

განმარტებითი პარათი

შინაარსი:

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

1. შესავალი

ხარგაულის მუნიციპალიტეტში სოფ. ჩრდილში სასოფლო გზის მობეტონების საპროექტო-სახარჯთაღრიცხვ დოკუმენტაცია შედგენილია შ.კ.ს. „არქიტექტორი“-ს მიერ, ხარგაულის მუნიციპალიტეტის მიერ გაცემული ტექნიკური დავალებისა და ქვემოთ მოქმედი სამშენებლო ნორმებისა და სტანდარტების შესაბამისად.

პროექტის მიზანია ხელშეკრულებით გათვალისწინებული მონაკვეთების რეაბილიტაციის დეტალური საპროექტო-სახარჯთაღრიცხვი 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 მოქლე დახასიათება

საპროექტო მონაკვეთები წარმოადგენერირებული მნიშვნელობის გზას, რომლიც საჭიროებს კაპიტალურ შექმენებას, ახალი საგალი ნაწილის საფარის მოწყობის ჩათვლით. არსებული სააგრომობილ გზის ზოგიერთი ტექნიკური მახასიათებლებია:

- მიწის ვაკისის სიგანე – კაათის უბანი 5-5.5 მეტრი, კოშკის უბანი 4-4.5 მეტრი
- სავალი ნაწილის სიგანე – კაათის უბანი 4 მეტრი, კოშკის უბანი 3 მეტრი
- გზის სიგრძე - კაათის უბანი 1100 მეტრი, კოშკის უბანი 1300 მეტრი

3. საველე ტოპოგრაფიული სამუშაოები

ტოპოგრაფიული კვლევის ჩატარებამდე შეიქმნა პირიბითი ტოპოგრაფიული ქსელი. დამაგრდა საორიენტაციო წერტილები. განიცია კვეთები აღდებულ იქნა სავალი ნაწილზე 50 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 საღაური
- ნოუთბუქები საკვლევი პროგრამული უზრუნველყოფით
- დამსმარე საკვლევი აღჭურვილობა, როგორიცაა შტატივები, რეფლექტორი, და ა.შ.

შედეგად, გამოკვლევის მონაცემები შეგროვდა მირითადი რუკებისა და ლანდშაფტის ციფრული მოდელის მოსამახდებლად. კორიდინატები და სიმაღლეები გამოთვლილ იქნა, გაკონტროლდა და შესაბამისი ფორმატით შეტანილ იქნა CIVIL 3D ის პროგრამულ უზრუნველყოფაში. CIVIL 3D-ს რელიეფის მოდელირება და ტრასის პროექტირების პროგრამული უზრუნველყოფა მოიცვას ადვილად ადიტმად სამ განხორციელებას მონაცემთა ბაზებს, რომლებშიც მონაცემები გარემოს რელიეფზე და საფარის საკვლევები ინფრამაცია შეიძლება დამუშავებულ იქნა ციფრული ლანდშაფტის მოდელის შესაქმნელად და საგარაულო გზის მიმართულებების დასამატებლად, ლანდშაფტის გეგმის, განივი პერიოდის და მიწის სამუშაოების რაოდნობის მონაცემების მისაღებად.

4. საპროექტო გადაწყვეტილებები და დონისძიებები

4.1 საპროექტო სტანდარტები და პარამეტრები

პროექტირება განხორციელდა საქართველოს ეროვნული სტანდარტის „საერთო სარგებლობის საგტომობილო გზები. გეომეტრიული და სტრუქტურული მოთხოვნების“-სსტ გზები 2009, საქართველოში მიღებული ყოფილი საბჭოთა სს და წ 3.06.03-84-ის მიხედვით და გაცემული დავალების შესაბამისად.

სტანდარტის გათვალისწინებით და ტექნიკური დავალების (პუნქტი 2.1.3) შესაბამისად, დამკვეთონ შეთანხმებით, სასურველი პარამეტრები აღწერილია ქვემოთ.

გზის განივი ჭრილი

სააგრომობილ გზის სიგანე და ზომები შეთანხმებულია დამკვეთის წარმოდგენლებთან და დეტალურად მოცემულია დანართში.

სასურველი და მინიმალური პროცესუალური და კურტიკალური პარამეტრები

გეომეტრიული სტანდარტის განსაზღვრის დროს, ზოგადად პირველ ნაბიჯს წარმოადგენს საანგარიშო სიჩქარის დადგენა, რაც შემდგომში განსაზღვრავს შესაბამისი პორიზონტალურ მრუდებს და მეტადელობის ზონას. საპროექტო გზის ფუნქციური დატვირთვის, ამჟამინდებლი და მოძვალი სატრანსპორტო ნაკადის ინტენსივობის და არსებული მიმართულების გათვალისწინებით, შერჩეული იქნა საანგარიშო სიჩქარე - 40 კმ/სთ.

პროცესუალური და კურტიკალური საპროექტო პარამეტრები

საველე კვლევების შედეგები გვიჩვენებს, რომ არსებული გზა მოცემულ პარამეტრებს გარკვეულწილად ვერ აქმაყოფილებს, ზოგ შემთხვევებში, პარამეტრების მიმართ საჭიროა გარკვეული კომპრომისების დაშვება, არსებული მიმართულების შენარჩუნების მიზნით.

გეომეტრიული პროექტირების შემთხვევაზებული საპროექტო სიდიდეები ძირითადად გამოიყენება როგორც პროექტირების საორიენტაციო სახელმძღვანელო და არა როგორც მკაცრად განსაზღვრული მინიმუმი. გასათვალისწინებელია, რომ საპროექტო სახელმძღვანელოებში წარმოდგენილი ინფორმაცია და მონაცემები მხედველობაში უნდა ვიქენიოთ არა როგორც “საპროექტო სტანდარტი”, არამედ როგორც კარგი საინჟინრო პრაქტიკა, რომლის მიღწევასაც მაქსიმალურად უნდა შევეცადოთ.

გარდამავალი მრუდები

გარდამავალი მრუდები გამოყენებული იქნება სწორი მიმართულების მქონე და მოსახვევი საგზაო მონაცემების შესაერთებლად, ან ორი განსხვავებული რადიურის მქონე მრუდის შესაერთებლად. გარდამავალი მრუდები (ძლიერიდები) გათვალისწინებულია მკვეთრი ცვლილების თავიდან ასაცილებლად, მრუდების დასაწყისა და ბოლოში, რაც ასევე უზრუნველყოფს უსაფრთხოების დონის და მგზავრობის კომფორტის ამაღლებას.

4.2 მიმართულებათა განხილვა

გზის პროექტირება დაფუძნებულია თანამედროვე კომიტეტირიზებულ ტექნოლოგიაზე და ნახაზების აგტომატურ შედეგნაზე: გეომეტრიული პროექტირების ელემენტები პროიზონტალური და ვერტიკალური მიმართულებებისთვის დადგნილი იქნა არსებული მიწის ვაკისის გათვალისწინებით. გათვალისწინებული იქნა ძირითადი საპროექტო წესები, როგორიცაა პრიზონტალური და ვერტიკალური მიმართულების თარიმალური სინქრონიზაცია. მრუდების მიმდევრობა, დრუნაუბი, ნაგებობები და ა.შ. ასევე გათვალისწინებული იქნა გეოტექნიკური კედლების მონაცემები:

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

პრიზონტალური მიმართულება

პრიზონტალური 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.

5. საგზაო სამოსის დაპროექტება

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

არსებული საგზაო სამოსი წარმოდგნილია შემდეგი კონსტუქციებით:

- საფარის ფენა ხრეშოვანი
- საფუძვლის ფენა - გაურკვეულწილად დაზიანებული ხრეშოვანი ნარევით ცვალებადი სისქით, საშუალოდ დასახლოებით 20 სმ.

სავალი ნაწილის სიგანე მერყეობს 3-4 მეტრის ფარგლებში. დიდ ფართობზე გაგრცელებულია ორმოები, ნაწიბურების დაზიანებები, დარღვეულია გრძივი და განივი პროფილის პარამეტრები. არსებული მდგომარეობიდან გამომდინარე არსებული საფარი შეეთვალისწინებულია შეუძლებელია.

5.1 საგზაო სამოსი

საველე კედლების საფუძველზე და დამკვეთთან ზეპირსიტყვიერი შეთანხმების შესაბამისად, შემუშავებული იქნა შემდეგი საგზაო სამოსი:

1. ცემენტ-ბეტონის სამოსი

140÷160 მმ	საფარის ზედა საცვეთი ფენა – მკვრივი დორდობის ბეტონის B-25 ნარევი,
100 მმ	საფუძვლის ქვედა ფენა – დორდი, ფრაქციით 0÷40მმ არსებული გზის (ქვიშა-ხრეშოვანი ნარევი) საფუძველი.

მოსწორებული ზედაპირი უნდა გაიწინდოს ქვებისა და ნარჩენებისაგან, რომელთა დიამეტრი 2/3-ჯერ ადგმატება მოსაწყობი საფუძველის სისქეს და ასევე უცხო სხეულებისაგან. ზედაპირი უნდა მოსწორდეს. არადრენირებად გრუნტებში ზედაპირს უნდა მიეცეს ორქსობიანი ან ერთქანობიანი განივი დახრა. ორმოები, ტრანშები და სხვა ადგილობრივი დადაბლებები, სადაც შესაძლოა წყლის დაგუბება, მოსწორების პროცესში უნდა შეიგსოს არადრენირებადი გრუნტით მისი დატემკვით. საგზაო სამოსის კონსტრუქციულ ელემენტებს აქვთ შემდეგი დანიშნულება:

ბეტონის ზედა ფენა

ბეტონის ზედა ფენა უშუალოდ იდებს დატვირთვებს და ამავე დროს ის ითვლება საცვეთ ფენად.

სტაბილიზებული საფუძველი

სტაბილიზებულ საფუძველს აქვს მუშაობის დაბალი თვისებები ხაწყის ეტაპზე, შესაბამისად, აუცლიებელია ასეთი საფუძველის სატრანსპორტო ნაკლიერაციას და გაყინვებულის დაცვა მშენებლობის საწყის ეტაპზე.

ცამენტით საფუძველის მშენებლობა სწრაფი პროცესია, ცამენტი შემავსებულში შესაძლია გამოყენებული იქნას მრავალი მეთოდით.

მარცვლოვან საფუძველთან შედარებით ცემენტით საფუძველის ძირითადი უარყოფითი მხარეებია:

- დამატებითი ორგუმილობის საჭიროება;
- დაგების უფრო გართულებული მეთოდი (სიმკვრივე, ერთგვაროვნება)
- დაგების შემდგომ რამოდენიმე დღიანი მოვლა
- გამაგრებამდე სამუშაოების შეწყვეტა

არსებული მარცვლოვანი საფუძველი

საპროექტო საგზაო სამოსისთვის გათვალისწინებული იქნა არსებული მარცვლოვანი საფუძველის გამოყენება.

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

5.2 შერჩეული საგზაო სამოსის კონსტრუქცია თანამედროვე მმიმე აგტომანქანების დატვირთვაზე გათვლით

5.2.1 საფუძვლის ქვედა ფენა – ღორიზო, ფრაქციით 0÷40მ

გსაშლელი ფენის სისქე, არანაკლებ 1.5-ჯერ უნდა აღემატებოდეს მასალის უდიდესი ნაწილაკების ზომას. ნაყარი გასაშლელი მასალის მოცელობა უნდა განისაზღვროს დატვების კოეფიციენტის გათვალისწინებით. 0÷40მმ ფრაქციის ოპტიმალური შემაგებელობის შემთხვევაში, სიმტკიცის მიხედვით 800 მარკის დროს, დატვების კოეფიციენტიდან საორიენტაციო მდებარეობის უნდა იქნას კოეფიციენტი 1.25±1.3, ხოლო 600-300 მარკის შემთხვევაში 1.3±1.5. საფუძველის ამაგრების პირველი და მეორე ეტაპზე დატვების უნდა განხორციელდეს სატემპებით არანაკლებ 16გ. მასთან ანგემოსვლაზე, მისაბმელი ვიბრო-დამტკენებით მასით არანაკლებ 6ტ, თვითმავალი ბრტყელ-ზედაპირიანი მასით არანაკლებ 10ტ. და კომბინირებულით მასით 16ტ-ზე მეტი. სტატიური ტიპის სატემპების 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 ხახუბუს შესამცირებლად და დატვების დასაჩქარებლად, დატვების უნდა განხორციელდეს მასალის მუდმივი მორწყვით (საორიენტაციო 15+25ლ/მ²).

საფუძვლის დატვების დასრულების შემდეგ, მის ზედაპირზე უნდა განაწილდეს მცირე ზომის ქვები, მარკით სიმტკიცეზე არანაკლებ 800, რაოდენობით 1მ³ 100მ²-ზე და დაიტკეპნოს სატემპების საორიენტაციო 4±6 გავლით.

5.2.2 ცემენტ-ბეტონის საფარის მოწყობა

მოძრაობის ერთი ან ორი ზოლის შემთხვევაში საფარის ბეტონირებები უნდა განხორციელდეს მის მთელ სიგანეზე. ორი ან მეტი მოძრაობის ზოლიანი საფარის მშენებლობისას, იმ პირობებში, როდესაც შეუძლებელია სატრანსპორტო საშუალებების მოძრაობის შეჩერება, დაშებულების საფალი ნაწილის ნახვარის ბეტონირება.

საფარის ბეტონირება, დღე-დამტკიცირებულით ტემპერატურით 30°C-ზე მეტი, დღე-დამტკიცირებულით 120°C-ზე მეტი ტემპერატურათ სხვაობით და პარას შეფარდებითი ტენიანობით არანაკლებ 50%, როგორც წესი უნდა განხორციელდეს სადამოს ან დამტკიცირებულით 50°C-ზე ნაკლები საშუალო ატმოსფერულ ტემპერატურის და მინიმალური ტემპერატურის 50°C-ის დროს საფარის ბეტონირება უნდა განხორციელდეს CHIIPI III-L5-76 შესაბამისად.

ერთოვენიანი საფარის ბეტონირების, გაფართოების ნაკერების და განივი ნაკერების არმირების გარეშე, უპირატესად გამოყენებული უნდა იქნას ბეტონდამგებები მცურავი გალიბებით.

დასაგები ბეტონის ნარევი უნდა შესაბამებოდეს გОСТ 8424-72 მოთხოვნებს. ერთსაფარიანი ბეტონის საფარის შემაგებელის მაქსიმალური ფრაქცია არ უნდა აღემატებოდეს 40მმ-ს.

ბეტონის ნარევის მომზადება უნდა უზრუნველყოფდეს საჭირო პარას მოცულობას, მისი ბეტონის ქარხნიდან ბეტონირების ადგილამდევ ტრანსპორტირების ხანგრძლივიბის გათვალისწინებით. ბეტონის შემადგენელი მასალები დოზირებული უნდა იქნეს სახეობების და ტიპების მიხედვით ცალცალები.

ბეტონის ნარევის ტრანსპორტირების დრო, პარას ტემპერატურისას 20±30°C არ უნდა აღემატებოდეს 30 წუთს, ხოლო 20°C ქვევით 60 წუთს, ტრანსპორტირების პროცესში, ბეტონის ნარევი დაცული უნდა იყოს ატმოსფერული ნალექებისა და ტენის აორთქლებისაგან. ბეტონის გადმოტებირთვის შემდეგ, ბეტონმზიდების შემრევები უნდა გაირეცხოს და გაიმზიდოს.

დაგებების მუშა თრანსპორტის გერბიკალური ნიშნულების მიცემის ავტომატური სისტემა, როგორც წესი უნდა მუშაობდეს ორი მიმმართველი სიმისაგან. გადახრა გერბიკალური ნიშნულიდა დაშეგუბულია არაუმტებელ ქმნებით ფარგლებში.

ბეტონის სხნარის განაწილება უნდა მოხდეს გამანაწილებელი მოწყობილობის საშუალებით, მისი შემჭიდროების გათვალისწინებით, რომლის სიდიდე დაინდება საფარის სისქეს და ნარევის დენადობის გათვალისწინებით და უნდა განისაზღვროს საცდელი ბეტონირებისას. დაშეგუბულია ბეტონდამგებით განაწილება, ბეტონის ნარევის საფუძველზე გადმოტებირთვის შემთხვევაში.

დამტროფილებლის გავლის შემდეგ დარჩენილი ზედაპირის უნიტერმასტორებების და მცირე დაფარებების გამოსწორება უნდა მოხდეს მილისებული ფინიშერის საშუალებით, რომლებიც, წინასწარ უნდა დასველდეს სარწყაფი მოწყობილობის საშუალებით.

საფარის ბეტონის დატეპნა და მოსწორება, როგორც წესი უნდა განხორციელდეს შეუწევებლივ, ბეტონდამგები მანქნის, ჩართული ვიბრაციონი, განერევის თავიდან აცილებით.

ბეტონის ზედაპირის საჭრო ხორციანობა მიღწეული უნდა იქნეს ასალდაგებული ზედაპირის დამუშავების გზით. ხორციანობის საშუალო ხილიდე, საბურავის საფრთხოან შეჭიდების საჭირო კოეფიციენტის შესაბამისად უნდა იყოს 0.5+1.5მმ ფარგლებში. დამუშავებული ზედაპირის ფატებურა უნდა იყოს ერთგაროვანი.

სადეფორმაციო ნაკერების პაზები უნდა ამოჭრას გამაგრაბულ ბეტონში ალმასის დისების საშუალებით, ბეტონის კუმულაციის სიმტკიცის 8.0+10.0მმ ფარგლებში მიღწევის შემდეგ, დასაშვებია გაფართოების ნაკერების პაზების და კუმულაციის ნაკერების პაზების მოწყობა ახალდაგებულ ბეტონში კომბინირებული მეთოდით: ახალდაგებულ ბეტონში კლასტიური სადების ჩადებთ და მასზე პაზის ამოჭრით გამაგრების შემდეგ.

ნაკერების პაზების ამოჭრის დრო უნდა დადგინდეს ბეტონის სიმტკიცის მიხედვით და დაზუსტდეს საცდელი გაჭრით. კუმულაციის ნაკერების თანაბარი მუშაობის უზრუნველაყოფად საჭიროა მათი უწევები ჩაჭრა. დღე-დამის მანძილზე ტემპერატურის 120°C ცვლილების შემთხვევაში, განივი ნაკერების პაზები, როგორც წესი, უნდა დაიჭრას იმავე დღეს. თუ ბეტონი ვერ აღწევს საჭირო სიმტკიცეს, ამოჭრა უნდა განხორციელდეს დილის 9 საათის მერკე, არაუგვიანეს 24 საათამდე.

საგერმეტიზაციო მასალები, რომელიც დაშვებულია დეფორმაციული ნაკერების შესაგხებად და მომზადებულია ბიტუმის საუცველებელი, გამოყენების წინ უნდა გაცემლებს 150+180°C ტემპერატურიდე.

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

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

მიმდევ ბეტონის ნაკერები უნდა მიყვანილი უნდა იქნეს არანაკლებ 0.98 სიმჭდროვემდე, როგორც წესი ვიზუალურად განვიხილავთ და მიმდევ ბეტონის ნაკერები უნდა იყოს არანაკლებ 0.98 სიმჭდროვემდე.

6. მშენებლობის ორგანიზაციის ძირითადი დებულებანი

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

მშენებლობის დაწყებამდე კონტრაქტორმა ორგანიზაციამ უნდა შეადგინოს სამუშაოთა წარმოების პროექტი. კულტურული მასალა, ნახვარფაბრიკაზე და კონსტრუქცია უნდა შევსაბამებოდეს მათ მოთხოვნებს და პქონდეთ სათანადო სერიითვისატი.

- სამუშაოებით სამუშაოები უნდა შესრულდეს შემდეგი თანმიმდევრობით;
- მოსამზადებელი სამუშაოები;
 - მაწის სამუშაოები;
 - ხელოვნური ნაგებობები:
 - საგზაო სამხედო;
 - გზის კუთვნილება და მოწყობა:

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

7. მშენებლობის დროს სატრანსპორტო ნაკადის მართვა

გზის მშენებლობა თითქმის მთლიანად დარღვევს ტრანსპორტის უზექციონირებას და მგზავრის მძღოლებისთვის მშენებლობის მთელ მონაცემთაზე რიული და ხელშემშენებლივი იქნება.

სამუშაო ზონაში შეჯახებების სიხშირე არაპროპორციულად მაღალი იქნება სხვა ლოკაციებთან შედარებით. ამდენად, ტრანსპორტის კონტრლის უპირველესი მოსახურება სამუშაო ზონაში არის უსაფრთხოება. თუ მძღოლს შეუძლია ტრანსპორტის კონტრლი და გადაწყვეტილების მისაღებად საკმარისი დრო აქცის უსაფრთხოებს მართვას.

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

ტრანსპორტის შედარებით დაბალი ინტენსივობის დროს მოსალოოდნებლივ გზის დაკეტვა. თრმსრივი გზის გადაკეტვა გამოიწვევს ტრანსპორტის გადაყვანას გზის გვერდით, განიერ შხარებულება ან თრივე შხარის ტრანსპორტის ერთ შხარებულებას.

მშენებლობის ადგილზე დაბალი ინტენსივობის გზებისთვის შესაფერისია იმ აღტერნატივის გამოყენება, რომელშიც ორივე მხარეზე მოძრავი ტრანსპორტი ერთ მხარეზე გადაყვანილი. უნდა უზრუნველყორო აღვევატური ხედვის მანძილი და ნაშენებით აღჭურვა, რომ მძღოლმა ადგილის მიიღოს გადაწყვეტილება. ტრანსპორტის დროებითი სიგნალები სერტიფიცირების პროცედურის სიგნალები აირობითი სატრანსპორტო სიგნალების ფიზიკური ასახვისა და მოქმედების მოთხოვნებს დაექვემდებარება.

ქვემოთ წარმოდგენილია ორმხრივი მოძრაობის გზაზე სატრანსპორტო სიგნალების გამოყენებით გზის დაკეტვის ტიპები:

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, აღტერნატივიული მისასვლელები უნდა იყოს ხელმისაწვდომი, ნაშენების გამოყენებით.

კონტრაქტორი წერილობით შეტყობინებას უზავის მიწის მფლობელებს, მცხოვრებლებს, ადგილობრივ ბიზნესებსა და მოსახლეობას მშენებლობის გრაფიკის შესახებ, აუსხის სამშენებლო საქმიანობის ზუსტ ლოკაციასა და სანგრძლივობას.

8. სამუშაოთა მოცულობების დათვება

დებალურ დიზაინზე დაყრდნობით, პროექტის მოთხოვნილებების მიხედვით და ტექნიკური სპეციფიკაციების გათვალისწინებით შემუშავებული იქნა სამუშაოების ჩამონათვალი, მოცულობათა უწყისის შესაღებად. საპროექტო მონიტორინგის გაერთიანდა არსებული მონიტორინგის ამჟამნდელ ტომოგრაფიულ მონიტორინგის და გამოთვლილი იქნა მიწის სამუშაოების და საგზაო სამოსის მოწყობის მოცულობები. სხვა სამუშაოების მოცულობების აღებულია შესაბამისი ნახატებიდან.

9. პროექტის განხორციელება

დროის გეგმა-გრაფიკი

არსებულმა გზამ უკვე მიაღწია სამსახურის პერიოდის ბოლოს. გზის ექსპლუატაციის უნარის შესანარჩუნებლად და მშენებლობის სამუშაოების შემდგომი ექონომიკური მიზნით საჭიროა გადაუდებელი სარეაბილიტაციო ღონისძიებების გატარება.

პროექტის მენეჯმენტი და მშენებლობის ზედამხმარელობა

საკონტრაქტო პირობები ავალებს, უფლებამოხილს და პასუხისმგებელს ხდის საკონტრაქტო პარტნიორებს. სწორი ადმინისტრირებისთვის, მისითვის რომ დავრწმუნდეთ სამუშაოების ხარისხებრივი და რაოდენობრივი კუთხით სწორად წარმატებაში, და ანაზღაურების სისტორეში, საჭიროა კონტრაქტის მენეჯერის/ზედამხმარელი 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.

სარჯონოული მომზადებულია 2016 წლის IV კვარტლის დონეზე.

სარჯონოული მომზადებულია შემდეგი დარიცხვები.

1 ზედნადები სარჯები სამუშენებლო ნაწილზე 10%

2 გეგმიური დაგროვება 8%

3 გაუთვალისწინებელი ხარჯები 3%

4 დღგ 18%

შეადგინა

ი. ჭილლაძე