

## შემსყიდვები: ზუგდიდის მუნიციპალიტეტი

პროექტის დასახელება:

ზუგდიდის მუნიციპალიტეტის, ოქთომბრის  
აღმინისფრაციულ ერთეულში, ოქთომბრის ცენტრიდან,  
ყოველი კროვტექნიკური სასწავლებლის, ახალკახათის  
გავლით (ზუგდიდი ანაკლიის საავტომობილო გზამდე),  
საავტომობილო გზის სარეაბილიტაციო სამუშაოების  
საპროექტო-სახარჯოაღრიცხვო დოკუმენტაცია

გამოცემის წელი: 2017

განმარტებითი ბარათი

მიმღებელი: გ.ას “პიდობელი და ცენტრი”

## შინაარსი:

1. შესავალი.....	2
2. საპროექტო მონაკვეთის მოკლე დახასიათება.....	2
3. საველე ტოპოგრაფიული სამუშაოები.....	4
4. ზოგადი გეოლოგია.....	4
5. საპროექტო გადაწყვეტილებები და ღონისძიებები.....	6
6. საგზაო სამოსის დაპროექტება.....	6
7. მშენებლობის ორგანიზაციის ძირითადი დებულებანი.....	11
8. მშენებლობის დროს სატრანსპორტო ნაკადის მართვა.....	11
9. სამუშაოთა მოცულობების დათვლა.....	14
10. პროექტის განხორციელება.....	14

## 1. შესავალი

ზუგდიდის მუნიციპალიტეტის, ოქტომბრის ადმინისტრაციულ ერთეულში, ოქტომბრის ცენტრიდან, ყოფილი პროფტექნიკური სასწავლებლის, ახალგახათის გავლით (ზუგდიდი ანაკლიის სავტომობილო გზამდე), საავტომობილო გზის სარეაბილიტაციო სამუშაოების საპროექტო-სახარჯთაღრიცხვო დოკუმენტაცია შეადგინა შ.ა.ს. „პიდროგეოდეზიურმა ცენტრმა”, ზუგდიდიდ მუნიციპალიტეტის მიერ გაცემული ტექნიკური დავალებისა და ქვეყანაში მოქმედი სამშენებლო ნორმებისა და სტანდარტების შესაბამისად.

პროექტის მიზანია ხელშეკრულებით გათვალისწინებული მონაკვეთების რეაბილიტაციის საპროექტო-სახარჯთაღრიცხვო დოკუმენტაციების მომზადება. საინჟინრო ანგარიში მომზადებულია ობიექტების დათვალიერების, აზომვითი ნახაზების, და შესაბამისი დიზაინის და მოცულობების გათვალისწინებით. სამშენებლო სამუშაოების გრაფიკული ნაწილი მომზადებულია ცალკე დოკუმენტის სახით.

## 2. საპროექტო მონაკვეთის მოკლე დახასიათება

საპროექტო მონაკვეთები წარმოადგენენ შიდა მუნიციპალური მნიშვნელობის საავტომობილო გზებს, რომლებიც საჭიროებენ კაპიტალურ შეკეთებას, ახალი სავალი ნაწილის საფარის მოწყობის ჩათვლით. გზის გასწვრივ უნდა მოეწოს სანიაღვრე სისტება, ასევე გამოცვლას საჭიროებს არსებული წყალგამტარი მილები, მათი გამტარუნარიანობის შენარჩუნების პირობით. გზაზე არსებული ხიდები დამაკმაყოფილებელ მდგომარეობაშია და არ საჭიროებენ რეაბილიტაციასა და დამატებით გამაგრებას.

არსებული საავტომობილო გზის ზოგიერთი ტექნიკური მახასიათებლებია:

- მიწის ვაკისის სიგანე – 6-7 მეტრი
- სავალი ნაწილის სიგანე – 5-6 მეტრი





### **3. საველე ტოპოგრაფიული სამუშაოები**

ტოპოგრაფიული კვლევის ჩატარებამდე შეიქმნა პირობითი ტოპოგრაფიული ქსელი. დამაგრდა საორიენტაციო წერტილები. განივი კვეთები აღებულ იქნა სავალ ნაწილზე 20 მ-იანი ინტერვალით, ინტერვალი შემცირებული იქნა საჭიროების შემთხვევაში (მაგ. მკვეთრი მოსახვევები, ამაღლებული არეები).

საველე ტოპოგრაფიული კვლევა განხორციელდა გზის არსებული მიმართულების განთვისების ზოლის ფარგლებში.

კვლევა შესრულდა შემდეგი აღჭურვილობის გამოყენებით:

- ელექტრონული ტაქეომეტრი, Leica TPS 407 სადგური
- ნოუთბუქები საკვლევი პროგრამული უზრუნველყოფით
- დამსმარე საკვლევი აღჭურვილობა, როგორიცაა შტატივები, რევლექტორები, ნიველირების ლარტყები და ა.შ.

შედეგად, გამოკვლევის მონაცემები შეგროვდა ძირითადი რუკებისა და ლანდშაფტის ციფრული მოდელის მოსამზადებლად. კორდინატები და სიმაღლეები გამოვლილ იქნა, გაკონტროლდა და შესაბამისი ფორმატით შეტანილ იქნა CIVIL 3D-ს პროგრამულ უზრუნველყოფაში. CIVIL 3D-ს რელიეფის მოდელირება და ტრასის პროექტირების პროგრამული უზრუნველყოფა მოიცავს ადგილად აღთქმად სამ განზომილებიან მონაცემთა ბაზებს, რომლებშიც მონაცემები გარემოს რელიეფზე და სხვა საკვლევი ინფორმაცია შეიძლება დამუშავებულ იქნას ციფრული ლანდშაფტის მოდელის შესაქმნელად და სავარაუდო გზის მიმართულებების დასამატებლად, ლანდშაფტის გეგმის, განივი კვეთის და მიწის სამუშაოების რაოდენობის მონაცემების მისაღებად.

### **4. ზოგადი გეოლოგია**

#### **4.1 კლიმატური პირობები**

საკვლევი ტერიტორია მდებარეობს ზუგდიდის რაიონში. რაიონი ხასიათდება ნახევრად სუბტროპიკული კლიმატით, ცხელი ზაფხულით და გრილი ზამთრით. რაიონის კლიმატური პირობები შემდეგია: რაიონის წლის საშუალო ტემპერატურა 13.80, ყველაზე ცივი თვის (იანვარი) 4.7-4.80, ყველაზე ცხელი თვის (აგვისტო) 22.50. ჰაერის ტემპერატურის აბსოლუტური მინიმუმი დაფიქსირებულია 180, მისი საშუალო მინიმუმი 8.90. ჰაერის ტემპერატურის აბსოლუტური მაქსიმუმია 400, საშუალო მაქსიმუმია 19.20, ჰაერის ტემპერატურის ამპლიტუდის წლიური მაჩვენებელი თვეების მიხედვით მერყეობს 10,90 (ნოემბერი) და 9.60 (აგვისტო) საზღვრებში. ჰაერის ფარდობითი ტენიანობის საშუალო წლიური მაჩვენებელია 73%, ყველაზე ცხელი თვის 67%, ყველაზე ცივი თვის 60%, ატმოსფერული ნალექების საშუალო წლიური მაჩვენებლებია 1904მმ, დღედამური მაქსიმუმი 190მმ. თოვლის საფარის დღეთა რაოდენობა 18, ხოლო საფარის დეპარტამენტის უდიდესი საშუალო 13სმ. თოვლის საფარის წონა 0.50კპ 182-ზე. ქარის საშუალოწლიური სიჩქარეა 1.4მ/წმ, მისი საშუალო უდიდესი და უმცირესი სიჩქარეებია: იანვრის თვისათვის 5.1/0.8 მ/წმ, ივლისისათვის 2.8/10.7 მ/წმ. ქარის შესაძლო უდიდესი საანგარიშო სიჩქარეები 1, 5, 10, 15, 20 წლიწადში ერთხელ შეადგენს 28, 36, 39, 42,

43გ/წმ. მოწმენდილ დღეთა საერთო წლიური რაოდენობა 58, მოდრუბლულ დღეთა 143, ნისლიან დღეთა რაოდენობა წელიწადში 14, მათგან IV-IX თვეებისათვის 10, ხოლო X-III თვეებისათვის 4, ნისლიან დღეთა უდიდესი რაოდენობა წელიწადში.

#### 4.2 საპროექტო მონაკვეთის გეოლოგიური და გეოტექნიკური მდგომარეობა

საკვლევი ტერიტორიის გეოლოგიურ აგებულებაში მონაწილეობენ პალეოცენური და მიოცენური ასაკის ნალექები წარმოდგენილი მერგელებით და კირქვებით, რომლებიც გადაფარულია მცირე სიმძლავრის დელუვიური თიხებით დორდის ჩანართებით 15-25%-მდე.

ქვემოთ ვიძლევით საავტომობილო გზის საპროექტო მონაკვეთის საინჟინრო-გეოლოგიური პირობების შეფასებას, სადაც გეოლოგიური ჭრილები შესწავლილი იქნა გზის გასწვრივ არსებულ ბუნებრივ და ხელოვნურ გაშიშვლებებში, აგრეთვე იმ გეოტექნიკური ორმოებით, რომლებიც გაჭრილი იქნა გზის საფარის ფენების სისრქეების დასადგენად. აგრეთვე გამოყენებული იქნა წინა წლებში რეგიონში ჩატარებული საინჟინრო-გეოლოგიური კვლევების მასალები.

ამ ჭრილების მეშვეობით და კონუსური დინამიკური პენეტრაციის (DCP) ტესტებით შესწავლილი იქნა გზის სამოსი და მის ქვეშ მდებარე გრუნტების მახასიათებლები და მათი სიმძლავრეები, რაც არსებითად წარმოადგენდა საინჟინრო-გეოლოგიური კვლევების მიზანს.

მონაკვეთის მთელ სიგრძეზე მერგელოვანი ქანობი ზემოდან გადაფარულია 0.5 მეტრამდე სიმძლავრის თიხნარებით დორდის ჩანართებით 15-25%, ტერიტორიის გეოლოგიურ აგებულებაში მონაწილეობენ კირქვები. კირქვები საშუალო შრებრივია, მოთეთრო და რუხი ფერის.

ყველა ზემოთ ჩამოთვლილი საინჟინრო-გეოლოგიური ელემენტები გზის ვაკისის ზონაში გადაფარულია ტექნოგენური ფერით.

აღნიშნული საინჟინრო-გეოლოგიური ელემენტების ფიზიკურ-მექანიკური მახასიათებლები წარმოდგენილია ქვემოთ:

ტექნოგენური ფერი – საგზაო სამოსი რომელიც წარმოდგენილია საშუალოდ 5 სმ (ზოგ ადგილებში 10 სმ) სისქის დაზიანებული ასფალტბეტონის საფარით და საშუალოდ 20 სმ სისქის ქვიშა-ხრეშოვანი საფუძვლით.

თიხნარები და რუხი ფერის ტენიანი, პლასტიკური დორდის ჩანართებით 15-25%. აღნიშნული თიხნარების ფიზიკურ-მექანიკური მახასიათებლებია: სიმკვრივე 1,93 გრ/სმ<sup>3</sup>, ფორიანობის კოეფიციენტი 45%, შეჭიდულობა 0,11 კგ/სმ<sup>2</sup>, დეფორმაციის მოდული 310 კგ/სმ<sup>2</sup>. დამუშავების სიძნელის მიხედვით გრუნტები მიეკუთვნება 33г რიგს.

მერგელები რუხი ფერის, შერეული თხელშრეებრივი; სიმკვრივე 2.21 გრ/სმ<sup>3</sup>, ფორიანობის კოეფიციენტი 31%, შეჭიდულობა 41 კგ/სმ<sup>2</sup>, დეფორმაციის მოდული 2X104 კგ/სმ<sup>2</sup>, დამუშავების სიძნელის მიხედვით გრუნტები მიეკუთვნება 22Б რიგს.

კირქვები მოთეთრო რუხი ფერის საშუალო შრებრივი; სიმკვრივე 2.30 გრ/სმ<sup>3</sup>, ფორიანობის კოეფიციენტი 15%, შიგა ხახუნის კუთხე 390, შეჭიდულობა 110 კგ/სმ<sup>2</sup>, დეფორმაციის მოდული 1X104 კგ/სმ<sup>2</sup>, პირობითი წინაღობა ერთდერდა კუმშვაზე და=170 კგ/სმ<sup>2</sup>, დამუშავების სიძნელის მიხედვით გრუნტები მიეკუთვნება 15Б რიგს.

## 5. საპროექტო გადაწყვეტილებები და ღონისძიებები

სტანდარტის გათვალისწინებით და ტექნიკური დავალების შესაბამისად, დამკვეთოან შეთანხმებით, სასურველი პარამეტრები აღწერილია ქვემოთ:

### გზის განვითარების ჭრილოვი

საავტომობილო გზის სიგანე და ზომები შეთანხმებულია დამკვეთოს წარმომდგნლებთან და დეტალურად მოცემულია გზის შესაბამის ტიპიურ განივ ჭრილებზე.

### 5.1 მიმართულებათა განხილვა

გზის პროექტირება დაფუძნებულია თანამედროვე კომპიუტერიზებულ ტექნოლოგიაზე და ნახაზების ავტომატურ შედგენაზე. გეომეტრიული პროექტირების ელემენტები პორიზონტალური და ვერტიკალური მიმართულებებისთვის დადგენილი იქნა არსებული მიწის ვაკისის გათვალისწინებით. გათვალისწინებული იქნა ძირითადი საპროექტო წესები, როგორიცაა პორიზონტალური და ვერტიკალური მიმართულების ოპტიმალური სინქრონიზაცია, მრუდების მიმდევრობა, დრენაჟები, ნაგებობები და ა.შ. ასევე გათვალისწინებული იქნა გეოტექნიკური კვლევის მონაცემები.

შემოთავაზებული მიმართულება შემუშავებული იქნა შემდეგი პრინციპების დაცვით:

- დასახლებულ ადგილებზე მინიმალური ზეგავლენა და სათანადოდ მიწის ნაკვეთების დაკავების თავიდან აცილება;
- არსებული საგზაო ნაგებობის მაქსიმალური გამოყენება

### პორიზონტალური მიმართულება

პორიზონტალური საპროექტო მიმართულება მიყვება არსებულ მიმართულებას, საკუთრების ხელყოფის და მიწის დაკავების თავიდან აცილების მიზნით, მჭიდროდ დასახლებულ ადგილებში გათვალისწინებულია გარდამავალი მრუდები უსაფრთხოების და მგზავრობის კომფორტის დონის ამაღლების მიზნით.

### ვერტიკალური მიმართულება

ვერტიკალური მიმართულება ემთხვევა არსებულს, გრძივი პროფილი დაპროექტებული იქნა ადგილობრივი ტოპოგრაფიის გათვალისწინებით.

## 6. საგზაო სამოსის დაპროექტება

საგზაო სამოსის დაპროექტების დროს მხედველობაში მიღებული იქნა საგზაო სამოსის არსებული მდგომარეობა და მისი გეოტექნიკური მონაცემები.

არსებული საგზაო სამოსი წარმოდგენილია შემდეგი კონსტუქციებით:

საფუძვლის ფენა – გარკვეულწილად დაზიანებული ხრეშოვანი ნარევით ცვალებადი სისქით.

სავალი ნაწილის სიგანე მერყეობს 5 მეტრის ფარგლებში. საპროექტო მონაკვეთის დიდი ნაწილი წარმოადგენს გრუნტის გზას, სადაც დიდ ფართობზე გავრცელებულია ორმოები, ნაწიბურების დაზიანებები, დარღვეულია გრძივი და განივი პროფილის პარამეტრები. არსებული მდგომარეობიდან გამომდინარე, საჭიროა ახალი გზის სავალი ნაწილის მოწყობა, ადრე რეაბილიტირებული მცრე მონაკვეთის გარდა.

## 6.1 საგზაო სამოსი

სავალე კვლევების საფუძველზე და დამკვეთთან ზეპირსიტყვიერი შეთანხმების შესაბამისად, შემუშავებული იქნა შემდეგი საგზაო სამოსი:

### 1. ცემენტ-ბეტონის სამოსი შემთხვევაში

180 მმ საფარის ზედა საცვეთი ფენა – ბეტონი B-25.

100 მმ საფუძვლის ზედა ფენა – ქვიშა-ხრეშოვანი ნარევი, ფრაქციით 0÷40 მმ

არსებული გზის (ქვიშა-ხრეშოვანი ნარევი) საფუძველი

საგზაო სამოსის კონსტრუქციულ ელემენტებს აქვთ შემდეგი დანიშნულება:

### ცემენტ-ბეტონის ზედა ფენა

ცემენტ-ბეტონის საგები ფენები უშუალოდ იღებენ დატვირთვებს და ამავე დროს ზედა ფენა ითვლება საცვეთ ფენად.

### არსებული მარცვლოვანი საფუძველი

საპროექტო საგზაო სამოსისთვის გათვალისწინებული იქნა არსებული მარცვლოვანი საფუძველის გამოყენება.

მშენებლობის დროს გათვალისწინებული უნდა იქნეს არსებული ასფალტ-ბეტონის საფარის მოფრეზვა და ასევე ნაწილობრივ მოსაჭრელია არსებული ქვიშა-ხრეშოვანი ფენა, საგზაო სამოსის საპროექტო ნიშნულების დაცვის მიზნით, ვინაიდან საპროექტო გზა გადის დასახლებულ ტერიტორიაზე.

საპროექტო საგზაო სამოსის გრაფიკული გამოსახულება მოცემულია შესაბამის ნახაზზე. ხოლო მოწყობისთვის საჭირო მოცულობები შესაბამის უწყისებში.

## 6.2 შერჩეული საგზაო სამოსის კონსტრუქცია

### 6.2.1 საფუძვლის ფენა – ქვიშა-ხრეშოვანი ნარევი, ფრაქციით 0÷40 მმ

გასაშლელი ფენის სისქე, არანაკლებ 1.5-ჯერ უნდა აღემატებოდეს მასალის უდიდესი ნაწილაკების ზომას.

ნაფარი გასაშლელი მასალის მოცულობა უნდა განისაზღვროს დატკეპნის კოეფიციენტის გათვალისწინებით.  $0 \div 40$ მმ ფრაქციის ოპტიმალური შემადგენლობის შემთხვევაში, სიმტკიცის მიხედვით 800 მარკის დროს, დატკეპნის კოეფიციენტიად საორიენტაციოდ მიღებული უნდა იქნეს კოეფიციენტი  $1.25 \div 1.3$ , ხოლო 600-300 მარკის შემთხვევაში  $1.3 \div 1.5$ .

საფუძველის გამაგრების პირველ და მეორე ეტაპზე, დატკეპნა უნდა განხორციელდეს სატკეპნებით არანაკლებ 16გ. მასით პნევმოსვლაზე, მისაბმელი ვიბრო-დამტკეპნებით მასით არანაკლებ 6გ, თვითმავალი ბრტყელ-ზედაპირიანი მასით არანაკლებ 10გ. და კომბინირებულით მასით 16გ-ზე მეტი. სტატიკური ტიპის სატკეპნების გასვლის რაოდენობა არ უნდა იყოს 30 ნაკლები (10 პირველ ეტაპზე, 20 მეორეზე), კომბინირებული ტიპის – არანაკლებ 18 (6 და 12) და ვიბრაციულისათვის – არანაკლებ 12 (4 და 8).

საფუძველის ფენის ნაწილაკებს შორის ხახულუს შესამცირებლად და დატკეპნის დასაჩქარებლად, დატკეპნა უნდა განხორციელდეს მასალის მუდმივი მორწყვით (საორიენტაციოდ  $15 \div 25$ ლ/მ<sup>2</sup>).

საფარის დატკეპნის დასრულების შემდეგ, მის ზედაპირზე უნდა განაწილდეს მცირე ზომის ქვები, მარკით სიმტკიცეზე არანაკლებ 800, რაოდენობით  $1\text{მ}^2 100\text{გ}^2$ -ზე და დაიტკეპნოს სატკეპნის საორიენტაციოდ  $4 \div 6$  გავლით.

## 6.2.2 ცემენტ-ბეტონის საფარის მოწყობა

მოძრაობის ერთი ან ორი ზოლოს შემთხვევაში საფარის ბეტონირება უნდა განხორციელდეს მის მთელ სიგანეზე. ორი ან მეტი მოძრაობის ზოლიანი საფარის მშენებლობისას, იმ პირობებში, როდესაც შეუძლებელია სატრანსპორტო საშუალებების მოძრაობის შეჩერება, დაშვებულია სავალი ნაწილის ნახევარის ბეტონირება.

საფარის ბეტონირება, დღე-დამეში მაქსიმალური ტემპერატურით  $30^{\circ}\text{C}$ -ზე მეტი, დღე-დამის განმავლობასი  $12^{\circ}\text{C}$ -ზე მეტი ტემპერატურათა სხვაობით და პაერის შეფარდებითი ტენიანობით არანაკლებ 50%, როგორც წესი უნდა განხორციელდეს საღამოს ან დამის საათებში.

დღე-დამეში  $5^{\circ}\text{C}$ -ზე ნაკლები საშუალო ატმოსფერული ტემპერატურის და მინიმალური ტემპერატურის  $0^{\circ}\text{C}$ -ის დროს საფარის ბეტონირება უნდა განხორციელდეს CHиП III-15-76 შესაბამისად.

ერთფენიანი საფარის ბეტონირებისას, გაფართოების ნაკერების და განივი ნაკერების არმირების გარეშე, უპირატესად გამოყენებული უნდა იქნას ბეტონდამგებები მცურავი ყალიბებით.

დასაგები ბეტონის ნარევი უნდა შეესაბამებოდეს ГОСТ 8424-72 მოთხოვნებს. ერთსაფარიანი ბეტონის საფარის შემაგსებელის მაქსიმალური ფრაქცია არ უნდა აღემატებოდეს 40მმ-ს.

ბეტონის ნარევის მომზადება უნდა უზრუნველყოფდეს საჭირო პაერის მოცულობას, მისი ბეტონის ქარხნიდან ბეტონირების ადგილამდე ტრანსპორტირების ხანგრძლივობის გათვალისწინებით. ბეტონის შემადგენელი მასალები დოზირებული უნდა იქნეს სახეობების და ტიპების მიხედვით ცალცალკე.

ბეტონის ნარევის ტრანსპორტირების დრო, პაერის ტემპერატურისას  $20\pm30^{\circ}\text{C}$  არ უნდა აღემატებოდეს 30 წუთს, ხოლო  $20^{\circ}\text{C}$  ქვევით 60 წუთს, ტრანსპორტირების პროცესში, ბეტონის ნარევი დაცული უნდა იყოს ატმოსფერული ნალექებისა და ტენის აორთქლებისაგან. ბეტონის გადმოტვირთვის შემდეგ, ბეტონმზიდების შემრევები უნდა გაირეცხოს და გაიწინდოს.

მდამგების მუშა ორგანოების ვერტიკალური ნიშნულების მიცემის ავტომატური სისტემა, როგორც წესი უნდა მუშაობდეს ორი მიმმართველი სიმისაგან. გადახრა ვერტიკალური ნიშნულიდა დაშვებულია არაუმეტეს  $\pm 3\text{mm}$  ფარგლებში.

არმატურის მონტაჟი უნდა განხორციელდეს საფუძველის ფენის საბოლოო დატკეპნისა და მოსწორების შემდეგ. არმირების ბადის მოწყობის მეთოდი უნდა უზრუნველყოფდეს მის მათი საპროექტო მდგომარეობის შენარჩუნებას ბეტონირების დროს. 8მმ დიამეტრზე მეტი მუშა არმატურის დაყენება უნდა განხორციელდეს საპროექტო მდგომარეობაში ბეტონირებამდე, მათი საფუძველზე დამაგრებით.

ბეტონის ხსნარის განაწილება უნდა მოხდეს გამანაწილებელი მოწყობილობის საშუალებით, მისი შემჭიდროების გათვალისწინებით, რომლის სიდიდე დაზიდება საფარის სისქის და ნარევის დენადობის გათვალისწინებით და უნდა განისაზღვროს საცდელი ბეტონირებისას. დაშვებულია ბეტონდამგებით განაწილება, ბეტონის ნარევის საფუძველზე გადმოტვირთვის შემთხვევაში.

ბეტონდამგების გავლის შემდეგ დარჩენილი ზედაპირის უნიშვნელო უსწორმასწორებების და მცირე დაფექტების გამოსწორება უნდა მოხდეს მილისებული ფინიშერის საშუალებით, რომლებიც, წინასწარ უნდა დასველდეს სარწყავი მოწყობილობის საშუალებით.

საფარის ბეტონის დატკეპნა და მოსწორება, როგორც წესი უნდა განხორციელდეს შეუწყვეტლივ, ბეტონდამგები მანქანის, ჩართული ვიბრატორით, გაჩერების თავიდან აცილებით.

ბეტონის ზედაპირის საჭირო ხორკლიანობა მიღწეული უნდა იქნეს ახალდაგებული ზედაპირის დამუშავების გზით. ხორკლების საშუალო სიდიდე, საბურავის საფაროან შეჭიდების საჭირო კოეფიციენტის შესაბამისად უნდა იყოს  $0.5\div1.5\text{mm}$  ფარგლებში. დამუშავებული ზედაპირის ფაქტურა უნდა იყოს ერთგაროვანი.

სადეფორმაციო ნაკერების პაზები უნდა ამოიჭრას გამაგარებულ ბეტონში ალმასის დისკების საშუალებით, ბეტონის კუმშვაზე სიმტკიცის  $8.0\div10.0\text{mm}$  ფარგლებში მიღწევის შემდეგ. დასაშვებია გაფართოების ნაკერების პაზების და კუმშვის ნაკერების პაზების მოწყობა ახალდაგებულ ბეტონში კომბინირებული მეთოდით: ახალდაგებულ ბეტონში ელასტიური სადებით და მასზე პაზის ამოჭრით გამაგრების შემდეგ.

ნაკერების პაზების ამოჭრის დრო უნდა დადგინდეს ბეტონის სიმტკიცის მიხედვით და დაზუსტდეს საცდელი გაჭრით. კუმშვის ნაკერების თანაბარი მუშაობის უზრუნველსაყოფად საჭიროა მათი  $75\text{mm}$  ჩაჭრა. დღე-დამის მანძილზე  $0\text{mm}\pm10\text{mm}$  ტემპერატურის  $12^{\circ}\text{C}$  ცვლილების შემთხვევაში, განივი ნაკერების პაზები, როგორც წესი, უნდა დაიჭრას იმავე დღეს. თუ ბეტონი ვერ აღწევს საჭირო სიმტკიცეს, ამოჭრა უნდა განხორციელდეს დილის 9 საათის მერე, არაუგვიანეს 24 საათამდე.

საგერმეტიზაციო მასალები, რომელიც დაშვებულია დეფორმაციული ნაკერების შესავსებად და მომზადებულია ბიტუმის საფუძველზე, გამოყენების წინ უნდა გაცხელდეს  $150\div180^{\circ}\text{C}$  ტემპერატურამდე.

სადეფორმაციო ნაკერების შევსებამდე, ისინი უნდა გაირეცხოს შლამის სრულ მოცილებამდე და უნდა გამოიშროს. შემდეგ პაზები უნდა ამოიწმინდოს შეჭირხნილი ჰაერის ნაკადით და მოცილდეს მიმდებარე საფარის ზედაპირისაგან ქვიშა და სხვა ნაწილაკები.

პაზების შევსება უნდა დაიწყოს უშუალოდ მათი მომზადების შემდეგ. სამშენებლო ტრანსპორტის მოძრაობა საფარზე დაშვებულია მხოლოდ პაზების შევსების შემდეგ.

მძიმე ბეტონის ნარევი მიყვანილი უნდა იქნეს არანაკლებ 0.98 სიმჭდროვემდე, როგორც წესი ვიბრაციული სატკეპნებით.

### 6.2.3 წყალამრიდებისა და კიუვეტების მოწყობა

სადრენაჟო არხების მოწყობა, რომლებიც საჭიროა ნალექების ან მდნარი წყლების შესაგროვებლად და გასაყვანად, უნდა შესრულდეს საგზაო საფარის მოწყობის ძირითადი სამუშაოების დაწყებამდე. წყალგამყვენი არხების მშენებლობის დაწყება რეკომენდირებულია რელიეფის ყველაზე დაბალი ადგილებიდან.

მონოლითური რკინა-ბეტონის არხის მოწყობა, უნდა განხორციელდეს ქვიშის მომზაედბაზე, რომელიც დატკეპნილია 0.98 კოეფიციენტამდე, რომელზეც შემდგომ დაეგება მწლებელობის ფენა.

არხის კონსტრუქციის არმირება უნდა მოხდეს მუშა ნახაზების შესაბამისად. არმირება იწყება არხის კონსტრუქციის ქვედა ნაწილიდან. ღეროების მონტაჟის შემდეგ, დამცავი ფენის უზრუნველსაყოფად და საპროექტო მდგომარეობის დამაგრებისათვის, უნდა მოხდეს არმატურის ფიქსატორების დაყენება ბიჯით 1.0d.

ყალიბების მონტაჟის ადგილები უნდა გაიწმინდოს ნებისმიერ უცხო სხეულებისაგან. ყალიბების სახით შესაძლოა როგორც ინვენტარული ჩარჩოიანი, ასევე სამშენებლო მოედანზე დამზადებული ყალიბების გამოყენება.

ყალიბების მოწყობა იწყება კუთხური და განაპირა ფარების მონტაჟით. ყალიბების მდგრადობის უზრუნველსაყოფად უნდა განხორციელდეს მათი ანკერული ჩამაგრება ძირზე და გამაგრება ზედა ნაწილში არმატურის ღეროების “საკერების” საშუალებით.

ბეტონის ნარევი ნაწილ-ნაწილ უნდა მიეწოდოს ჩასხმის ადგილამდე. ბეტონირება უნდა მოხდეს უწყვეტად, ქვედა ნაწილის კონსტრუქციის მთელ სიმაღლეზე. ბეტონის სსნარის ერთგვაროვნების უზრუნველსაყოფად, ბეტონის თავისუფალი ვარდნის სიმაღლე, СНиП 3.03.01-87 შესაბამისად არ უნდა აღემატებოდეს 1 მეტრს.

ჩასაწყობი ბეტონის ერთი ფენის სიმაღლე არ უნდა აღემატებოდეს 500მმ-ს. ახლას ჩაწყობილი ბეტონის დამუშავება ხორციელდება სიღრმული ვიბრატორის საშუალებით. ახლად ჩაწყობილი ბეტონის დამუშავაბისას, ვიბრატორის თავი არ უნდა ჩავიდეს ადრე ჩაწყობილ ფენაში 150÷200 მმ-ზე მეტად.

ვიბრირების დასრულების ნიშნად შეიძლება მიჩნეულ იქნას ის რომ დასრულდა ბეტონის ჯდენა ვიბრირების პროცესში და მისგან არ გამოიყოფა ჰაერის ბურთულები.

ბეტონის გამკვრივების საწყის ეტაპზე, მისი ზედაპირი დაცული უნდა იყოს აგრძელებული ნალექების მოხვედრისაგან ან ნებრის დაკარგვისაგან, შემდგომი

ტემპერატურულ-ნესტიანი რეჟიმის დაცვით. მორწყვის აუცილებლობა უნდა დადგინდეს ვიზუალური დაკვირვებით.

სამუშაოების  $25^{\circ}\text{C}$  ან უფრო მეტის შემთხვევაში, ბეტონის მოვლა უნდა დაიწყოს მისი ჩაწყობის დასრულებისთანავე და როგორც წესი, უნდა გაგრძელდეს საპროექტო სიმტკიცის 70% მიღწევამდე.

უარყოფითი ტემპერატურის პირობებში ბეტონირების წარმოებისას, ყალიბებით დაუფარავი ზედაპირი უნდა დაიფაროს ორთქლისა და თბო-საიზოლაციო მასალით, ბეტონირების დასრულებისთანავე.

სადრენაჟო არხების გადახურვა უნდა განხორციელდეს წანასწარ მომზადებული ცხარულების საშუალებით, რომლის ელემენტებს შორის სხვაობა არ უნდა აღემატებოდეს 40მმ-ს.

## 7. მშენებლობის ორგანიზაციის ძირითადი დებულებანი

სამშენებლო სამუშაოების შესრულება უნდა მოხდეს მოქმედი სტანდარტების, ნორმების, ინსტრუქციების და რეკომენდაციების სრული დაცვით. სამუშაოები უნდა შესრულდეს СНиП 3.06.03-85, BCH-24-88, BCH 27-84-ის მოთხოვნებით.

მშენებლობის დაწყებამდე კონტრაქტორმა ორგანიზაციამ უნდა შეადგინოს სამუშაოთა წარმოების პროექტი. ყველა მასალა, ნახევარფაბრიკატი და კონსტრუქცია უნდა შეესაბამებოდეს მათ მოთხოვნებს და ჰქონდეთ სათანადო სერთიფიკატი.

- სამშენებლო სამუშაოები უნდა შესრულდეს შემდეგი თანმიმდევრობით;
- მოსამზადებელი სამუშაოები;
  - მიწის სამუშაოები;
  - ხელოვნური ნაგებობები:
  - საგზაო სამოსი;
  - გზის კუთვნილება და მოწყობა:

მშენებელი ორგანიზაცია პასუხისმგებელია და ვალდებულია სამუშაოთა წარმოებაზე შრომის უსაფრთხოებისა და საწარმოო სანიტარიის სრული დაცვით.

## 8. მშენებლობის დროს სატრანსპორტო ნაკადის მართვა

გზის მშენებლობა თითქმის მთლიანად დაარღვევს ტრანსპორტის ფუნქციონირებას და მგზავრობა მძღოლებისთვის მშენებლობის მთელ მონაკვეთზე რთული და ხელშემლელი იქნება.

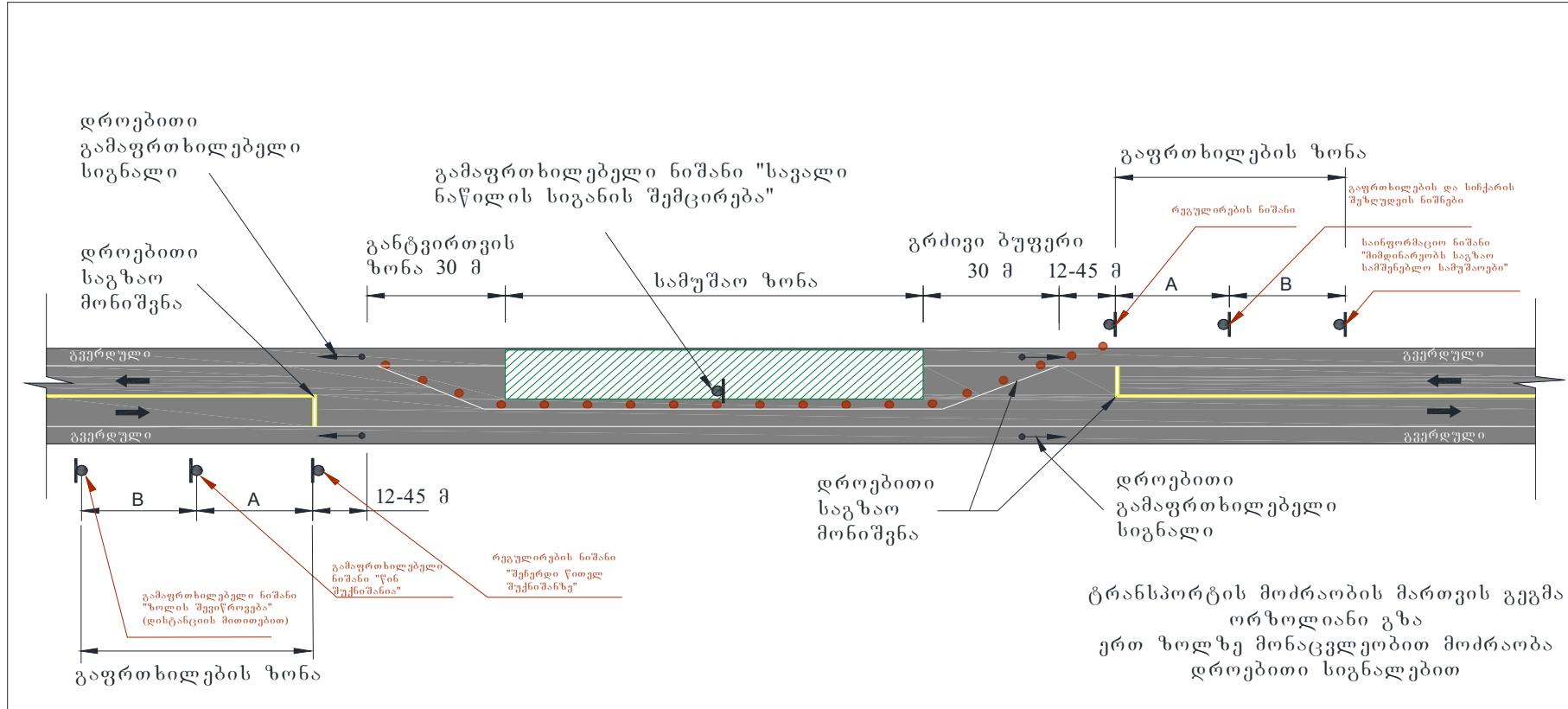
სამუშაო ზონაში შეჯახებების სიხშირე არაპროპორციულად მაღალი იქნება სხვა ლოკაციებთან შედარებით. ამდენად, ტრანსპორტის კონტროლის უპირველესი მოსაზრება სამუშაო ზონაში არის უსაფრთხოება. თუ მძღოლს შეუძლია ტრანსპორტის კონტროლი და გადაწყვეტილების მისაღებად საკმარისი დრო აქვს, უსაფრთხოდ შეძლებს მანქანის მართვას.

გადაზიდვის საშუალების სრული გამოყენება ჩვეულებრივ შეუძლებელია მუშაობის პერიოდში. როგორც კი სამუშაო იწყება და ვთარდება, სამგზავრო გზები ვიწროვდება, იკეტება ან მარშრუტი იცვლება.

ტრანსპორტის შედარებით დაბალი ინტენსივობის დროს მოსალოდნელია გზის დაკეტვა. ორმხრივი გზის გადაკეტვა გამოიწვევს ტრანსპორტის გადაყვანას გზის გვერდით, განიერ მხარეზე ან ორივე მხარის ტრანსპორტის ერთ მხარეზე გადაყვანას.

მშენებლობის ადგილზე დაბალი ინტენსივობის გზებისთვის შესაფერისია იმ ალტერნატივის გამოყენება, რომელშიც ორივე მხარეზე მოძრავი ტრანსპორტი ერთ მხარეზეა გადაყვანილი. უნდა უზრუნველვყოთ ადეკვატური ხედვის მანძილი და ნიშნებით აღჭურვა, რომ მძლოლმა ადვილად მიიღოს გადაწყვეტილება. ტრანსპორტის დროებითი სიგნალები სჯობია ფლაგერებს პროექტის სანგრძლივობის გამო და იმ ქმედებების გამო, რაც დამით ფლაგირებას მოითხოვს. დროებითი ტრანსპორტის კონტროლის სიგნალები პირობითი სატრანსპორტო სიგნალების ფიზიკური ასახვისა და მოქმედების მოთხოვნებს დაექვემდებარება.

ქვემოთ წარმოდგენილია ორმხრივი მოძრაობის გზაზე სატრანსპორტო სიგნალების გამოყენებით გზის დაკეტვის ტიპური სქემა:



## **მშენებლობის გავლენა საკუთრებამდე მისასვლელზე**

მშენებლობის დროს გზამდე მისასვლელი შეიძლება დროებით ჩაიკეტოს მშენებლობის ზონაში და ამით გავლენა მოახდინოს ადგილობრივ ბიზნესსა და საცხოვრებელი ადგილების მისასვლელებზე. სადაც კი შესაძლებელია, ალტერნატიული მისასვლელები უნდა იყოს ხელმისაწვდომი, ნიშნების გამოყენებით.

კონტრაქტორი წერილობით შეტყობინებას უგზავნის მიწის მფლობელებს, მცხოვრებლებს, ადგილობრივ ბიზნესმენებსა და მოსახლეობას მშენებლობის გრაფიკის შესახებ, აუხსნის სამშენებლო საქმიანობის ზუსტ ლოკაციასა და ხანგრძლივობას.

## **9. სამუშაოთა მოცულობების დათვლა**

დეტალურ დიზაინზე დაყრდნობით, პროექტის მოთხოვნილებების მიხედვით და ტექნიკური სპეციფიკაციების გათვალისწინებით შემუშავებული იქნა სამუშაოების ჩამონათვალი, მოცულობათა უწყისის შესადგენად.

საპროექტო მონაცემები გაერთიანდა არსებული მონაკვეთის ამჟამინდელ ტოპოგრაფიულ მონაცემებთან, და გამოთვლილი იქნა მიწის სამუშაოების და საგზაო სამოსის მოწყობის მოცულობები. სხვა სამუშაოების მოცულობები აღებულია შესაბამისი ნახაზებიდან.

## **10. პროექტის განხორციელება**

არსებულმა გზებმა უკავ მიაღწია სამსახურის პერიოდის ბოლოს. გზის ექსპლუატაციის უნარის შესანარჩუნებლად და მშენებლობის სამუშაოების შემდგომი ეკონომიკის მიზნით საჭიროა გადაუდებელი სარეაბილიტაციო ღონისძიებების გატარება.

### **პროექტის მენეჯმენტი და მშენებლობის ზედამხდველობა**

საკონტრაქტო პირობები ავალებს, უფლებამოსილს და პასუხისმგებელს ხდის საკონტრაქტო პარტნიორებს. სწორი ადმინისტრირებისთვის, იმისთვის რომ დავრწმუნდეთ სამუშაოების ხარისხობრივი და რაოდენობრივი კუთხით სწორად

წარმართვაში, და ანაზღაურების სისწორეში, საჭიროა კონტრაქტის მენეჯრის/ზედამხდველი ინჟინერის დანიშვნა. სამუშაოების დაწყებამდე იგი ამოწმებს სამუშაოების წარმოების გარანტიებს, და ასევე სამუშაოების სადაზღვევო მხარეს, და ა.შ.

### **სატენდერო დოკუმენტაცია**

სატენდერო დოკუმენტაცია მომზადებულია პრაქტიკაში მიღებული საერთაშორისო სატენდერო პროცედურების საფუძველზე.

ზუგდიდის მუნიციპალიტეტის ოქტომბრის ადმინისტრაციულ კროუნში, ოქტომბრის ცენტრიდან, ყოვილი პროფესიული სასწავლებლის,  
ახალგახათის გავლით (ზუგდიდი-ანაკლიის სააგრომობილო გზამდე), სააგრომობილო გზის მოწყობის  
დროის გეგმა-გრაფიკი

## საპოლიტიკო გზების ღირების ხაზის პოლიტიკის

## სოფელ ახალქახათის გზა

Nº	გვ	ელემენტი	ელემენტის სიმრავა (გ)	X	Y
1	0,000	SL	0	76,941	230384,056
2	76,941	R	-200,000	36,954	230444,217
3	113,895	SL	0	84,662	230475,070
4	198,557	R	-1500,000	23,511	230549,837
5	222,068	R	5000,000	55,705	230570,686
6	277,773	R	-5000,000	186,141	230620,142
7	463,914	R	600,000	88,026	230786,496
8	551,940	SL	0	128,319	230862,823
9	680,260	R	1200,000	88,868	230969,216
10	769,128	SL	0	72,301	231040,992
11	841,429	R	250,000	73,075	231097,784
12	914,505	SL	0	21,281	231147,807
13	935,785	R	-65,000	22,130	231160,019
14	957,916	R	-1600,000	175,107	231175,530
15	1133,022	R	-140,000	26,189	231323,403
16	1159,211	R	-1300,000	115,130	231347,322
17	1274,341	R	900,000	100,898	231457,983
18	1375,239	R	-380,000	104,935	231554,614
19	1480,175	R	10,000	15,499	231656,959
20	1495,674	R	-1200,000	129,733	231666,247
21	1625,407	R	340,000	54,196	231666,879
22	1679,603	SL	0	76,069	231665,754
23	1755,672	R	320,000	54,287	231658,124
24	1809,958	SL	0	37,811	231648,134
25	1847,769	R	180,000	45,657	231638,044
26	1893,426	R	-480,000	82,388	231620,441
27	1975,814	SL	0	7,578	231585,544
28	1983,392	R	-500,000	46,493	231582,930
29	2029,885	SL	0	175,578	231568,946
30	2205,464	R	-140,000	18,710	231523,954
31	2224,174	R	-5,000	9,899	231520,380
32	2234,073	R	-1000,000	118,921	231526,739
33	2352,994	R	180,000	68,532	231638,670
34	2421,526	R	-320,000	69,399	231705,264
35	2490,926	R	-3000,000	134,891	231773,943
36	2625,817	R	45,000	43,617	231904,255
					4704684,476

## სპორტული გზების ღირების ხაზის პოლიტიკის

37	2669,434	SL	0	58,938	231945,339	4704676,098
38	2728,372	R	75,000	17,808	231990,952	4704638,774
39	2746,180	SL	0	22,336	232003,273	4704625,974
40	2768,516	R	150,000	21,852	232016,747	4704608,160
41	2790,368	R	-140,000	25,624	232028,615	4704589,835
42	2815,992	SL	0	50,041	232042,924	4704568,621
43	2866,033	R	-100,000	15,805	232074,581	4704529,866
44	2881,838	SL	0	98,161	232085,503	4704518,465
45	2979,999	R	-45,000	43,976	232158,792	4704453,163
46	3023,975	R	-2000,000	88,131	232199,836	4704443,154
47	3112,106	R	280,000	53,432	232284,733	4704466,783
48	3165,538	R	30,000	24,776	232337,041	4704477,281
49	3190,315	R	200,000	34,898	232359,970	4704469,929
50	3225,212	R	-40,000	13,013	232383,989	4704444,674
51	3238,225	SL	0	24,123	232393,600	4704435,986
52	3262,348	R	70,000	29,778	232413,878	4704422,920
53	3292,126	R	1500,000	85,579	232434,782	4704402,029
54	3377,705	R	250,000	21,714	232479,103	4704328,835
55	3399,419	R	-400,000	100,406	232488,983	4704309,507
56	3499,825	SL	0	85,382	232541,719	4704224,374
57	3585,206	R	-120,000	81,128	232595,414	4704157,990
58	3666,335	SL	0	40,614	232663,158	4704116,209
59	3706,949	R	-200,000	66,080	232702,841	4704107,559
60	3773,029	SL	0	79,830	232768,540	4704104,310
61	3852,859	R	120,000	33,346	232847,836	4704113,533
62	3886,206	SL	0	87,527	232881,066	4704112,763
63	3973,733	R	220,000	65,551	232967,446	4704098,637
64	4039,283	R	140,000	67,900	233029,620	4704078,647
65	4107,183	SL	0	43,439	233080,934	4704035,201
66	4150,622	R	-70,000	48,481	233106,376	4703999,993
67	4199,103	SL	0	34,564	233145,627	4703973,211
68	4233,667	R	140,000	49,094	233179,096	4703964,576
69	4282,762	SL	0	77,251	233223,537	4703944,312
70	4360,012	R	-120,000	19,707	233287,157	4703900,493
71	4379,719	SL	0	214,805	233304,229	4703890,694
72	4594,524	R	-65,000	39,608	233498,672	4703799,409
73	4634,132	SL	0	45,117	233537,320	4703794,189
74	4679,249	E		0,000	233581,783	4703801,841

## ზუგდიდის მუნიციპალიტეში განსახორციელებელი პროექტების მოცულობები

#	სამუშაოს დასახელება	განშ. ერთ.	რაოდენობა	შენიშვნა
	ზუგდიდის მუნიციპალიტეშის ოქტომბრის ადმინისტრაციულ ერთეულში, ოქტომბრის ცენტრიდან, ყოფილი პროფექციური სასწავლებლის, ახალქათის გავლით (ზუგდიდი-ანაკლიის სააგტომობილო გზამდე), სააგტომობილო გზა.			
1	გზის დაკვალვა	მ	4679,30	
2	არსებული გრუნტის დამუშავება მექნიზმით (მათ შორის დაზიანებული ა/ბ საფარი) და დატვირთვა ა/თვითმცლელებზე	მ³	1980,00	
3	არსებული გრუნტის დამუშავება ხელით (მათ შორის დაზიანებული ა/ბ საფარი) და დატვირთვა ა/თვითმცლელებზე	მ³	220,00	
4	არსებული გრუნტის გატანა ნავავსაყრელზე საშუალოდ 5კმ-ზე	მ³	2200,00	
5	არსებული საფარის მოგრეიდერება და დატკეპნა პრევმოსატკეპნით	მ³	670,00	
6	საფუძვლის ზედა ფენის მოწყობა 0÷40მმ ფრაქციის ღორღით, ადგილზე გაშლა და დატკეპნა (სისქით 10 სმ)	მ²	29863,80	
7	ბეტონი B 25 გზის სავალი ნაწილის მოსაწყობად, სისქით 18 სმ	მ²	24886,50	
8	არმატურა გზის სავალი ნაწილის მოსაწყობად Ø 5 (46,530ტ)	მ²	24886,50	
9	არმატურა გზის სავალი ნაწილის მოსაწყობად Ø 18	ტ	7,72	
10	ბეტონის საფარის სადეფორმაციო ნაკერების მოწყობა მუშა	მ	835	
11	მიერთებებზე და კერძო მისასვლელებზე საფუძვლის ზედა ფენის მოწყობა 0÷40მმ ფრაქციის ღორღით, ადგილზე გაშლა და დატკეპნა (სისქით 10 სმ)	მ²	2619,00	
12	მიერთებებზე და კერძო მისასვლელებზე ბეტონი B 25 გზის სავალი ნაწილის მოსაწყობად, სისქით 12 სმ	მ²	2619,00	
13	მჭლე ბეტონის საგები რ/ბ არხის მოსაწყობად (ბეტონი B-10)	მ³	534,00	
14	წინასწარდამზადებული რ/ბ არხების მოტანა მონტაჟი (ბეტონი B-25 1 გრძივ მეტრზე 0.14 მ³) (არმატურა 1 გრძივ მეტრზე 13.33 კგ)	მ³	1246,00	
15	ფოლადის ცხაურის მოტანა მონტაჟი	ტ	41,72	
16	ხრეშოვანი გვერდულის მოწყობა	მ³	889,06	
17	გრუნტის ჭრა მიღებისათვის და დასაწყობება შემდგომი გამოყენებისათვის	მ³	180,00	
18	ქვიშა ხრეშოვანი საგები მიღის მოსაწყობად	მ³	81,60	
19	მიღის სათავისების პორტალური კედლის და ფრთების მონოლითური ბეტონი B-25	მ³	125,28	
20	რკ-ბეტონის მიღების და სათავისების დამუშავება ბიტუმით ორჟერ	მ²	184,00	
21	რკ. ბეტონის მიღების დ - 1.0მ შეძენა და მონტაჟი (1მ - 0,394მ³)	მ/მ³	120/47,28	
22	დასაწყობებული გრუნტის უკეჩაყრა და დატკეპნა	მ²	180,00	
23	ქვის რისბერმის მოწყობა სამ მეტი გვი და დატკეპნა	მ³	196,00	

## ზუგდიდის მუნიციპალიტეში განსახორციელებელი პროექტების მოცულობები

#	სამუშაოს დასახელება	განშ. ერთ.	რაოდენობა	შენიშვნა
24	ქიშა-ხრეშოვანი საგების მოწყობა ოთვუთხა მიღის ქვეშ	გ <sup>3</sup>	12,00	
25	ანაკრეფი რკნა-ბეტონის ოთხკუთხები წყალსატარი მიღების, კვეთით $2.0 \times 2.0\text{მ}$ მონტაჟი	გ <sup>3</sup>	18,00	
26	მიღის სათავისების პორტალური კედლის მონოლითური ბეტონი B-25	გ <sup>3</sup>	13,82	
27	მიღებისა და კედლების გარე ზედაპირის დამუშავება ბიტუმით	გ <sup>2</sup>	42,00	
28	ქვის რისბერმის მოწყობა $h_{ქ} \geq 30\text{სმ}$	გ <sup>3</sup>	14,00	
29	საგზაო მონიშვნა	კმ	10,839	
30	სხვადასხვა ტიპის საგზაო ნიშნების მონტაჟი ლითონის ბოძზე $L=3,2\text{მ}$ , $\varnothing-76\text{მმ}$ , ბეტონი $0.283$	ცალი	57,00	
31	სექციური რეზინის გზის შასის $1000 \times 250 \times 45$ მოწყობა	მ	10,00	

**ახალი საგზაო სამოსის მოწყობის მოცულობათა კილომეტრული უწყისი**

Nº	მონაკვეთის დასაწყისი	მონაკვეთის ბოლო	მონაკვეთის სიგრძე	(მ)	არსებული გრუნტის დამუშავება მექანიზმით (მათ შორის დაზანებული ა/ბ საფრი) და დატვირთვა ა/თვითმცლელებზე (მ)	არსებული გრუნტის დამუშავება ხელით (მათ შორის დაზანებული ა/ბ საფრი) და დატვირთვა ა/თვითმცლელებზე (მ)	არსებული გრუნტის გატანა ნაგადსაკრელბე საშუალოდ ჩვე-ზე (მ)	არსებული საფარის მოგრეიდერება და დატვების პერმოსატკეპნით (მ)	საფუძვლის ზედა ფენის მონცუბა 0- 40მმ ფარაქციის ღორილი, ადგილებზე გამლა და დატვების (სისქით 10 სმ) (მ)	ბეტონი B 25 გზის სავალი ნაწილის მოსაწყიბად, სისქით 18 სმ (მ)	ბეტონის ბილი სავალი ნაწილის მოსაწყიბად 0 5 (მ)	არმატურა გზის სავალი ნაწილის მოსაწყიბად 0 18 (მ)	არმატურა გზის სადეფორმაციო ნაკრების მოწყობა (მ)	ბეტონის საფარის სადეფორმაციო ნაკრების მოწყობა (მ)	მისაყრელი გვერდების მოწყობა (მ)
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14		
1	0+000	0+100	100	103,50	11,50	115,00	6,00	720,00	600,00	600,00	0,17	20	19,00		
2	0+100	0+200	100	45,00	5,00	50,00	12,00	720,00	600,00	600,00	0,17	20	19,00		
3	0+200	0+300	100	63,90	7,10	71,00	8,00	720,00	600,00	600,00	0,17	20	19,00		
4	0+300	0+400	100	13,50	1,50	15,00	48,00	720,00	600,00	600,00	0,17	20	19,00		
5	0+400	0+500	100	18,00	2,00	20,00	19,00	720,00	600,00	600,00	0,17	20	19,00		
6	0+500	0+600	100	45,00	5,00	50,00	10,00	720,00	600,00	600,00	0,17	20	19,00		
7	0+600	0+700	100	63,90	7,10	71,00	9,00	720,00	600,00	600,00	0,17	20	19,00		
8	0+700	0+800	100	18,90	2,10	21,00	24,00	720,00	600,00	600,00	0,17	20	19,00		
9	0+800	0+900	100	34,20	3,80	38,00	20,00	720,00	600,00	600,00	0,17	20	19,00		
10	0+900	1+000	100	54,90	6,10	61,00	16,00	720,00	600,00	600,00	0,17	19	19,00		
11	1+000	1+100	100	10,80	1,20	12,00	28,00	720,00	600,00	600,00	0,17	20	19,00		
12	1+100	1+200	100	23,40	2,60	26,00	22,00	720,00	600,00	600,00	0,17	20	19,00		
13	1+200	1+300	100	57,60	6,40	64,00	18,00	720,00	600,00	600,00	0,17	20	19,00		
14	1+300	1+400	100	61,20	6,80	68,00	10,00	720,00	600,00	600,00	0,17	20	19,00		
15	1+400	1+500	100	90,90	10,10	101,00	5,00	708,00	590,00	590,00	0,17	20	19,00		
16	1+500	1+600	100	28,80	3,20	32,00	16,00	600,00	500,00	500,00	0,16	17	19,00		
17	1+600	1+700	100	48,60	5,40	54,00	10,00	600,00	500,00	500,00	0,16	17	19,00		
18	1+700	1+800	100	31,50	3,50	35,00	8,00	600,00	500,00	500,00	0,16	17	19,00		
19	1+800	1+900	100	28,80	3,20	32,00	10,00	600,00	500,00	500,00	0,16	17	19,00		

20	1+900	2+000	100	27,00	3,00	30,00	12,00	600,00	500,00	500,00	0,16	17	19,00
21	2+000	2+100	100	43,20	4,80	48,00	15,00	600,00	500,00	500,00	0,16	17	19,00
22	2+100	2+200	100	36,00	4,00	40,00	15,00	600,00	500,00	500,00	0,16	17	19,00
23	2+200	2+300	100	45,90	5,10	51,00	10,00	600,00	500,00	500,00	0,16	17	19,00
24	2+300	2+400	100	31,50	3,50	35,00	15,00	600,00	500,00	500,00	0,16	17	19,00
25	2+400	2+500	100	46,80	5,20	52,00	16,00	600,00	500,00	500,00	0,16	16	19,00
26	2+500	2+600	100	58,50	6,50	65,00	9,00	600,00	500,00	500,00	0,16	17	19,00
27	2+600	2+700	100	46,80	5,20	52,00	12,00	600,00	500,00	500,00	0,16	17	19,00
28	2+700	2+800	100	53,10	5,90	59,00	8,00	600,00	500,00	500,00	0,16	17	19,00
29	2+800	2+900	100	73,80	8,20	82,00	7,00	600,00	500,00	500,00	0,16	17	19,00
30	2+900	3+000	100	38,70	4,30	43,00	10,00	600,00	500,00	500,00	0,16	16	19,00
31	3+000	3+100	100	36,90	4,10	41,00	11,00	600,00	500,00	500,00	0,16	17	19,00
32	3+100	3+200	100	34,20	3,80	38,00	13,00	600,00	500,00	500,00	0,16	17	19,00
33	3+200	3+300	100	56,70	6,30	63,00	7,00	600,00	500,00	500,00	0,16	17	19,00
34	3+300	3+400	100	78,30	8,70	87,00	6,00	600,00	500,00	500,00	0,16	17	19,00
35	3+400	3+500	100	13,50	1,50	15,00	19,00	600,00	500,00	500,00	0,16	16	19,00
36	3+500	3+600	100	24,30	2,70	27,00	18,00	600,00	500,00	500,00	0,16	17	19,00
37	3+600	3+700	100	63,90	7,10	71,00	9,00	600,00	500,00	500,00	0,16	17	19,00
38	3+700	3+800	100	36,00	4,00	40,00	14,00	600,00	500,00	500,00	0,16	17	19,00
39	3+800	3+900	100	47,70	5,30	53,00	9,00	600,00	500,00	500,00	0,16	17	19,00
40	3+900	4+000	100	63,00	7,00	70,00	6,00	600,00	500,00	500,00	0,16	16	19,00
41	4+000	4+100	100	49,50	5,50	55,00	11,00	600,00	500,00	500,00	0,16	17	19,00
42	4+100	4+200	100	14,40	1,60	16,00	24,00	600,00	500,00	500,00	0,16	17	19,00
43	4+200	4+300	100	40,50	4,50	45,00	17,00	600,00	500,00	500,00	0,16	17	19,00
44	4+300	4+400	100	27,90	3,10	31,00	20,00	600,00	500,00	500,00	0,16	17	19,00
45	4+400	4+500	100	19,80	2,20	22,00	18,00	600,00	500,00	500,00	0,16	16	19,00
46	4+500	4+600	100	9,90	1,10	11,00	32,00	600,00	500,00	500,00	0,16	17	19,00

47	4+600	4+679.249	79,25	37,80	4,20	42,00	8,00	475,80	396,50	396,50	0,13	14	15,06
სულ			4679,25	1998,00	222,00	2220,00	670,00	29863,80	24886,50	24886,50	7,72	835	889,06

## მიერთებების მოწყობის უწყისი

N <sup>o</sup>	მარცხენა	მარჯვენა	მიერთებაზე დასაგები ბეტონის ფართი (სისქით 12 სმ) (მ <sup>2</sup> )	საფუძვლის ზედა ფენის მოწყობა 0-40მმ ფრაქციის ფორლით, ადგილზე გაშლა და დატკეპნა (სისქით 10 სმ) (მ <sup>2</sup> )	ფოლადის ცხაურის მოწყობა (მ)	შენიშვნა
1		0+685	65	65	15	
2		1+145	61	61	13	
3	1+488		97	97	20	
4		2+230	74	74	13	
5		2+982	75	75	14	
6		3+626	38	38	13	
7		3+658	61	61	15	
8	3+853		52	52	12	
9	4+051		57	57	13	
ჯამი			<b>580</b>	<b>580</b>	<b>128</b>	

## კურძო მისასვლელების მოწყობის უწყისი

Nº	მარცხენა	მარჯვენა	კერზო მისასვლელებზე დასაგები ბეტონის ფართი (სისქით 12 სმ) ( $\beta^2$ )	საფუძვლის ზედა ფენის მონცაბა 0-40მმ ფრაქციის ლორდოთ, ადგილზე გაშლა და დატკეპნა (სისქით 10 სმ) ( $\beta^2$ )	ფოლადის ცხაურის მოწყობა (მ)	შენიშვნა
1		0+151	20	20	7	
2	0+153		23	23	7	
3		0+190	26	26	7	
4	0+217		19	19	7	
5	0+262		20	20	7	
6		0+290	22	22	7	
7	0+292		16	16	7	
8		0+325	23	23	7	
9	0+327		15	15	7	
10		0+367	20	20	7	
11	0+380		13	13	7	
12	0+445		23	23	7	
13	0+490		18	18	7	
14	0+510		20	20	7	
15	0+538		27	27	7	
16		0+550	28	28	7	
17		0+585	27	27	7	
18	0+590		23	23	7	
19	0+640		20	20	7	
20		0+648	21	21	7	
21	0+778		27	27	7	
22	0+783		23	23	7	
23		0+800	23	23	7	
24	0+828		17	17	7	
25		0+970	19	19	7	
26	0+975		21	21	7	
27	1+007		12	12	7	
28	1+045		20	20	7	
29	1+111		20	20	7	
30	1+146		14	14	7	
31		1+231	23	23	7	
32	1+241		19	19	7	
33	1+260		19	19	7	
34		1+265	23	23	7	
35		1+297	21	21	7	
36	1+315		20	20	7	
37		1+370	18	18	7	
38	1+373		23	23	7	
39		1+430	23	23	7	
40	1+510		23	23	7	
41		1+540	23	23	7	
42	1+555		23	23	7	
43		1+623	26	26	7	

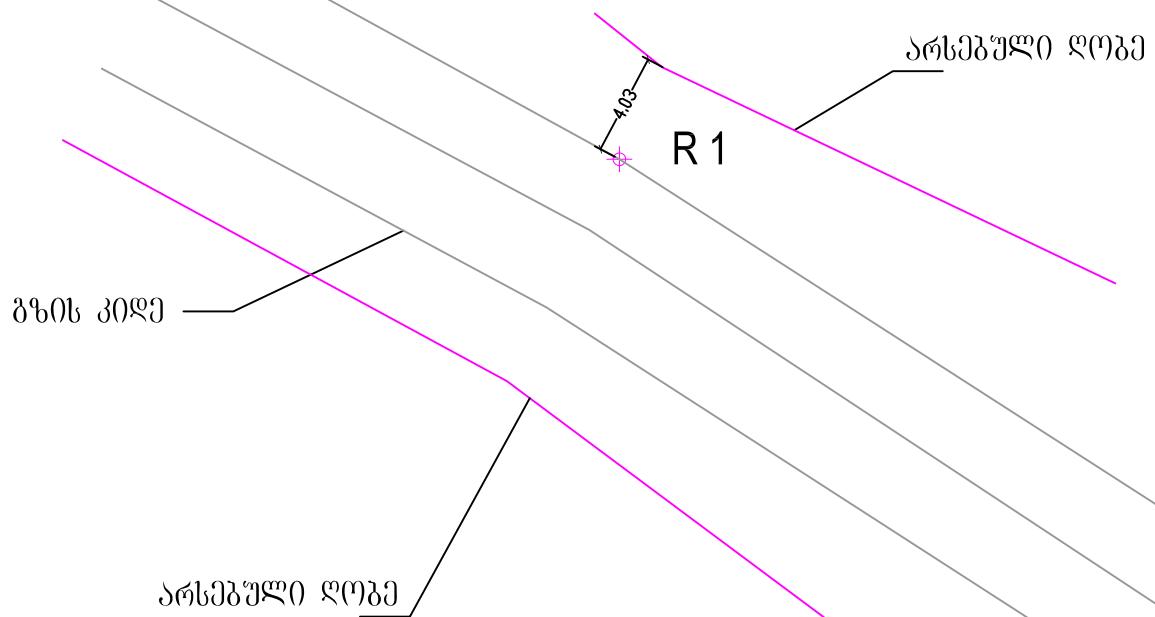
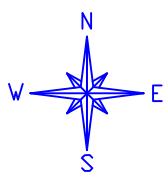
44	2+057		23	23	7	
45		2+308	21	21	7	
46	2+420		19	19	7	
47		2+420	23	23	7	
48		2+518	18	18	7	
49		2+583	18	18	7	
50		2+693	19	19	7	
51	2+842		21	21	7	
52		2+853	32	32	7	
53	2+890		20	20	7	
54	2+922		23	23	7	
55		2+950	19	19	7	
56	2+954		39	39	7	
57		3+009	19	19	7	
58	3+023		14	14	7	
59		3+212	15	15	7	
60	3+255		23	23	7	
61	3+307		23	23	7	
62		3+347	21	21	7	
63	3+355		21	21	7	
64		3+368	20	20	7	
65	3+397		25	25	7	
66		3+410	27	27	7	
67	3+462		17	17	7	
68		3+462	28	28	7	
69		3+491	25	25	7	
70		3+526	26	26	7	
71		3+712	26	26	7	
72	3+778		23	23	7	
73		3+778	20	20	7	
74		3+822	21	21	7	
75		3+913	15	15	7	
76	3+913		21	21	7	
77	4+000		22	22	7	
78	4+072		24	24	7	
79	4+119		21	21	7	
80	4+145		27	27	7	
81		4+160	26	26	7	
82	4+180		22	22	7	
83		4+251	21	21	7	
84	4+287		22	22	7	
85		4+296	16	16	7	
86	4+345		19	19	7	
87		4+363	27	27	7	
88	4+419		23	23	7	
89		4+421	20	20	7	
90	4+465		23	23	7	
91	4+497		26	26	7	
92		4+527	23	23	7	
93	4+560		22	22	7	
94		4+572	26	26	7	
3580		2039	2039	658		

მიღების მოწყობის უწყისი				
Nº	საპროექტო მიღის ადგილმდებარეობა (გზ)	საპროექტო რ/ბ Ø1000 მმ. მიღის სიგრძე (მ)	საპროექტო ოთკუთხა რ/ბ 2X2 გ. მიღის სიგრძე (მ)	შენიშვნა
1	0+059	8		
2	0+114	8		
3	0+692	8		
4	0+931	8		
5	1+151	8		
6	1+783	8		
7	1+844	8		
8	1+928		8	
9	2+224	8		
10	2+788	7		
11	3+089	7		
12	3+282	7		
13	3+863	7		
14	4+014	7		
15	4+040	7		
16	4+379	7		
17	4+621	7		
ჯამი		120	8	

დანართი 2-5

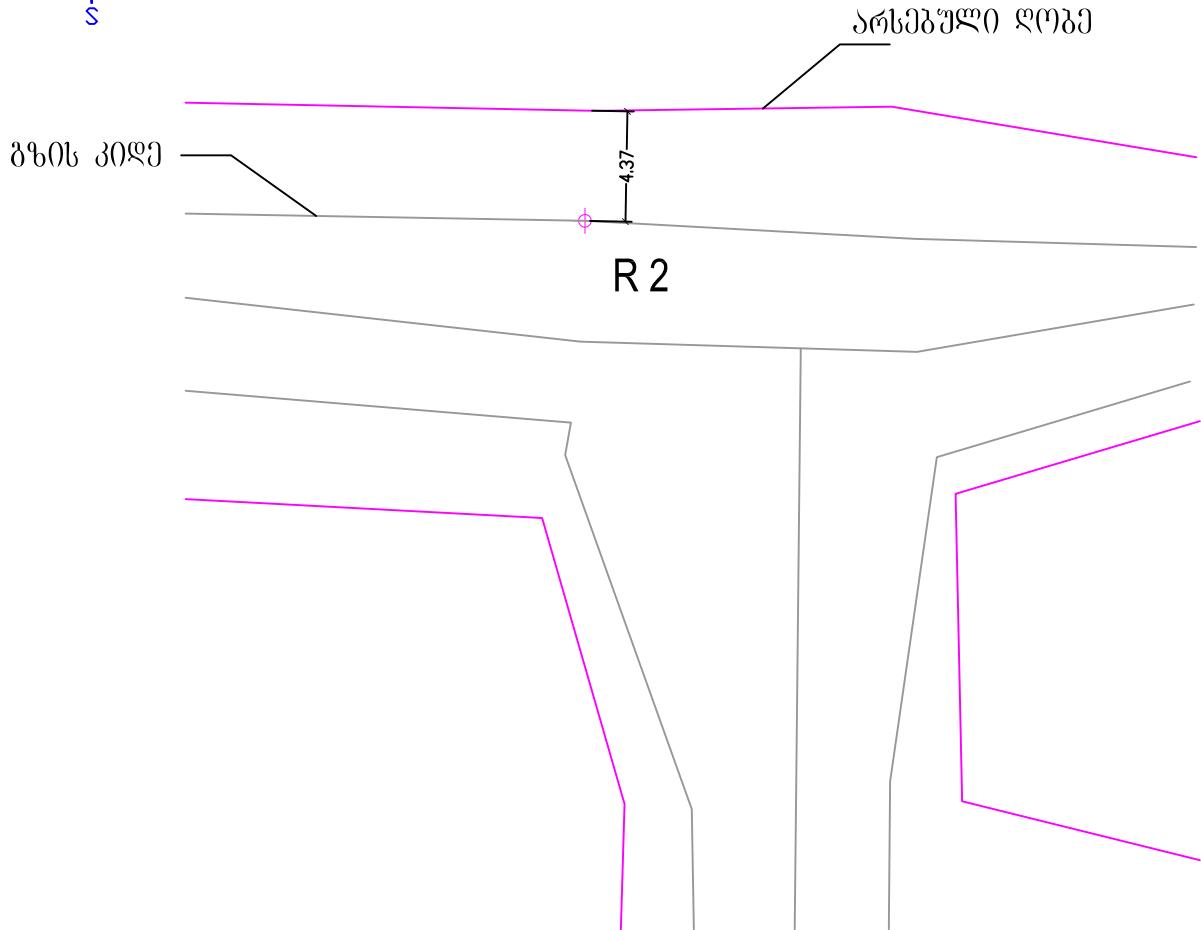
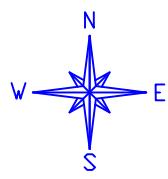
რ/ბ არხების მოწყობის უწყისი						
№	გზიდან მარცხენა		გზიდან მარჯვენა		სიგრძე (მ)	შენიშვნა
	დასაწყისი	დასასრული	დასაწყის	დასასრული		
1	0+000	1+650			1650	
2			0+000	4+610	4610	
3	1+970	4+610			2640	
4						
ჯამი				8900		

გეგმურ სიმაღლეები  
წერტილი №1

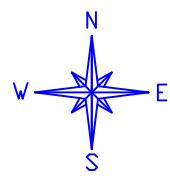


X	Y	Z
251541.384	4717787.524	308.458

ՃԵՇԽԻ ՆՈՒՋՈՒՄՆԵՐՈ  
ՎԵՐԺՈՂՈ №2



X	Y	Z
231657.061	4705312.102	23.860



გებმურ სიმაღლური  
წერტილი №3

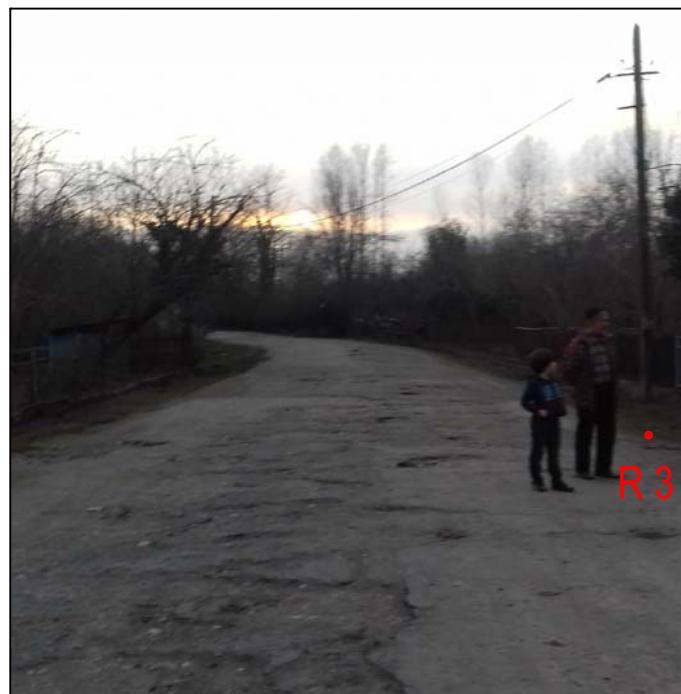
გეოს პილი

R 3

242

არსებული ღობე

არსებული ღობე



X	Y	Z
233482.201	4703801.186	21.148