადიებით	გ ³	247.8	
	არმატურა	გ	5.6	
2.12	მონოლითური რკინაბეტონის კედლის ტანის მოწყობა:			
	ბეტონი B30 F200 W6, მიწოდება ბადიებით	გ ³	114.6	
	არმატურა	გ	4.5	
2.13	კედლის უკან პიდროიზოლაციის და დრენაჟის მოწყობა:			
	წასაცხები პიდროიზოლაცია (2 ჯერად)	გ ²	396	საძირკვლის წინა პერისტეტრის ჩათვლით
	მსუბუ თიხის ეკრანი	გ ³	43	
	რიყის ქვა d=20-30 სმ	გ ³	68	
	პლასტმასის მილი d-150 მმ	გრძ.გ	22	
2.14	დროებითი ჯებირის დაშლა, ლოდების d _{საჭ} -0.6მ გადაადგილება ავტოლამტვირთველით 25 მ-დე და ჩაწყობა კედლის წინ რისბერმაში	გ ³	162	
2.15	კედლის უკან შეესება კარიერიდან მოზიდული ხრეშოვანი გრუნტით და დატკეპნა ფენებად	გ ³	1120	6გ ჯვIII
3. არსებული გეტონის კედლის გამაგრება პპ0+12 - პპ1+55, პპ1+93 - პპ2+21				
	არსებული კედლის გამაგრება:			
3.1	გრუნტის დამუშავება ექსკავატორით, დატვირთვა და გატანა ნაყარში	გ ³	784	6გ ჯვIV
3.2	გრუნტის დამუშავება ხელით, დატვირთვა და გატანა ნაყარში	გ ³	336	6გ ჯვIV
3.3	კლდოვანი გრუნტის გაფხვიერება ექსკავატორის ბაზაზე დამონტაჟებული სანგრევი ჩაქებით, დატვირთვა და გატანა ნაყარში	გ ³	381	19 ჯვVII
3.4	კლდოვანი გრუნტის დამუშავება ხელით სანგრევი ჩაქებით, დატვირთვა და გატანა ნაყარში	გ ³	163	19 ჯვVII
3.5	ქვაბულის დროებითი გამაგრება ხის მასალით	გ ²	373	
3.6	წყლის ამოტუმბვა ორი 60 მ ³ /სთ წარმადობის ტუმბოთი	მანქ. ცვლა	160	ერთი მორიგე ტუმბო
3.7	ბეტონის მოსამზადებელი ფენა და ქვეორმო B20	გ ³	96	

1	2	3	4	5
3.8	არსებული კედლის წინ მონოლითური რკინაბეტონის კბილის მოწყობა (არსებული კედლის ქვეშ შევსების გათვალისწინებით):			
	ბეტონი B30 F200 W6, მიწოდება ბადიებით	მ ³	793.3	
	არმატურა	ტ	10.1	
3.9	არსებულ კედლის ტანში ბურღილების მოწყობა და ბურღილების სარდენაჟო პლასტმასის პერფორირებული მილების d-75მმ მონტაჟი	ტ/გრძ.მ	80/240	
3.10	არსებული კედლის ბეტონის ზედაპირზე ნაჭდევების მოწყობა ხელით	მ ²	560	2.8 მ ³
3.11	ზედაპირის გარეცხვა წყლის ჭავლით	მ ²	560	
3.12	არსებულ ბეტონის კედელში ბურღილების მოწყობა და ბურღილების არმატურის ანკერების ჩაუქება, ცემენტის ხსნარის ჩაჭირხვით	ტ/კბ	1600/3952	
3.13	მონოლითური რკინაბეტონის ტანის მოწყობა:			
	ბეტონი B30 F200 W6, მიწოდება ბადიებით	მ ³	309.3	
	არმატურა	ტ	11.5	
3.14	დროებითი ჯებირის დაშლა, ლოდების $d_{\text{საჭ}}=0.6\text{მ}$ გადაადგილება ავტოლამტვირთველით 25 მ-დე და ჩაწყობა კედლის წინ რისბერმაში	მ ³	720	
	არსებული კედლის ზედა ნაწილის შეკეთება:			
3.15	არსებული კედლის ბეტონის ზედაპირზე ნაჭდევების მოწყობა ხელით	მ ²	272	1.4 მ ³
3.16	ზედაპირის გარეცხვა წყლის ჭავლით	მ ²	272	
3.17	არსებულ ბეტონის კედელში ბურღილების მოწყობა და ბურღილების არმატურის ანკერების ჩაუქება, ცემენტის ხსნარის ჩაჭირხვით	ტ/კბ	2176/678	
3.18	არმატურის ბადის მოწყობა	კბ	1074	
3.19	ზედაპირზე ტორკრედ ბეტონის შეფრქვევა სპეცდანადგარით (ცემენტი-ზარბაზანი) სისქით 6-სმ ორჯერადი გავლით, ცემენტის მარკა M-400	მ ²	272	16.3 მ ³
4. მთავარ ბზაზე საფარის აღდგენა				
4.1	არსებული ა/ბ საფარის ჩახერხვა h-18სმ მოტოხერხით ახალ საფართან მიერთების ადგილებში	გრძ.მ	50	
4.2	არსებული ა/ბ საფარის დაშლა h _{საჭ} -18სმ მექანიზირებლი მეთოდით, დატვირთვა და გატანა რეზერვში	მ ² /მ ³	234/42.1	
4.3	არსებული ა/ბ საფარის ჩახერხვა h-5სმ მოტოხერხით (გადაკვრის ფარგლებში)	გრძ.მ	22	
4.4	არსებული ა/ბ საფარის დაშლა h-5სმ ცივი ფრეზირების მეთოდით, დატვირთვა და გატანა რეზერვში	მ ² /მ ³	250/12.5	

1	2	3	4	5
4.5	ქვესაგები ფენის მოწყობა ქვიშა-ხრეშოვანი ნარევით (0-70გგ), h-22სმ.	β^3	108	
4.6	საფუძვლის მოწყობა ფრაქციული ღორღით (0-40გგ), h-18სმ.	β^2	250	
4.7	თხევადი ბიტუმის მოსხმა $0,6\text{კგ}/\text{მ}^2$	δ	0.14	
4.8	საფუძვლის ზედა ფენის მოწყობა მსხვილმარცვლოვანი ფორმოვანი ღორღოვანი ასფალტ-ბეტონის ცხელი ნარევით მარკა II, h-7სმ.	β^2	234	
4.9	თხევადი ბიტუმის მოსხმა $0,2\text{კგ}/\text{მ}^2$	δ	0.05	
4.10	საფარის ქედა ფენის მოწყობა მსხვილმარცვლოვანი ფორმოვანი ღორღოვანი ასფალტ-ბეტონის ცხელი ნარევით მარკა II, h-6სმ.	β^2	234	
4.11	თხევადი ბიტუმის მოსხმა $0,2\text{კგ}/\text{მ}^2$	δ	0.1	
4.12	საფარის მოწყობა წვრილმარცვლოვანი მკვრიფი ღორღოვანი ასფალტ-ბეტონის ცხელი ნარევით ტიპი B, მარკა II, h-5სმ.	β^2	484	
4.13	მისაყრელი გვერდულების მოწყობა ქვიშა-ხრეშოვანი ნარევით, h _{საჭ} -35სმ.	β^3	73	