

ნახაზები

№

განმარტვებითი გარამი

უფყისები

ქვეყნის მოწყობის სამაშაოების მოცულობების პიკეტური უფყისი

ძირითადი სამშენებლო დანადგარები, მექანიზები და
სატრანსპორტო საშუალებები

სამუშაოთა მოცულობების პრეცენტი უფყისი

ნახაზები

სიტუაციური გეგმა	1
გეგმა	2
ნაკირსამაგრი დამპის გრძივი პროფილი	3
სწორკუთხია რკ/გეტრის მილი 2.0X1.5მ, დაბრძელება კმ 82+430	4
სწორკუთხია რკ/გეტრის მილი 2.0X1.5მ, მილის ტანის არმირება	5
პორტალური კედლის კონსტრუქცია $H_{\text{დან}}=3.6\text{მ}$	6
მგენებლობის ორგანიზაცია	7
განვითარების პროფილები	8

განმარტებითი პარალი

ბანმარტებითი ბარათი

შიდასახელმწიფო კუთაისი-წყალტუბო-ცაგერი-ლენტები-ლასდილის საავტომობილო გზის 83-ე კმ-ზე დაზიანებული მიწის ვაკისის ჩაწყვეტის საწინააღმდეგო პრევენციული დონისძიებების საპროექტო და სატენდერო დოკუმენტაცია შედგენილია შ.კ.ს. “პროექტმშენკომპანი”-ს მიერ საქართველოს საავტომობილო გზების დეპარტამენტის 2015 წლის 31 მარტს გაცემული დავალების თანახმად, რასაც საფუძვლად დაედო საავტომობილო გზების ტექნიკური ზედამხედველობისა და მონიტორინგის სამმართველოს 2015 წლის 24 მარტის №1762-2 მოხსენებითი ბარათი.

გზის საპროექტო მონაკვეთი მდებარეობს ლენტების რაიონის ტერიტორიაზე. რომელიც აკავშირებს ცაგერისა და ლენტების რაიონებს ქალაქ ქუთაისთან.

აღნიშნული დავალების საფუძველზე შ.კ.ს. “პროექტმშენკომპანი”-მ ჩატარა საონადო საკვლევაძიებო სამუშაოები და დაამუშავა წინამდებარე პროექტი. სამუშაო პროექტში გათვალისწინებულია ტექნიკურ-ეკონომიკური მაჩვენებლები დავალების თანახმად:

მიწის ვაკისის სიგანე – არსებული პარამეტრების მიხედვით;

სავალი ნაწილის სიგანე – არსებული პარამეტრების მიხედვით;

მოძრაობის უსაფრთხოების პირობები – სამშენებლო ნორმებისა და წესების მიხედვით.

საპროექტო ორგანიზაციის მიერ საველე-საკვლევაძიებო სამუშაოების ჩატარების პერიოდში მოძიებული და შერჩეულია რაიონში მოქმედი უახლოესი კარიერები და სამშენებლო მასალების ზიდვის სავარაუდო მანძილები.

სამუშაო პროექტის დამუშავებისას გამოყენებულია საქართველოში მოქმედი ტექნიკური დოკუმენტაცია ს.ნ. და წ., აგრეთვე ვ.ს.ნ. და გოსტ-ები, ტექნიკური ლიტერატურა და წინა წლების საპროექტო მასალები.

სიტუაციის მოპლე აღჭრა და საპროექტო გადაწყვეტილება

საპროექტო მონაკვეთზე კმ82+236-დან კმ82+520-მდე, საავტომობილო გზა და მდინარე თითქმის ერთ დონეზე მდებარეობს, (იხ.ნახაზი №5-01) ამასთანავე აღსანიშნავია მდინარის დინება, რომელიც საავტომობილო გზისგან არის მიმართული, აქედან გამომდინარე აღნიშნულ მონაკვეთზე ადრე მოეწყო ბეტონის დეზები მდინარის მიმართულების შესაცვლელად საავტომობილო გზის მიწის ვაკისის გამორეცხვისგან დასაცავად. სწრაფი დინების და დიდი გამორეცხვების შედეგად დეზების ნაწილი ჩაწენილია მდინარის კალაპოტში და მათ შორის შემაკავშირებელი ბაგირები

გაწყვეტილია. რამოდენიმე ადგილზე მდინარემ გამორეცხა არსებული ნაპირი და საფრთხეს უქმნის მიწის ვაკისს. აღნიშნულ მონაკვეთზე მდ. ცხენისწყლის ხარჯი საკმაოდ მაღალია $Q_2=584.4 \text{მ}^3/\text{წ}$. ანგარიშებით გამოვლინდა რომ მაღალი წყლის დონის პირობებში (იხ.ნახაზი №5-01 მ.წ.დ) მდინარე მთლიანად დაფარავს აღნიშნულ მონაკვეთზე საავტომობილო გზის საგალ ნაწილს, რაც გამოიწვევს საავტომობილო მოძრაობის შეფერხებას.

საპროექტო გადაწყვეტილება ითვალისწინებს მიწის ვაკისის გამორეცხვისგან დაცვას ქვაყრილის ჯებირით, ლოდების დიამეტრით $\geq 1.2\text{მ}$. ქვის ლოდებს შორის დარჩენილი სიცარიელების შევსება მოხდება შედარებით მცირე დიამეტრის $\geq 0.6\text{მ}$ და $\geq 0.2\text{მ}$ ლოდებით. მშენებლობის ორგანიზაციიდან გამომდინარე ტექნიკური გზისთვის ქვაყრილის თავზე ეწყობა ქვიშა-ხრეშოვანი ფენა. ჯებირი უზრუნველყოფს როგორც არსებული ნაპირის დაცვას ასევე, საავტომობილო გზის დატბორვას წყალდიდობის შემთხვევაში.

ზემოთ აღნიშნული მონაკვეთის შემდეგ, ამავე კილომეტრზე $382+830$ -დან $382+936$ -მდე მიწის ვაკისის გამორეცხვის საწინააღმდეგოდ მოწყობილია გაბიონის საყრდენი კედელი, გაბიონის დასაწყისში მიწის ვაკისი გამორეცხილი და ჩაქცეულია, საფუძველი ერეცხება გაბიონის კედელსაც და პრევენციული დონისძიების მიუღებლობის შემთხვევაში მოსალოდნელია მისი ჩავარდნაც. დაზიანებულია გვერდულიც, რაც საფრთხეს უქმნის ავტომობილების უსაფრთხოდ მოძრაობას. გადაწყდა აღნიშნულ მონაკვეთზე ფერდოს ძირი დავიცვათ ქვაყრილით, რის შემდეგაც ხდება გამორეცხილი ვაკისისა და გვერდულის აღდგენა.

უსაფრთხოების ტექნიკა მშენებლობაში

მშენებლობის წარმოებაში უსაფრთხო მეთოდების და სანიტარული ნორმების დაცვა სავალდებულოა. ტექნიკური უსაფრთხოების წესების ნორმები (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 უზარდებათ 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 ზონები საჭიროა დაიდგას სპეცილიზირებული გამაფრთხილებელი ნიშნები.

სამუშაო ადგილები უნდა იქნას უზრუნველყოფილი სამუშაოს წარმოებისათვის საჭირო უსაფრთხო ინვენტარით.

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

მშენებლობის ყველა ქვეგანაყოფი უზრუნველყოფილი უნდა იყვნენ პირველადი დახმარების მედიკამენტებით.

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

ამწე-მექანიზმების მაშაობა ტგირთის გადაადგილების დროს უნდა მოხდეს თანდათანობით, ბიძგების გარეშე.

ამწეების მოქმედების ზონაში ხალხის ყოფნა დაშვებული არ არის.

ხანძარსაწინააღმდეგო უსაფრთხოების წესების შესრულება მშენებლობაზე უნდა დაეთმოს განსაკუთრებული ყურადღება.

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 დონისძიებები, ბუნების დაცვა და რეკულტივაცია

მიწის რესურსების დაცვა და მისი რაციონალური გამოყენება

მიწის რესურსების რაციონალური გამოყენების მიზნით მიწის მუდმივი გამოყოფა საპროექტო გზიდან არ სცდება ნორმებით დასაშვებ ზღვარს და გამოიყოფა მხოლოდ იმდენი, რამდენიც საჭიროა მიწის ვაკისის მოსაწყობად.

მინიმუმამდე არის დაყვანილი მიწების გამოყენება დროებითი გზებისა და სხვა დროებითი საჭიროებისათვის.

სამშენებლო ბაზა და მოედანი, როგორც წესი, ეწყობა მოუსავლიან მიწაზე.

პროექტით გათვალისწინებულია სამშენებლო მოედნების, საგზაო სამშენებლო მასალების, კარიერის და ზედმეტი გრუნტის ნაყარის ადგილების მოშანდაკება.

ყველა ის დანახარჯები, რომლებიც გამოიყენება მიწის დაგეგმარებისათვის, ანაზღაურდება გზებისა და სხვა ობიექტების სამშენებლო დირექტორებიდან, რომელიც ჩართულია გზის მშენებლობის ხარჯთაღრიცხვაში.

საავტომობილო გზის მშენებლობისა, ხელოვნური ნაგებობებისა და ხიდების, აგრეთვე საგზაო-სარემონტო სამუშაოების პროცესში წარმოიქმნა რიგი ფაქტორები, რომლებიც მოქმედებენ წყლის ფაუნის მდგომარეობის შეცვლაზე:

- წყლის ამღვრევა მიწის სამუშაობის წარმოებისას მდინარის კალაპოტში, ან გრუნტის ჩაყრა მდინარეში.
- საესმური რეევა აფეთქებითი სამუშაობის წარმოებისას წყალსაცავში, ან მის ახლოს.
- წყლის აღება წყალსატევებიდან ტექნიკური, ან სხვა საჭიროებისათვის.
ძირითადად გათვალისწინებული უნდა იყოს ის დონისძიებები, რომლებიც გამორიცხავენ სატრანსპორტო საშეალებათა, საპოხი ზეთებითა და სხვა ნავთობპროდუქტებით გაჭუჭყიანებული წყლების ჩადინებას წყალსაცავებში.
მოსამზადებელი სამუშაოებისა და უშუალოდ 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 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 ნამუშევარი ნავთობპროდუქტების ჩაღვრა და სხვა ნაგვის ჩაყრა მდინარის კალაპოტში;
- აკრძალულია მანქანა-მექანიზმების რეცხვა მდინარის ნაპირზე, მათ გასარეცხად უნდა მოეწყოს სპეციალური აღჭურვილი ადგილები;
- უნდა მოხდეს დაზიანებული მიწის მცენარეული ფენის აღდგენა;
- ტექნოლოგიურ დანადგარებთან, საიდანაც შესაძლებელია მტვრისა და სხვა მავნე ნივთიერებათა გამოფრქვევა, უნდა მოეწყოს სპეციალური მტვრისდამჭერი ფილტრები და დანადგარები.
- ტერიტორიის მომზადების მწვანე ნარგავების გაჩეხვა უნდა მოხდეს მხოლოდ პროექტით განსაზღვრულ ტერიტორიაზე.

გეოლოგიური და ჰიდროგეოლოგიური კირობები

საკვლევი ტერიტორია მდებარეობს ლენტების რაიონში ქუთაისი-წყალტუბო-ცაგერი-ლენტები-ლასდილის საავტომობილო გზის 83-ე კმ-ზე.

აღნიშნული ტერიტორიის საინჟინრო-გეოლოგიური კვლევა ჩატარებული იქნა 2015 წლის მაისის თვეში.

მოსამზადებელ პერიოდში მოძიებული იქნა გეოლოგიური დეპარტამენტის მიერ ადრე შესრულებული საძიებო სამუშაოების მონაცემები, რომლებიც გამოყენებული იქნა წინამდებარე პროექტის შედგენის დროს.

საინჟინრო-გეოლოგიური გამოკვლევების პროგრამაში შედიოდა:

1. საფონდო მასალების მოძიება და დამუშავება,
2. საკვლევი უბნის ვიზუალური შესწავლა.

გეომორფოლოგიური რეგიონი მიეკუთვნება დასავლეთ საქართველოს, მდ.ცხენის წყლის ზემო აუზში.

ჰავა რაიონში მთიანი რელიეფის გამო ადგილი აქვს ჰავის ზონალურობას. ტერიტორიის დაბალ ნაწილში ნოტიო ჰავაა, იცის ციფრი ზამთარი, ხანგრძლივი გრილი ზაფხული, მთის ტყის ზონაში, რომელიც აქ 1900-2000 მ-მდე აღწევს, საშუალო წლიური ტემპერატურაა $3,2\text{-}9,4^{\circ}\text{C}$ ფარგლებშია. ყორულდაში ($\text{ზ.დ}1943\text{მ}$) $3,2^{\circ}\text{C}$ ლენტებში ($\text{ზ.დ}760\text{მ}$) $9,4^{\circ}\text{C}$. შესაბამისად იანვარში $-6,9\text{-}1,8^{\circ}\text{C}$, ივლისში $12,9\text{-}20^{\circ}\text{C}$, აბსოლიტური მინიმუმი $-33^{\circ}\text{-}26^{\circ}\text{C}$, აბსოლიტური მაქსიმუმი $32\text{-}39^{\circ}\text{C}$. ნალექები 1255 მმ-დან 1390 მმ-მდე წელიწადში ტყის ზონის ზემოთ მაღალი მთის ნოტიო ჰავაა. იცის ციფრი ზამთარი და ხანმოკლე ზაფხული, მუდმივი უხვი თოვლია და მყინვარები.

ჰიდროლოგიურად ლენტების რაიონის მთავარი მდინარეა ცხენისწყალი, რომელსაც სათავე აქვს კავკასიონის მთავარ წყალგამყოფ ქედზე 2707 მ-ზე, მნიშვნელოვანი შენაკადებია: მარჯვნიდან ხელადურა, ლასკადურა და ზესხო, მარცხნიდან: გობიშური, ლეუშერი, ხოფური და სხვა. მდინარეები იკვებებიან წვიმის, მიწისქეშა წყლების, მარადი თოვლის გამო წყალდიდობა იცის ზაფხულში, წყალმცირობა შემოდგომასა და ზამთარში.

გეოლოგია რაიონის ტერიტორია მთიანია, რისთვისაც დამახასიათებელია მთა ხეობათა სტრუქტურებით, გამოირჩევა მყინვარული რელიეფით და აგებულია ჰალეოზოური გრანიტოდებით. აქვე გამოირჩევა მწვერვალი ლვადარაში 3550 მ რომელიც აგებულია ზედა პალეოზოური და ტრიასული თიხაფიქალებით, ქვიშაქვებითა და კვარციტებით. ლიასური თიხაფიქალებითა და ქვიშაქვებით. რაიონის

სამხრეთ ნაწილში ეგრისის ქედი, რომელიც აგებულია ბაიოსური ვულკანოგენური წყებებით. რაიონის ჩრდილო-აღმოსავლეთ ნაწილში გავრცელებულია ზედა იურული ფლიშური ნალექებით: მერგელები, კირქვები, ქვიშაქვები, გვევდება აგრეთვე პორფირიტული ინტრუზივები. ძირითადი ქანები ზოგან დაფარულია პლეისტოცენური, ალუვიური, მყინვარული და გრავიტაციული ნალექებით. სასარგებლო წიაღისეულიდან მთავარია დარიშხანი (ცანის საბადო) მარამილო და კვარციტები.

ქვემოთ მოცემულია არსებული გრუნტის ფიზიკურ-მექანიკური მახასიათებლები:

1. კენჭნარ-ხრეშოვან-ქვიშოვანი გრუნტი (მორენულის გარდა) ზომით $>80\text{მმ}$ -ზე 6ბ - III 1:1,5;
 $\rho=1.95\text{გ/სმ}^3$; $\phi=30^0$; $C=0.08\text{კგ/სმ}^2$; $R_0=5.0\text{კგ/სმ}^2$; $E_0=450\text{კგ/სმ}^2$; $E_g=3500\text{კგ/სმ}^2$.

მაქსიმალური წყლის ხარჯის განსაზღვრა (როსტომოვის მეთოდი)

მდ. ცხენისწყალი (ქუთაისი-წყალტუბო-ცაგერი-ლენტები-ლასდილი საავტომობილო გზის 83-ე კმ-ზე)

	სიღიდეები	სიბოლოები	$\delta^{\text{ან-}}_{\text{გა}}$	მნიშვნელობა	შენიშვნები
1	რაიონული პარამეტრი	R		1,35	
2	აუზის ფართობი	F	ϑ^2	1263	Fn
3	ფართობის კოეფიციენტია	n	-	1,00	
4	ტყით დაფარული ტერიტორია	F₁	ϑ^2	631,5	
5	ნიადაგის პარამეტრი	P		1	
6	კლიმატური კოეფიციენტი (ვირჩევთ იზოხაზების რეკიდან)	K	-	6	
7	ხევის სიგრძე კლაკნილობის გათვალისწინებით	L	ϑ	120800	
8	წყალშემკრების მაქსიმალური სიგანე	B_m	ϑ	23000	
9	წყალშემკრების საშუალო სიგანე სიგანე	B	ϑ	14000	
10	ხევის უმაღლესი წერტილის ნიშნული	H	ϑ	3452	
11	ხევის საანგარიშო წერტილის ნიშნული	H_b	ϑ	675	
12	ნიშნულებს შორის სხვაობაა	ΔH	ϑ	2777	ΔH=H-H_b
13	უმაღლეს წერტილს და საანგარიშო კვეთს შორის ქანობია	I₀	-	0,023	I₀=ΔH/L
14	წყალმოვარდნის გაწონასწორებული ქანობია	I	-	0,017	I=0.75 I₀
15	განმეორებადობის კოეფიციენტი	$\tau^{0.38}$	-	4,42	50-წლიანი განმეორებადობით (2%)
16	წყალშემკრების ფორმის კოეფიციენტი	δ	-	1,161	$\delta=(0.25B_m/B)+0.75$
17	აუზის გატყიანების კოეფიციენტია	λ	-	0,91	$\lambda=1/(1+0.2F_1/F)$
18	წყლის მაქსიმალური ხარჯი	Q_p %	ϑ^3/ϑ^3	584,4	$Q_p \% = (R P \delta \lambda F^{0.667} K^{1.35} \tau^{0.38} I^{0.125}) / (L+10)^{0.44}$

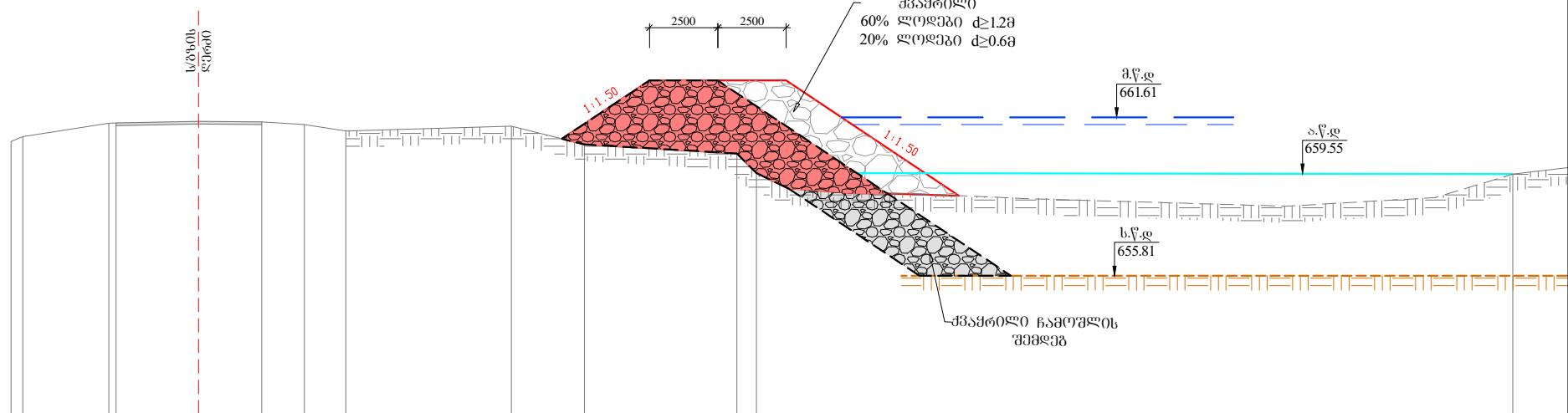
მდ. ცხენისწყლის წყალშემპრები აუზი



საშუალო სიჩქარის განსაზღვრა $v_{\text{საშ}}$					
#	დასახელება	სიმბოლო	განზ-ბა	სიდიდე	შენიშვნა
(შეზი-ბაზენის მეთოდი)					
1	სველი პერიმეტრი	P	(β)	77	
2	ცოცხალი კვეთის ფართობი	ω	(β^2)	133	
3	პიდრავლიკური რადიუსი	R	(β)	1,7	ω/P
4	მდინარის ქანობი	i	-	0,0125	
5	ხორჯლიანობის კოეფიციენტი	γ	-	2,5	ცხრილი 1
6	სიჩქარის კოეფიციენტი	C	-	30,0	$87/(1+\gamma/\sqrt{R})$
7	საშუალო სიჩქარე	$v_{\text{საშ}}$	($\beta/\sqrt{\beta}$)	4,4	$C\sqrt{R}i$
8	კვეთის გამტარუნარიანობა	$Q_{\text{საან}}$	($\beta/\sqrt{\beta}$)	585,8	$\omega*v$
(შეზი-მანინგის მეთოდი)					
1	ხორჯლიანობის კოეფიციენტი	n	-	0,032	
2	საშუალო სიჩქარე	$v_{\text{საშ}}$	($\beta/\sqrt{\beta}$)	5,0	$(1/n) \{R^{2/3} i^{1/2}\}$
3	კვეთის გამტარუნარიანობა	$Q_{\text{საან}}$	($\beta/\sqrt{\beta}$)	669,0	$\omega*v$

ხორცლიანობის კოეფიციენტი

	ნაკადის დახასიათება	ბაზენის ფორმულისათვის		მანინგის ფორმულისათვის	
		(γ)		ნაკადის საშუალო სიღრმე	(n)
		ცვალებადობის ფარგლები	საშუალო		
1	ნახევრად მთის მდინარეების სწორი კალაპოტი ხრეშოვან (ხრეშოვან-კენჭოვანი სადინარი)	0.8-1.5	1.2	2-10	0.023
2	ნახევრად მთის მდინარეების საშუალოდ დაკლაკნილი კალაპოტი; ბარის მდინარეების სწორი კალაპოტი. (მიწური სადინარი)	1-2	1.5	2-10	0.025
3	ნახევრად მთის მდინარეების ძლიერ დაკლაკნილი კალაპოტი; ტოტები, ბარის მდინარეების საშუალოდ დაკლაკნილი	1.5-2.5	2	2-10	0.029
4	ბარის მდინარეების ძლიერ დაკლაკნილი კალაპოტი; ტოტები; მთის მდინარეების კალაპოტი (კენჭოვან-კაჭაროვანი სადინარი)	2.0-3.5	2.5	2-10	0.032
5	ბარის მდინარეების ძლიერ დაკლაკნილი კალაპოტი; მცენარეულობით დაფარული ნაპირებით. კალაპოტები კაჭაროვანი	2.5-4.0	3.5	2-10	0.04
6	მდინარის ჭორომებიანი უბანი სწორი დინებით. მცენარეულობისაგან თავისუფალი რიყებით	3-7	5	1-6	0.054
7	მდინარის ჭორომებიანი უბანი საშუალო პირობებში. რიყე, დაფარული მცენარეულობით ზედაპირის 25%-ზე	5-9	7	1-6	0.076
8	ჭორომებიანი უბნები დიდი ქვებით და არაწესიერი დინებით. რიყე დაფარული მცენარეულობით ზედაპირის 50%-ზე	7-12	9	1-6	0.094
9	რიყე, დაფარული მცენარეულობით ზედაპირის 75%-ზე	9-20	12	1-6	0.121
10	რიყე, დაფარული მცენარეულობით ზედაპირის 100%-ზე	12-25	20	1-6	0.191



მასშტაბი 1:200

სამრეფელი შრინაცმები	ქანობა, მანივლა	
ნაშენდები		
არსებული შრინაცმები	ნაშენდები $660,72$ $660,90$	$661,30$
მანივლები	$0,42$ $3,15$ $0,26$ $3,02$ $2,31$ $1,56$ $1,52$	$661,45$ $661,43$ $661,33$ $661,10$ $661,27$ $660,61$ $660,28$ $659,56$
		$27,68$
		$659,52$

შიდასახლებული მიზანის გარემონტი (გ-15)
შემთხვევაში (გადასახლები) უკადუგო-ცაბერ-ლენტები-დასადილის
სააპტომობილო გზის 83-ე გა-გი მიზის გაკისის ჩაწყვეტის
საჭიროებული არეალის დასაცავის დასაცავის დასაცავის
საჭიროებული არეალის დასაცავის დასაცავის

ტიპური განივ კვირი

განაკვეთი 1 : 200

$\partial\partial 82+830 - \partial\partial 82+936$



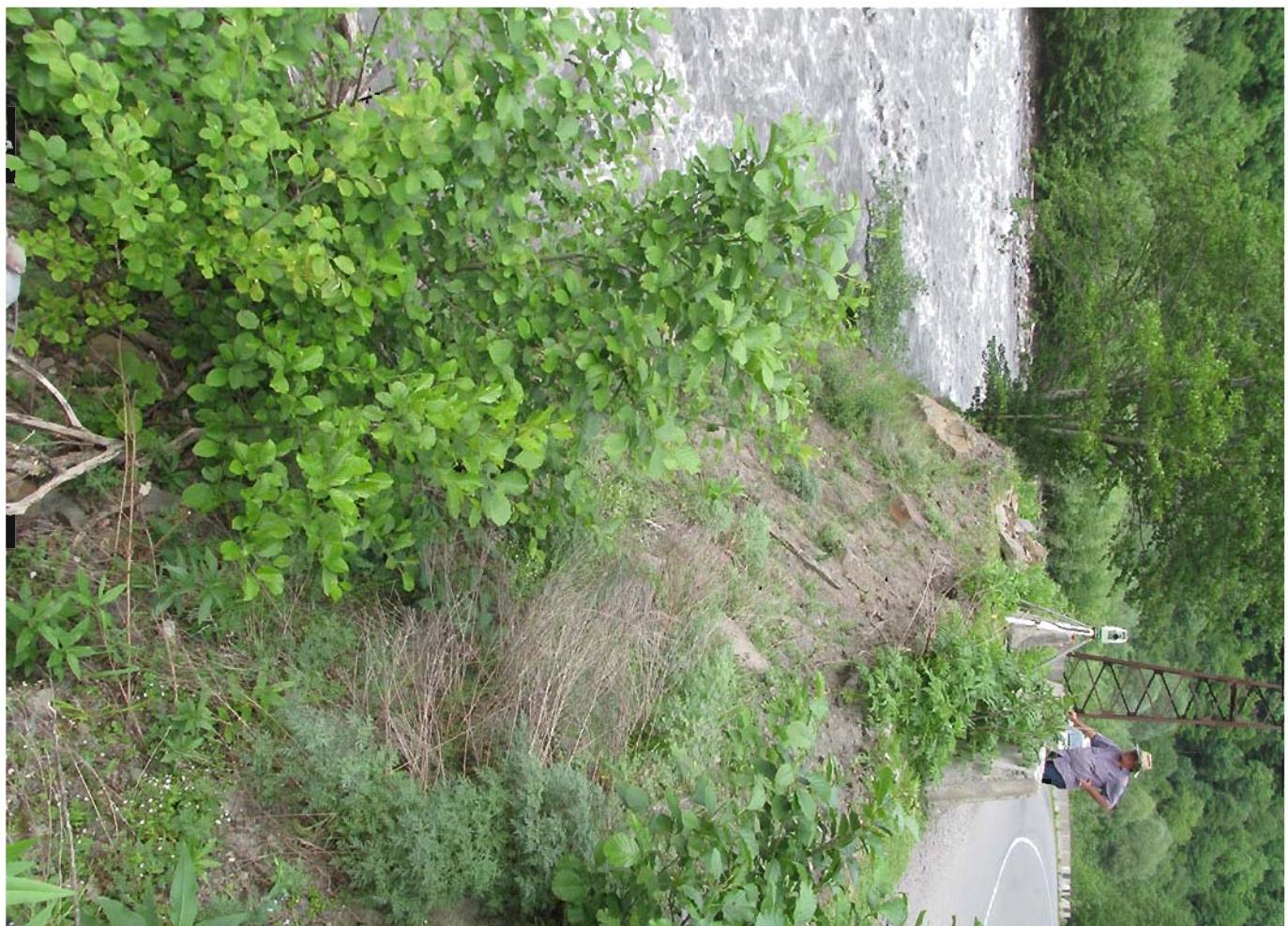








$\partial\partial 82+236 - \partial\partial 82+520$









“**ପ୍ରକାଶନକାରୀ**

**ქვეყნის მოწყობის სამუშაოების მოცულობების
პიკეტური უდინი**

გვ+	განები გ.	სამუშაო მანები გ.	ქვეყნი		გენერაცია
			ვართობი გ ²	მოცულობა გ ³	
1	2	3	4	5	6
3882+236 - 3882+520					
82+229		3,5	19,0	67	
	7				
82+236		10,5	20,0	210	
	14				
82+250		12,0	21,0	252	
	10				
82+260		12,0	31,3	376	
	14				
82+274		9,5	33,3	316	
	5				
82+279		4,5	33,0	149	
	4				
82+283		5,5	33,0	182	
	7				
82+290		8,5	26,0	221	
	10				
82+300		14,0	31,0	434	
	18				
82+318		12,5	30,0	375	
	7				
82+325		11,5	30,0	345	
	16				
82+341		11,0	27,0	297	
	6				
82+347		7,0	28,0	196	
	8				
82+355		6,5	33,0	215	
	5				
82+360		7,5	29,0	218	
	10				
82+370		10,0	32,0	320	
	10				
82+380		10,0	36,0	360	
	10				
82+390		10,0	32,0	320	
	10				
82+400		15,0	22,0	330	
	20				
82+420		12,5	35,0	438	
	5				
82+425		5,0	34,6	173	
	5				
82+430		5,0	3,3	17	
	5				
82+435		5,0	39,4	197	
	5				
82+440		7,5	40,0	300	
	10				
82+450		10,0	39,2	392	
	10				
82+460		10,0	40,4	404	
	10				
82+470		10,0	37,0	370	
	10				
82+480		10,0	43,1	431	
	10				
82+490		10,0	32,2	322	
	10				
82+500		15,0	37,4	561	
	20				
82+520		13,0	15,0	195	
	6				
82+526		3,0	13,0	39	

1	2	3	4	5	6
	3880	297		8703	
3882+830 - 3882+936					
82+831		11,0	16,5	182	
	22				
82+853		14,5	33,2	481	
	7				
82+860		6,0	36,8	221	
	5				
82+865		6,5	39,8	259	
	8				
82+873		5,5	40,8	224	
	3				
82+876		3,5	39,8	139	
	4				
82+880		7,0	39,6	277	
	10				
82+890		10,0	40,7	407	
	10				
82+900		13,0	40,8	530	
	16				
82+916		16,5	28,1	464	
	17				
82+933		8,5	19,0	162	
	3880	102		3346	
	3880	399		12049	

**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	2	
3	ბულდოზერი	ცალი	1	
4	ექსკავატორი	ცალი	1	
5	გრეიივერი	ცალი	1	
6	ავტოვიოთმცლელები	ცალი	4	
7	ბორტიანი მანქანა	ცალი	1	

სამუშაოთა მოცულობების პრეგსიტი უფყისი

შიდასახლის მოცულობის (შ-15) შეტაისი(წყალტუბოს გადასახვევი)-წყალტუბო-ცაბერი-ლენტები-ლასდილის
სააპტომობილო გზის 83-ე კმ-ში მიწის ვაკისის ჩამზვეტის საჭირალოები პრევენციული ღონისძიებები

№	სამუშაოს დასახელება	განხ.	რაოდენობა			შენიშვნა
			კბ82+236 კბ82+520	კბ82+830 კბ82+936	ჯამი	
1	2	3	4	5	6	7
1. მოსამზადებელი სამუშაოები						
1.1	ქვაყრილის აღდგენა დამაგრება კოორდინატთა სისტემაში	კბ	0,3	0,1	0,4	
1.2	ბუჩქნარის გაჩეხვა და ამოძირება	მ ²	600	200	800	
1.3	სეების მოჭრა და ამოძირება $d=10-20$ სმ	ც	6	4	10	
1.4	დროებითი ქვაყრილის ჯებირის მოწყობა მოზიდული ქვის ლოდებით $d \geq 0.6$ მ ექსკავატორით, გადაადგილება ბულდოზერით 10 მ-დე	მ ³	183		183	პოტალური კედლის წინ
1.5	სამშენებლო მოედნის მოწყობა:					
1.5.1	სამშენებლო მოედნის მოხრეშვა-მოშანდაკება ქვიშა-ხრეშოვანი მასალით, ბულდოზერით გადაადგილებით 25 მ-დე	მ ² /მ ³	100/30	100/30	200/60	
1.5.2	სამშენებლო მოედნის შემორაგვა მაგთულბადით, ხის ბოძებზე	გრძ.მ/მ ²	40/60	40/60	80/120	
1.6	მშენებლობის პერიოდში გზის ინვენტარული ნიშნებით აღჭურვა					
1.6.1	ინვენტარული სტანდარტული შუქამრებელი საგზაო ნიშნები, ბრტყელი III ტიპიური ზომის ГОСТ 10807-78 მიხედვით:					
მართკუთხა	1000x1000 მმ	ც		16	16	
	500x1000 მმ	ც		4	4	
სულ საგზაო ნიშნები		ც		20	20	კომპლ. 10

1	2	3	4	5	6	7
1.6.2	ინვენტარული საგზაო ნიშნების დაყენება ლითონის დგარებზე, გამაფრთხილებელი, პრიორიტეტის, ამკრძალავი, მიმთითებელი, საინფორმაციო ერთ საყრდენზე:					
	ლდ-5/2.5	70 მმ	გ/ტ	2/0.04	2/0.04	
	ლდ-5/3.5	70 მმ	გ/ტ	6/0.15	6/0.15	
	ლდ-5/4.0	70 მმ	გ/ტ	2/0.06	2/0.06	
	სულ ლითონის დგარები		გ/ტ	10/0.25	10/0.25	
	ბეტონის ქვესაღიაზი		გ/მ ³	10/1,0	10/1,0	
1.6.3	ინვენტარული შესაღობი მოწყობილობა:					
	შესაღობი მოწყობილობა ტიპი-1 სასიგნალო ფანარით		გ/კბ	1/33.8	1/33.8	
	შესაღობი მოწყობილობა ტიპი-2		გ/კბ	5/135	5/135	
	შესაღობი მოწყობილობა ტიპი-3		გ/კბ	17/459	17/459	
	სასიგნალო ფანარი შესაღობ მოწყობილობაზე		გ/კბ	12/14.3	12/14.3	
	ინვენტარული კონუსების დაყენება		გ/კბ	6/36	6/36	
	სასიგნალო ფანარი კონუსებზე		გ/კბ	3/2.7	3/2.7	
1.7	არსებული სპეციალური ბეტონის პარაპეტების დემონტაჟი ამწით დატვირთვა და გატანა რეზერვში, შემდგომი დაბრუნებით და მოწაჟით გვერდულზე		გ/მ ³	29/22.3	29/22.3	
1.8	გზის ორივე მხარეს დროებითი ხელოვნური საგზაო უსწორმასწორობის (მწოდიარე პოლიციელი) მოწყობა, შემდგომი დაშლით და გატანით ბაზაზე:		გ/გრძ.მ	2/12.0	2/12.0	
	საწყისი ელემენტი		გ	4	4	
	შუალედური ელემენტი		გ	20	20	
	სამაგრი საშუალებები		გ	88	88	

1	2	3	4	5	6	7
2. მშაპრილის მოწყობა						
2.1	გრუნტის დამუშავება კალაპოტში ექსკავატორით, გადაადგილება ბულდოზერით 50 მ-დე	მ ³	4500		4500	6ბ ჯგIII
2.2	ქვაყრილის მოწყობა მოზიდული მსხვილი ლოდებისაგან ექსკავატორის პაზაზე დამონტაჟებული გრეიფერით:					გრუნტის სიმკვრივე $P \geq 2.4$
	ლოდები $d \geq 1.2$ მ.	მ ³	5222	2008	7230	60%
	ლოდები $d \geq 0.6$ მ.	მ ³	1741	669	2410	20%
2.3	მოწყობილ მსხვილგაბარიტიან ლოდებზე მცირე $d \geq 0.2$ მ ლოდების დაყრა ექსკავატორით, გაშლა და ჩასოლვა ხელით	მ ³	1741	669	2410	20%
2.4	ქვაყრილის თავზე კარიერიდან მოზიდული ქვიშა-ხრეშოვანი მასალის გაშლა $h_{ხაზ} = 30$ მ, ბულდოზერით გადაადგილებით 25 მ-დე	მ ³	447	195	642	6ბ ჯგIII
2.5	გვერდულის აღდგენა ქვიშა-ხრეშოვანი ნარევით, $h_{ხაზ} = 40$ მ.	მ ³	30	80	110	
3. არსებული მილის დაგრძელება და სათავისის მოწყობა						
	მილის ტანის დაგრძელება:					
3,1	არსებული ბეტონის პარაპეტის დაშლა სანგრევი ჩაქუჩებით, დატვირთვა და გატანა ნაყარში	მ ³	0,8		0,8	
3,2	არსებული მილის ბეტონის სათავისის დაშლა სანგრევი ჩაქუჩებით, დატვირთვა და გატანა ნაყარში	მ ³	9,5		9,5	
3,3	გრუნტის დამუშავება ექსკავატორით, დატვირთვა და გატანა ნაყარში	მ ³	30		30	6ბ ჯგIII
3,4	გრუნტის დამუშავება ხელით, დატვირთვა და გატანა ნაყარში	მ ³	3		3	6ბ ჯგIII
3,5	არსებულ მილის ტანში ბურდილების მოწყობა და ბურდილებში არმატურის ანკერების ჩაყენება, ეპოქსიდის მასტიკით	გ/გბ	47/42		47/42	10 გბ ეპოქსიდის მასტიკა
3,6	ბეტონის მოსამზადებელი ფენა B20	მ ³	3		3	

1	2	3	4	5	6	7
3.7	მონოლითური რეინაბეგტონის მიღის ტანის მოწყობა:					
	ბეტონი B30 F200 W6	მ ³	7,44		7,4	
	არმატურა	კგ	874		874	
3.8	მიღის ტანზე წასაცხები პიდროიზოლაცია (2 ჯერად)	მ ²	28		28	
	მიღის სათავისის მოწყობა:					
3.9	გრუნტის დამუშავება ექსკავატორით, დატვირთვა და გატანა რეზერვში	მ ³	288		288	6ბ ჯგIII
3.10	გრუნტის დამუშავება ხელით, დატვირთვა და გატანა რეზერვში	მ ³	14		14	6ბ ჯგIII
3.11	ქვაბულის დროებითი გამაგრება ხის მასალით	მ ²	48		48	
3.12	წყლის ამოტუმბვა ორი 60 მ ³ /სთ წარმადობის ტუმბოთი	მანქ. ცვლა	18		18	ერთი მორიგე ტუმბო
3.13	ბეტონის მოსამზადებელი ფენა და ქვეორმო B20	მ ³	12		12	
3.14	მონოლითური რეინაბეგტონის კედლის საძირკვლის მოწყობა:					
	ბეტონი B30 F200 W6, მიწოდება ბადიებით	მ ³	64,8		64,8	
	არმატურა	კგ	1187		1187	
3.15	მონოლითური რეინაბეგტონის კედლის ტანის მოწყობა:					
	ბეტონი B30 F200 W6, მიწოდება ბადიებით	მ ³	28,1		28,1	
	არმატურა	კგ	811		811	
3.16	კედლის უპან პიდროიზოლაციის და დრენაჟის მოწყობა:					
	წასაცხები პიდროიზოლაცია (2 ჯერად)	მ ²	110		110	საძირკვლის წინა პერიმეტრის ჩათვლით
	მსუსეულის ეპრანი	მ ³	7		7	
	რიყის ქა d=20-30 სმ	მ ³	12		12	

1	2	3	4	5	6	7
	პლასტიკურის მილი d-150 მმ	გრძელ	6		6	
3.17	დროებითი ქვაყრილის ჯებირის დაშლა და მილის გასასვლელში რისბერმის მოწყობა ექსპავატორით, გადაადგილება ბულდოზერით 10 მ-დე	მ³	30		30	
3.18	კედლის უპან შევსება რეზერვიდან მოზიდული ხრეშოგანი გრუნტით, დატკეპნა ფენებად ხელით პნევმოსატკეპნით	მ³	130		130	63 კგIII