

ქალაქ ონში, „ ჟიურნეთის“ სათავე ნაგებობიდან მომავალი მაგისტრალური დ=250მმ წყალდენის  
362 მეტრიანი მონაკვეთის ნაპირდაცვის მშენებლობის და ექსპლუატაციის



სკრინინგის ანგარიში პროექტის

განმახორციელებელი:

შპს „საქართველოს გაერთიანებული წყალმომარაგების კომპანია“

2021 წელი

## შესავალი

პროექტით გათვალისწინებულია ონის რაიონში, შპს „საქართველოს გაერთიანებული წყალმომარაგების კომპანიის“ საკუთრებაში არსებულ მიწის ნაკვეთზე (ს/კ:88.09.28.014) განთავსებული წყალმომარაგების სათავე ნაგებობიდან, მომავალი მაგისტრალური დ=250მმ წყალდენის და მიმდებარე ტერიტორიის დაცვა, მდინარე რიონის სანაპიროზე 362 მეტრიანი მონაკვეთზე ნაპირდამცავი ნაგებობების მშენებლობის სამუშაოების განხორციელების გზით. ნაგებობის განთავსება გათვალისწინებულია ონის რაიონში მდებარე დაურეგისტრირებულ 2975 კვ.მ მიწის ფართობზე. რაზედაც შპს „საქართველოს გაერთიანებული წყალმომარაგების კომპანიას“ დაწყებული აქვს კაპიტალში შემოტანის პროცედურები.

პროექტის უზრუნველყოფის მიზნით, განხორციელდა საკვლევი ტერიტორიის და მოსაზღვრე უბნების რეკოგნოსცირება. მოძიებული და შესწავლილი იქნა მოცემული სამშენებლო მოედნისა და მიმდებარე ტერიტორიების კლიმატური პირობების, გეოლოგის, ჰიდროგეოლოგისა და საინჟინრო გეოლოგის შესახებ ინფორმაცია. ასევე, საპროექტო მოედანზე გავრცელებული ქანების შედგენილობის, ფიზიკურ მექანიკური და დეფორმაციული სიმტკიცის მახასიათებლების განსაზღვრა განხორციელდა ფონდური და ლიტერატურული მასალების მოძიებისა და დამუშავების საფუძველზე.

პროექტირება განხორციელდა საქართველოში მოქმედი სამშენებლო კანონმდებლობით გათვალისწინებული სამშენებლო ნორმების მიხედვით. მათ შორის სასმელი წყლის სისტემების და ნაპირდაცვითი ნაგებობების პროექტირება-მშენებლობასთან დაკავშირებული ყველა სამთავრობო საკანონმდებლო მოთხოვნა, სამშენებლო ნორმები და წესები, მათ შორის СНиП 2.04.02-84, СНиП 3.07.01-85, СНиП 2.06.01-86, СНиП 2.06.07-87, СНиП 2.06.15-85.

## საკვლევი უბნის ფოტომასალა



## გეოგრაფიული გარემო

საპროექტო ობიექტი მდებარეობს ონის რაიონში, ქალაქი დასავლეთ საქართველოში. გაშენებულია მდინარე რიონის მარცხნიანი ნაპირზე, ღრმა ხეობაში. ონის მუნიციპალიტეტის ადმინისტრაციული ცენტრში. ზღვის დონიდან 830 მეტრი, თბილისიდან 210 კილომეტრში.

პროექტით გათვალისწინებულია ონის რაიონში, შპს „საქართველოს გაერთიანებული წყალმომარაგების კომპანიის“ საკუთრებაში არსებულ მიწის ნაკვეთზე (ს/კ:88.09.28.014) განთავსებული წყალმომარაგების სათავე ნაგებობიდან, მომავალი მაგისტრალური დ=250მმ წყალდენის და მიმდებარე ტერიტორიის დაცვა, მდინარე რიონის სანაპიროზე 362 მეტრიანი მონაკვეთზე ნაპირდამცავი ნაგებობების მშენებლობის სამუშაოების განხორციელების გზით. ნაგებობის განთავსება გათვალისწინებულია ონის რაიონში მდებარე დაურეგისტრირებელ 2975 კვ.მ მიწის ფართობზე. რაზედაც შპს „საქართველოს გაერთიანებული წყალმომარაგების კომპანიას“ დაწყებული აქვს კაპიტალში შემოტანის პროცედურები.

მოცემულ ეტაპზე მდგომარეობა მკვეთრად გაუარესდა. მდინარის მიერ კოროზირებულია, ჩამორეცხილია და კვლავ განაგრძობს შლას სათავე ნაგებობის ტერიტორიის ნაპირი. ამასთანავე, უახლოეს პერიოდში მოსალოდნელი წყალუხვობა უფრო გააუარესებს მდგომარეობას და საბოლოო ჯამში გამოიწვევს უშუალოდ მაგისტრალის ჩამოშლას, რისი თავიდან არიდების მიზნით საჭირო ხდება სათავე ნაგებობის გასწვრივ მდ. რიონის ნაპირის გამაგრება.

პროექტირების ამოცანაა მოსახლეობას არ შეეზღუდოს წყლის მიწოდება, რადგან ძლიერი წყალდიდობისა და წყალმოვარდნის დროს ინტენსიურად ირეცხება მდინარის ნაპირი, რაც საშიშროებას უქმნის ონის რაიონის წყალმომარაგებას.

### მდინარე რიონის მოკლე ჰიდროგრაფიული დახასიათება

მდინარე რიონის სათავეს იღებს კავკასიონის ქედის სამხრეთ ფერდობზე ფასის მთასთან, ზღვის დონიდან 2620 მეტრზე და ერთვის შავ ზღვას ქალაქ ფოთთან. მდინარის სიგრძე 327 კმ, საშუალო ქანობი 7,2%, წყალშემკრები აუზის ფართობი, რომლის საშუალო სიმაღლეა 1084 მ - 13 400 კმ<sup>2</sup> -ის ტოლია. მდინარის ძირითადი შენაკადებია: ჯეჯორა (სიგრძე 50 კმ), ყვირილა (140 კმ), ხანისყალი (57 კმ), ცხენისწყალი (176 კმ), ნოღელა (59 კმ), ტეხურა (101 კმ), ცივი (60 კმ).

მდინარის წყალშემკრებ აუზს დასავლეთ საქართველოს ნახევარი უკავია. მისი უდიდესი ნაწილი (68%) მდებარეობს კავკასიონის ქედის სამხრეთ ფერდობზე, მდინარის აუზის 13% აჭარა-იმერეთის ქედის ჩრდილოეთ ფერდობზე, ხოლო დანარჩენი 19% კოლხეთის დაბლობზე.

აუზის მთიანი ნაწილი 3000 მეტრზე მაღლაა. ეს ნაწილი ძლიერ დანაწევრებულია შენაკადების ხეობებით და ხასიათდება მკაფიოდ გამოხატული მყინვარული რელიეფის ფორმებით. აუზის დაახლოებით 12% დაფარულია მყინვარებით და მუდმივი თოვლით.

მთიანი ნაწილის გეოლოგია წარმოდგენილია გრანიტებით, ქვიშაქვებით, კირქვებით და თიხაფიქლებით. აუზის ამ ნაწილში გავრცელებულია მთა-მდელოს, გაეწრებული ყომრალი და ყვითელმიწა თიხნარი ნიადაგები. მცენარეული საფარი წარმოდგენილია ალპური მცენარეულობით და შერეული ტყით.

აუზის ზონა 3000-დან 1000 მეტრამდე ხასიათდება რელიეფის შედარებით გლუვი მოხაზულობით და დავალი ნიშნულებით. ამ ზონაში მკაფიოდ გამოიყოფა რაჭა-ლეჩხუმის ქვაბული, რომლის გეოლოგირ აგებულებაში მონაწილეობენ ქვიშაქვები და მერგელები. ქვაბულის შემომფარგვლელი ქედები კი აგებულია კირქვებით, სადაც

მრავალადაა კარსტრული ძაბრები და ნაპრალები. აღნიშნულ ზონაში გავრცელებულია წითელმიწა, ყვითელმიწა და ყომრალი ნიადაგები. მცენარეული საფარი კი წარმოდგენილია წიწვოვანი ტყით.

მდინარის ხეობა სათავიდან ქ. ქუთაისამდე Vფორმისაა. ცალკეულ ადგილები ხეობა წარმოადგენს ღრმად ჩაჭრილ კლდოვან კანიონს, ცალკეულ ადგილებში კი იგი განვითარდება და იძენს ყუთისმაგვარ ფორმას. ხეობის ფსკერის სიგანე მერყეობს 0,1-0,4 კმ-დან (V-ეს მაგვარი ხეობაში) 0,4-1,5 კმ-მდე (ყუთისმაგვარ ხეობაში).

მდინარის ტრასები ძირითადად გვხდება ყუთისმაგვარი ხეობის ფარგლებში. ტერასების სიგანე იცვლება 250-დან 362 მეტრამდე, სიმაღლე 2-დან 20 მეტრამდე, ხოლო სიგრძე 0,3 კმ-დან 2,0 კმ-მდე. ტერასები აგებულია ალუვიურ-დელუვიური დანალექებით, რომლებიც გადაფარულია თიხნარი ნიადაგები. ტერასები ათვისებულია სასოფლო-სამეურნეო კულტურებით.

ქვა-ხრეშიანი ჭალა გვხდება მდინარის მთელ სიგრძეზე. წყალდიდობისა და წყალმომვარდნების პერიპდში ჭალა იფარება 0,5 – 0,8 მეტრის სიმაღლის წყლის ფენით. მდინარის კალაპოტი ზომიერად კლაკნილი და ცალკეულ ადგილებში დატოტილია. მაკადის სიგანე იცვლება 6-დან 60 მეტრამდე, სიღრმე 0,5-დან 3,5 მეტრამდე, ხოლო სიჩქარე 2,0-4,2 მ/წმ-დან 0,7-1,7 მ/წმ-მდე.

მდინარე რიონი იკვებება მყინვარების, თოვლის, წვიმისა და გრუნტის წყლებით, მაგრამ ძირითადად საზრდოობს თოვლისა და წვიმის წყლით. მისი წყლიანობის რეჟიმი ხასიათდება გაზაფხულ-ზაფხულის წყალდიდობით და წყალმომვარდნებით მთელი წლის განმავლობაში. მდინარის მაქსიმალური ჩამონადენი აღინიშნება გაზაფხულზე (IV-VI), როდესაც ჩამოედინება წლიური ჩამონადენის 38,8%. შემოდგომაზე ჩამოედინება წლიური ჩამონადენის 18%, ხოლო ზამთარში 19,7%. წლიური ჩამონადენის განაწილება თვეების შორის მეტად არათანაბარია. მაქსიმალური ჩამონადენი ჩვეულებრივ მაისის თვეში აღინიშნება და წლიური ჩამონადენის 13,9% შეადგენს, მინიმალური ჩამონადენი კი იანვარში ფიქსირდება და წლიური ჩამონადენის მხოლოდ 5%-ს უტოლდება. ყინულოვანი მოვლენებიდან მდინარეზე აღინიშნება წანაპირები, ქონი, თოში და ყინულსვლა.

მდინარე რიონი ფართოდ გამოიყენება ენერგეტიკული და ირიგაციული დანიშნულებით.

## კლიმატი

მდინარე რიონის აუზის ზედა ზონა მიეკუთვნება დასავლეთ კავკასიონის კლიმატურ რაიონს, რომელიც ვრცელდება მამისონის უღელტეხილამდე. იგი საშუალოდ იწყება 700-1000 მეტრიდან და ვრცელდება 4000-5000 მეტრამდე. თხემური ნაწილის მნიშვნელოვანი ტერიტორია მყინვარებით არის დაფარული.

კავკასიონის სამხრეთ ფერდობის ექსპოზიცია და რელიეფის თავისებურება განაპირობებს ამ მხარის ჰავის მრავალფეროვნებას. დასავლეთ კავკასიონი თანდათან მაღლდება თხემური ნაწილისკენ, რაც გარკვეულ გავლენას ახდენს ნალექებისა და ტემპერატურის განაწილებაზე. ამავე დროს, რაიონი განიცდის შავი ზღვისა და დასავლეთიდან მონაბერი ნოტიო ქარების გავლენას, რაც აქ განაპირობებს მაღალი თერმულ რეჟიმს. აღნიშნულის გამო აქ გაბატონებულია ნოტიო ჰავა ზომიერას ცივი ზამთრით და ხანგრძლივი თბილი ზაფხულით,

მდინარე რიონის აუზის კლიმატური დახასიათება შეფენილია საპროექტო ნაპირგამაგრების უბნის უშუალო სიახლოვეს არსებული ონის მეტეოროლოგიური სადგურის მრავალწლიური დაკვირვების მონაცემების საფუძველზე. აღნიშნული მეტეოროლოგიური სადგურის მონაცემებით, აქ მზის ნათების ხანგრძლივობა მტელი წლის განმავლობაში 2000 საათს არ აღემატება. ჯამობრივი რადიაცია 140-150 კვალ/სმ<sup>2</sup>-ს რადიაციული ბალანსის წლიური მაჩვენებელი კი 40-60 კვალ/სმ<sup>2</sup>-ს შეადგენს.

მზის რადიაციასთან უშუალო კავშირშია კლიმატური პირობების მაფორმირებელი ერთ-ერთი ძირითად ფაქტორი-ჰაერის ტემპერატურა, რომლის საშუალო თვიური, წლიური და ექსტრემალური მნიშვნელობები, ონის მეტეოროლოგიური სადგურის მრავალწლიური დაკვირვების მონაცემების მიხედვით, მოცემულია N1 ცხრილში.

ჰაერის ტემპერატურის საშუალო თვიური, წლიური და ექსტრემალური სიდიდეები t°C

ცხრილი N1

მეტსადგური	ტემპ ერატ ურა	I	II	V	I	II	III	X	I	II	ელი
საშ უა ლო	საშ უა ლო	1.0	.3	.0	.5	4.5	7.6	0.4	0.5	6.4	1.2
	ბს.მ აქს იმუ მი	6	1	8	1	4	6	7	8	8	9
	ს.მი ნიმ უმი	27	22	17	8	2			8	20	23

წაყინვების დაწყებისა და დასრულების თარიღები და უყინვო  
პერიპდის ხანგრძლიბობა დღეებში

ხანგრძლივობა დღეებში

ცხრილი N2

მეტსადგუ რი	წაყინვების თარიღი						უყინვო დღეები პერიოდში		
	დასაწყისი			დასასრული			საშუალ ო	უმცირეს ო	
	საშუალ ო	ნაადრევ ი	გვიანი	საშუალ ო	ნაადრევ ი	გვიანი			
ონი	2. XI.	2. X.	2 4.XI	9. IV.	14 .III.	9 .V.	20 6	16 5	33

ნიადაგის ზედაპირის საშუალო თვიური, წლიური, საშუალო მაქსიმალური და საშუალო მინიმალური მნიშვნელობები იმავე მეტსადგურის მრავალწლიური დაკვირვების მონაცემების მიხედვით, მოცემულია N3 ცხრილში.

ნიადაგის ზედაპირის საშუალო თვიური, წლიური, მაქსიმალური და მინიმალური ტემპერატურები t<sup>o</sup>C

### ცხრილი N3

მეტსა დგურ ი	ტემპერა ტურა		I	II	V		I	II	III	X		I	II	eli
ონი	საშუალ ო	3	2		2	9	3	6	5	9	2		1	2
	საშ. მაქსიმა ლური			7	1	9	4	8	8	0	8	7		8
	საშ.მინი მალური	9	8	3			1	5	4	0		2	7	

ნიადაგის ზედაპირის წაყინვების დაწყებისა და დასრულების საშუალო თარითები, ასევე, უყინვო პერიოდის ხანგრძლივობა დღეებში ონის მესადგურის მრავალწლიური დაკვირვების მონაცემების მიხედვით, მოცემულია N4 ცხრილში.

ნიადაგის ზედაპირის წაყინვების დაწყებისა და დასრულების საშუალო თარიღები  
უყინვო პერიოდის ხანგრძლივობა დღეებში ცხრილი N4

მეტსადგური	წაყინვის საშუალო თარიღი		უყინვო პერიოდში ხანგრძლივობა დღეებში
	პირველი შემოდგომაზე	საბოლოო გაზაფხულზე	
ონი	19.X	26.IV.	175

ატმოსფერული ნალექები, წარმოადგენებ რაიონის კლიმატური და ჰიდროლოგიური რეჟიმის მაფორმირებელ ერთ-ერთ ძირითად ელემენტს, საკვლევ ტერიტორიაზე მოსული ატმოსფერული ნალექების წლიური ჯამი 1048 მმ-ს უტოლდება. ამასთან, ნალექების წლიური მსვლელობა ხასიათდება კონტინენტური ტიპით, ერთი მაქსიმუმით მაის-ივნისში და მეორადი, უმნიშვნელო მაქსიმუმით სექტემბერ-ოქტომბერში.

ატმოსფერული ნალექების საშუალო თვიური რაოდენობა და წლიური ჯამი, იმავე მეტსადგურის მრავალწლური დაკვირვების მონაცემების მიხედვით, მოცემულია N5 ცხრილში.

ატმოსფერული ნალექების საშუალო თვიური რაოდენობა და წლიური ჯამი მმ-ში

ცხრილი N5

მეტსადგური	I	II	III	IV	V	VI	VII	VIII	IX	X	XI	XII	წელი
ონი	77	81	81	84	103	98	80	79	86	98	92	89	1048

დასავლეთ საქართველოს სხვა რაიონებთან შედარებით, აქ ნალექების დღე-ღამური მაქსიმალური რაოდენობა შედარებით დაბალია. ნალექების დღე-ღამური მაქსიმალური რაოდენობა, დაფიქსირებული ონი მეტსადგურზე 1946 წლის 2 აპრილს, 97 მმ-ს შეადგენს.

სხვადასხვა უზრუნველყოფის ნალექების დღე-ღამური მაქსიმალური რაოდენობა, დადგენილი ონის მეტსადგურის მრავალწლიური დაკვირვების მონაცემების საფუძველზე, მოცემულია N6 ცხრილში.

სხვადასხვა უზრუნველყოფის ნალექების დღე-ღამური  
მაქსიმუმები მმ-ში (წლიური)

ცხრილი N6

მეტსადგური	საშუალო მაქსიმუმი	უზრუნველყოფა %						დაკვირვებული მაქსიმუმი	
		63	20	10	5	2	1	mm	თარიღი
ონი	48	41	57	69	81	94	105	97	2.IV.1946

ჰაერის სინოტიმის საშუალო თვიური და წლიური სიდიდეები.

ცხრილი N7

მეტსა დგურ ო	ტენიანობა	I	II	III	IV	V	VI	VII	VIII	IX	X	XI	XII	Wე ლი
	აბსოლიტ ური მმ-ში	4.6	4.8	5.4	7.4	10.8	13.8	16.4	15.8	12.8	9.4	6.9	5.2	9.4

ონი	შეფარდებ ითი %-%ში	78	74	70	65	68	70	70	68	72	76	74	77	72
	დეფიციტ ი მბ-ში	1.6	2.0	3.1	5.5	6.8	7.7	9.0	9.6	6.9	4.2	3.1	1.9	5.1

ონის მეტოროლოგიური სადგურის მრავალწლიური დაკვირვების მონაცემების მიხედვით, თოვლის საფარი საშუალოდ ყველაზე ადრე ჩნდება 5X-ს და ყველაზე გვიან ქრება 1.V-ს. ამასთან, თოვლის საფარის საშუალო დეკადური სიმაღლე 90სმ-ს აღწევს.

თოვლის საფარის გაჩენისა და გაქრობის თარიღებული, იმავე მეტსადგურის მრავალწლიური დაკვირვების მონაცემების მიხედვით, მოცემულია N8 ცხრილში.

#### თოვლის საფარის გაჩენისა და გაქრობის თარიღები

#### ცხრილი N8

მეტსადგური	თოვლიან დღეთა რიცხვი	თოვლის საფარის გაჩენის თარიღი			თოვლის საფარის გაქრობის თარიღი		
		საშუალო	ნაადრევი	გვიანი	საშუალო	ნაადრევი	გვიანი
ონი	71	26.XI.	5.X.	-	29.III.	-	1.V.

რაიონში ქრის ყველა მიმართულების ქარიმ მაგრამ გაბატონებულია ჩრდილო-აღმოსავლეთისა და სამხრეთ-დასავლეთის მიმართულების ქარები, რაც მდინარე რიონის ხეობის მიმართულებით არის განპირობებული.

ქარის საშუალო წლიური სიჩქარე მეტსადგურ ონის მონაცემებით 1,3მ/წმ-ს არ აღემატება. ქარის საშუალო თვიური მაქსიმალური სიჩქარე, დაფიქსირებული გაზაფხულის თვეში იმავე მეტსადგურზე 1,9მ/წმ-ს შეადგენს.

ქარის საშუალო თვიური და წლიური სიჩქარები, იმავე მეტსადგურის მრავალწლიური დაკვირვების მონაცემების მიხედვით, მოცემულია N9 ცხრილში.

#### ქარის საშუალო თვიური და წლიური სიჩქარე მ/წმ-ში

#### ცხრილი N9

მეტსადგური	სიმაღლე	I	II	III	IV	V	VI	VII	VIII	IX	X	XI	XII	weli
ონი	11 გ.	0.8	1.1	1.6	1.9	1.6	1.5	1.6	1.6	1.2	0.9	0.8	0.6	1.3

ქარის სხვადასხვა განმეორებადობის მაქსიმალური სიჩქარეები ონის მეტსადგურის მრავალწლიური დაკვირვების მონაცემების მიხედვით, მოცემულია N10 ცხრილში.

### ქარის მაქსიმალური სიჩქარეები მ/წმ-ში

ცხრილი N10

მეტსადგური	ქარის მაქსიმალური სიმაღლე (მ/წმ) შესაძლებელი ერთჯერ				
	1 წელში	5 წელში	10 წელში	15 წელში	20 წელში
ონი	13	16	17	19	19

მდინარე რიონის აუზის ზედა ზონაში ელჭექი საკმაოდ ხშირი მოვლენაა, 30-40 დღე წელიწადში. ელჭექი აქ უმთავრესად წლის თბილ პერიოდში იცის (თვეში 5-12 დღე). იშვიათად ელჭექი ზამთარშიც აღინიშნება. ელჭექისგან განსხვავებით სიტყვა მხოლოდ წლის თბილ პერიოდში იცის, ყველაზე ხშირია მაის-ივნისში. სეტყვიან დღეთა რიცხვი 1-5 დღეს არ აღემატება. აქ ნისლი ხშირი მოვლენაა. ნისლიან დღეთა რიცხვი მატულობს სიმაღლის მატებასთან ერთად.

### ინფორმაცია დაგეგმილი საქმიანობის შესახებ

პროექტით გათვალისწინებულია ონის რაიონში, შპს „საქართველოს გაერთიანებული წყალმომარაგების კომპანიის“ საკუთრებაში არსებულ მიწის ნაკვეთზე (ს/კ: 88.09.28.014) განთავსებული წყალმომარაგების სათავე ნაგებობიდან, მომავალი მაგისტრალური დ=250მმ წყალდენის და მიმდებარე ტერიტორიის დაცვა, მდინარე რიონის სანაპიროზე 362 მეტრიანი მონაკვეთზე ნაპირდაცვაზე ნაგებობების მშენებლობის სამუშაოების განხორციელების გზით. ნაგებობის განთავსება გათვალისწინებულია ონის რაიონში მდებარე დაურეგისტრირებელ 2975 კვ.მ მიწის ფართობზე. რაზედაც შპს „საქართველოს გაერთიანებული წყალმომარაგების კომპანიას“ დაწყებული აქვს კაპიტალში შემოტანის პროცედურები.

სამშენებლო სამუშაოები მიზნად ისახავს წყალდიდობის დროს მდინარე რიონის ნაპირის დაცვას 362 მეტრიანი მონაკვეთის ნაპირდაცვის ნაგებობების მოწყობის გზით, ცხრილში წარმოდგენილ კოორდინატებში.

### ცხრილი: ნაპირსამაგრი ნაგებობის მოსაწყობი ტერიტორიის კოორდინატები

X	Y
375317.7	4718786.6
375629.9	4718886.6
375664.1	4718886.6

## წყლის მაქსიმალური ხარჯები

ონის წყალმომარაგების მიღსადენის დამცავი ნაპირგამაგრების მოწყობა დაგევმილია ქალაქ ონის მიმდებარე ტერიტორიაზე, მდინარე რიონის მარცხენა ნაპირზე. საპროექტო უბანზე მდ. რიონის წყლის მაქსიმალური ხარჯები დადგენილია მდინარე რიონის ქ. ონში არსებული ჰიდროლოგიური საგუშაგოს მრავალწლიური დაკვირვების მონაცემების მიხედვით.

ქალაქ ონში, მდინარე რიონის დაკვირვებები წყლის მაქსიმალურ ხარჯებზე მიმდინარეობდა 54 წლის (1935-36, 1938, 1940-91 წწ) განმავლობაში, მაგრამ ოფიციალურად გამოქვეყნებულია მხოლოდ 1986 წლის ჩათვლით. ცნობილია, რომ მთის მდინარეებზე წყლის მაქსიმალური ხარჯების აღდგენა ან რიგის დაგრძელება დამუშავებულია, ამიტომ მდ. რიონის წყლის მაქსიმალურ ხარჯების სხვადასხვა უზრუნველყოფის სიდიდეები ქ. ონის კვეთში, რომელიც პრაქტიკულად ემთხვევა საპროექტო ნაპირგამაგრების კვეთს, დადგენილია ოფიციალურად გამოქვეყნებული 50 წლიანი (1935-36, 1938, 1940-86 წწ) მონაცემების საფუძველზე.

აღნიშნული მონაცემების მიხედვით მდინარე რიონის მაქსიმალური ხარჯები ქ. ონის კვეთში მერყეობდნენ 65,8 მ<sup>3</sup>/წმ-დან (1947 წ) 338მ<sup>3</sup>/წმ-მდე (1980წ). მდინარე რიონის წყლის მაქსიმალური ხარჯების ოფიხიალურად გამოქვეყნებული 50 წლიანი დაკვირვების მოანაცემბის ვარიაციული რიგის სტატისტიკურად დამუშავების შედეგად CHиPC2.01.14-83-ის მოთხოვნების მიხედვით უდიდესი დამაჯერებელობის მეთოდით, სადაც ვარიაციისა და ასიმეტრიის კოეფიციენტები განისაზღვრენა სპეციალური ნომოგრამების მეშვეობით, როგორც }<sub>2</sub> და }<sub>3</sub> სტატისტიკური ფუნქცია, როდესაც }<sub>2</sub> =  $\frac{\sum \lg K}{n-1}$  და }<sub>3</sub> =  $\frac{\sum K \lg K}{n-1}$ , მიღებულია განაწილების მრუდის შემდეგი პარამეტრები:

- მაქსიმალური ხარჯების საშუალო მრავალწლიური სიდიდე  $Q_0 = 177 \text{ მ}^3/\text{წმ}$ ;
- ვარიაციის კოეფიციენტი  $C_v = 0,30$ ;
- ასიმეტრიის კოეფიციენტი  $Cs = 1,5 C_v = 0,45$ .

დადგენილია ვარიაციული რიგის რეპრეზენტატიულობის შესაფასებელი პარამეტრები, რაც მისაღებ ფარგლებშია, რადგან მაქსიმალური ხარჯების სეფასებითი საშუალო კვადრატული ცდომილება  $V_{Q_0} = 4,24$  და ნაკლებია 5%-ზე. ვარიაციის კოეფიციენტის შეფარდებითი საშუალო კვადრატული ცდომილება  $V_{C_v} = 9,85\%$  და ნაკლებია 10%-ზე. ამრიგად, მიღებული პარამეტრების ცდომილება დასაშვებ ფარგლებშია და შესაძლებელია მათი ჩათვლა რეპრეზენტატიულად, ანუ დამაჯერებლად სანდოდ.

განაწილების მრუდის მიღებული პარამეტრებისა და სამპარამეტრიანი გამა-განაწილების ორდინატების მეშვეობით დადგენილია მდინარე რიონის სხვადასხვა იზრინველყოფის წყლის მაქსიმალური ხარჯები ჰ/ს ონის კვეთში. მირებული შედეგი მოცემულია N11 ცხრილში.

**მდინარე რიონის წყლის მაქსიმალური ხარჯები  
დადგენილი დაკვირვების მონაცემების საფუძველზე**

ცხრილი N11

პვეთი	$F \cdot \beta^2$	$Q_0$ $\text{მ}^3/\text{წ}\text{მ}$	$C_V$	$C_s$	უზრუნველყოფა $P\%$				
					0.5	1	2	5	10
ქ.ონი=საპროექტო	1060	177	0.30	0.45	336	317	302	271	248

როგორც წარმოდგენილი ცხრილიდან ჩანს, მდინარე რიონის წყლის მაქსიმალური ხარჯები დაბალია ჰიდროლოგიურ ლიტერატურაში („Ресурсы поверхностных вод СССР, том 9, Закавказье и Дагестан, выпуск 1, западное Закавказье“. Гидрографическое описание рек, озер и водохранилищ. Под ред. Г.Н. Хмаладзе и В.Ш. Цомая - Ленинград, изд. „гидрометеоиздат“. 1972) გამოქვეყნებულ ხარჯებათან შედარებით, რაც შესაძლებელია აიხსნას რეალური მაქსიმალური ხარჯების დაკვირვებების შორის ან დაკვირვებების არსებობის პერიოდში გავლით და შესაბამისად მათი აღურიცხველობით.

ასევე, ცნობილია, რომ მდინარე რიონზე მომხდარი კატასტროფიული წყალმოვარდნები ყოველთვის არ ფიქსირდება ჰ/სადგურებზე. მაგალითად 2003 წლის 5 აგვისტოს, როდესაც არ ფუნქციონირებდა არც ერთი ჰ/საგუშავო, ადიდებულმა მდინარე რიონმა ონის რაიონში დაანგრია საავტომობილო გზები და ხიდები. 15-მდე სოფელი ვერ უკავშირდებოდა რაიონულ ცენტრს. ქალაქ ონში დაანგრია წყალმომარაგების სათავე ნაგებობა და საქლორატოროს შენობა. იმავე წლის ოქტომბერში ადიდებულმა მდინარე რიონმა მნიშვნელოვნად დააზიანა ონის რაიონი. სოფლები ჭიორა და გლოლა მოწყვიტა რაიონულ ცენტრს.

2004 წლის 12 აგვისტოს ონის რაიონში, მდინარე რიონის და მისი შენაკადების ადიდებამ გამოიწვია კურორტული უწერასთან დამაკავშირებელი გზის ჩამონგრევა, დანგრეულია ხიდები. რაიონული ცენტრს მოწყვეტილია სოფლები ღები, ჭიორა, გლოლა და კურორტი შოვი. რაიონს არ მიეწოდება ელექტროენერგია, დატბორილია სავარგულები, დანგრეულია წყალმომარაგების სათავე ნაგებობა.

მიგვაჩნია, რომ აღნიშნულ წლებში გავლილი წყალმოვარდნის ხარჯი მნიშვნელოვნად აღემატება დაკვირვების მონაცემებით მიღებულ ხარჯის სიდიდეებს, რადგან, 1980 წელს, როდესაც გაიარა დაკვირვების რიგში დაფიქსირებულმა უდიდესმა ხარჯმა ( $338 \text{ მ}^3/\text{წ}\text{მ}$ ), მსგავს კატასტროფიულ მოვლენებს ადგილი არ ჰქონია.

ზემოაღნიშნულის გათვალისწინებით, მიღებული იქნა გადაწყვეტილება ქ. ინშში, მდინარე რიონის წყლის მაქსიმალური ხარჯების სააგარიშო სიდიდეების დადგენის შესახებ CHиП 2.01.14-83-ში მოცემული რედუქციული ფორმულით.

აღნიშნულ რედუქციულ ფორმულას, რომელიც გამოიყენება იმ შემთხვევაში, როდესაც მდინარის წყალშემკრები აუზის ფართობი აღებამატება  $100 \text{ კმ}^2$ -ს, შემდეგი სახე გააჩნია

$$Q_{1\%} = q_{200} \cdot \left( \frac{200}{F} \right)^n \cdot F$$

$$\text{მ}^3/\text{წ}\text{მ}$$

სადაც  $F$  – მდინარე რიონის წყალშემკრები აუზის ფართობია საპროექტო კვეთში, რაც ტოლია 1060 კმ<sup>2</sup>-ის;

$q_{200}$  – წყლის მაქსიმალური ჩამონადენის მოდულია, დაყვანილი 200 კმ<sup>2</sup> - ზე. მისი სიდიდე აიღება სპეციალური რუკიდან და ჩვენ შემთხვევაში ტოლია 0,6-ის;

$n$  – რედუქციის ხარისხის მაჩვენებილია, რაც მდინარე რიონის აუზისთვის მიღებულია 0,15-ის ტოლი.

მოცემული რიცხვითი სიდიდეების შეყვანით რედუქციულ ფორმულაში მიიღება 1%-იანი უზრუნველყოფის (100 წლიანი განმეორებადობის) წყლის მაქსიმალური ხარჯი. გადასვლა 1%-იანი უზრუნველყოფიდან სხვა უზრუნველყოფაბზე განხორციელებულია სპეციალურად დამუშავებული გადაყვანის კოეფიციენტების მეშვეობით.

რედუქციული ფორმულით დადგენილი მდინარე რიონის წყლის მაქსიმალური ხარჯები მოცემულია N12 ცხრილში.

### მდინარე რიონის წყლის მაქსიმალური ხარჯები მ³/წმ-ში დადგენილი რედუქციული ფორმულით

ცხრილი N12

კვეთი	$F$ კმ <sup>2</sup>	უზრუნველყოფა $P$ %				
		0.5	1	2	5	10
ქ.ონი=საპროექტო	1060	545	495	430	345	270

მდინარე რიონის წყლის მაქსიმალური ხარჯები, მოცემული N12 ცხრილში, მიღებულია საანგარიშო სიდიდეებად საპროექტო ნაპირგამაგრების უბანზე.

### მაქსიმალური დონეები

საპროექტო უბანზე მდინარე რიონის მაქსიმალური ხარჯების შესაბამისი დონეების ნიშნულების დადგენის მიზნით, გადაღებული იქნა მდინარის კალაპოტის განივი კვეთები, რომელთა მიხედვით დადგენილი იქნა მდინარის ჰიდრავლიკური ელემენტები. ჰიდრავლიკური ელემენტნების საფუძველზე აგებული იქნა წყლის მაქისმალური ხარჯებისა და დონეების შორის  $Q = f(H)$  დამოკიდებულების მრუდები, რომლებიც ერთმანეთთან შებმულია ნაკადის ჰიდრავლიკური ქანობის შერჩვის გზით ორ სააგნარიშო კვეთს შორის. აღნიშნული მრუდები აგებულია საპროექტო პირობებისა და მდგრადი კალაპოტის სიგანის გათვალისწინებით.

კვეთში ნაკადის საშუალო სიჩქარე ნაანგარიშევია შეზი-მანინგის ცნობილი ფორმულით, რომელსაც შემდეგი სახე გააჩნია

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

სადაც  $h$  – ნაკადის საშუალო სიღრმეა კვეთში მ-ში;

$i$  – ნაკადის ჰიდრავლიკური ქანობია ორ სააგნარიშო კვეთს შორის;

$n$  – კალაპოტის სიმქისის კოეფიციენტია, რომლის სიდიდე სპეციალური გათვლებით მირებულია, 0,053-ის ტოლი.

ქვემოთ, N13 ცხრილში, მოცემულია მდინარე რიონის სხვადასხვა განმეორებადობის წყლის მაქსიმალური ხარჯების შესაბამისი დონეების ნიშნულები საპროექტო უბანზე.

მდინარე რიონის წყლის მაქსიმალური დონეები

განივის N და პკ	მანძილი განივივების შორის მ-ში	წყლის ნაპირის ნიშნულები მ. აბს.	ფსკერის უდაბლესი ნიშნულები მ.აბს.	წ.მ.დ			
				‡ = 100 წელს, Q=495 $\text{მ}^3/\text{წ}\text{წ}$	‡ = 50 წელს, Q=430 $\text{მ}^3/\text{წ}\text{წ}$	‡ = 20 წელს, Q=345 $\text{მ}^3/\text{წ}\text{წ}$	‡ = 10 წელს, Q=270 $\text{მ}^3/\text{წ}\text{წ}$
1.3 <sub>d</sub> 3+60	11 20 20 20 20 20 20 20 20 20 20 20 20 20 20 20 20 20 20	844.90	844.30	847.50	847.20	847.00	846.70
2.3 <sub>d</sub> 3+40		845.15	844.55	847.60	847.40	847.10	846.80
3.3 <sub>d</sub> 3+20		845.45	844.85	848.00	847.80	847.50	847.20
4.3 <sub>d</sub> 3+00		845.75	845.15	848.40	848.10	847.80	847.60
5.3 <sub>d</sub> 2+80		846.05	845.45	848.70	848.40	848.10	847.90
6.3 <sub>d</sub> 2+60		846.35	845.75	849.00	848.70	848.40	848.20
7.3 <sub>d</sub> 2+40		846.40	845.90	849.20	848.90	848.60	848.40
8.3 <sub>d</sub> 2+20		846.75	846.15	849.40	849.10	848.80	848.60
9.3 <sub>d</sub> 2+00		847.05	846.45	849.60	849.30	849.00	848.70
10.3 <sub>d</sub> 1+80		847.35	846.70	850.00	849.70	849.40	849.10
11.3 <sub>d</sub> 1+60		847.70	847.10	850.50	850.20	849.90	849.60
132.3 <sub>d</sub> 1+40		848.10	847.50	850.80	850.50	850.20	849.90
13.3 <sub>d</sub> 1+20		848.45	847.85	851.10	850.80	850.50	850.20
14.3 <sub>d</sub> 1+00		848.80	848.20	851.40	851.10	850.80	850.60
15.3 <sub>d</sub> 0+80		849.20	848.60	851.80	851.50	851.20	851.00
16.3 <sub>d</sub> 0+60		849.55	848.95	852.10	851.80	851.50	851.30
17.3 <sub>d</sub> 0+40		849.70	849.10	852.40	852.10	851.80	851.60
18.3 <sub>d</sub> 0+20		849.80	849.20	852.60	852.30	852.00	851.70
19.3 <sub>d</sub> 0+00		849.90	849.30	852.90	852.60	852.30	852.00

ნახაზებზე, მდინარე რიონის კალაპოტის განივ კვეთებზე, დატანილია 100 წლიანი და 10 წლიანი განმეორებადობის წყლის მაქსიმალური ხარჯების შესაბმისი დონეების ნიშნულები.

მდინარის ჰიდრავლიკური ელემენტები, რომელთა საფუძველზე განხორციელდა წყლის მაქისმალური ხარჯებისა და დონეებს შორის  $Q = f(H)$  დამოკიდებულების მრუდების აგება, მოცემულია N14 ცხრილში.

### მდინარე რიონის ჰიდრავლიკური ელემენტები

ნიშნ ულე ბი მ. აბს	კვეთის ელემენ ტები	კვეთის ფართობ ი $\Omega \text{ m}^2$	ნაკად ის სიგანე B მ	საშუა ლო სიღემ ი h მ	ნაკადის ქანობი i	ნაკად ის სიჩქა რე v მ/წმ	წყლის ხარჯი Q მ³/წმ
განივი №1 პკ 3+50.9							
44.9 0	კალაპო ტი	11.1	27.7	0.40	0.0138	1.20	13.3
46.0 0	კალაპო ტი	50.5	44.0	1.15	0.0138	2.43	123
47.0 0	კალაპო ტი	100	55.0	1.82	0.0138	3.31	331
48.0 0	კალაპო ტი	158	60.0	2.63	0.0138	4.24	670
განივი პკ 2+60 L=91 მ.							
46.3 5	კალაპო ტი	11.3	28.0	0.40	0.0159	1.29	14.5
48.0 0	კალაპო ტი	75.2	49.5	1.52	0.0157	3.13	235
49.0 0	კალაპო ტი	128	56.0	2.28	0.0155	4.08	522
განივი N11 პკ 1+60 L=100 მ.							
47.7 0	კალაპო ტი	12.1	30.0	0.40	0.0135	1.19	14.4
49.0 0	კალაპო ტი	57.6	40.0	1.44	0.0135	2.79	161

50.0 0	კალაპო ტი	101	47.0	2.15	0.0143	3.77	381
50.5 0	კალაპო ტი	126	55.0	2.29	0.0150	4.02	506
განივი N15 პკ 0+80 L=80 მ.							
49.2 0	კალაპო ტი	9.85	24.5	0.40	0.0188	1.40	13.8
50.5 0	კალაპო ტი	56.6	47.5	1.19	0.0188	2.91	165
51.5 0	კალაპო ტი	109	57.0	1.91	0.0171	3.81	415
52.0 0	კალაპო ტი	138	60.0	2.30	0.0159	4.16	574
განივი N19 პკ 0+00 L=90 მ.							
49.9 0	კალაპო ტი	12.5	31.0	0.40	0.0078	0.90	11.2
51.0 0	კალაპო ტი	48.5	34.5	1.41	0.0093	2.29	111
52.0 0	კალაპო ტი	88.2	45.0	1.96	0.0112	3.13	276
53.0 0	კალაპო ტი	141	60.0	2.35	0.0125	3.74	527

### კალაპოტის მოსალოდნელი ზოგადი გარეცხვის სიღრმე

მდინარე რიონის კალაპოტური პროცესები საპროექტო უბანზე შეუსწავლელია. ამიტომ, მისი კალაპოტის მოსალოდნელი ზოგადი გარეცხვის მაქისმალური სიღრმე დადგენილია მეთოდით, რომელიც მოცემულია ვ. ლაპშენკობის „მონოგრაფიაში „ჰიდროკვანძების ბიეფებში მდინარეთა კალაპოტების დეფორმაციების პროგნოზირება“ (ლენინგრადი, 1979წ).

აღნიშნული მეთოდის თანხმად, თავდაპირველად განისაზღვრება კალაპოტის ზოგადი გარეცხვის საშუალო სიღრმე შემდეგი ფორმულით

$$H_{sash} = \left[ \frac{Q_{p\%} \cdot n^{2/3}}{B} \cdot \left( \frac{10}{d_{sash}} \right)^{0.33} \right]^{\frac{1}{1+2/3y}}$$

სადაც  $Q_{p\%}$  წყლის 1%-იანი უზრუნველყოფის მაქსიმალური ხარჯიამ რაც ტოლია 495 მ³/წმ-ის;

$n$  – კალაპოტის სიმქისის კოეფიციენტია, რაც ტოლია 0,053-ის;

$B$  – მდგარდი სიგანეა, რომლის სიდიდე დადგენილია ფორმულით

$$B = A \cdot \frac{Q_{p\%}^{0.5}}{i^{0.2}}$$

სადაც  $A$  – განზომილებითი კოეფიციენტია, რომლის სიდიდე მერყეობს 0,9-დან 1,1-მდე. ჩვენ შემთხვევაში მისი სიდიდე აღებულია 1,1-ის ტოლი.

$Q_{p\%}$  – აქაც 1%-იანი უზრუნველყოფის წყლის მაქსიმალური ხარჯია;

$i$  – ნაკადის ჰიდრავლიკური ქანობია საპროექტო უბანზე, რაც ტოლია 0,013-ის;

მოცემული რიცხვითი მნიშვნელობების შეყვანით ზემოთ წარმოდგენილ ფორმულაში, მიიღება მდ.რიონის მდგარდი კალაპოტის სიგანე 100 წლიანი განემორებადობის (1%-იანი უზრუნველყოფის) წყლის მაქსიმალური ხარჯის გავლის პირობებში 57,6≈60,0 მეტრის ტოლი.

$d_{sash}$  – კალაპოტის ამგები მყარი მასალის საშუალო დიამეტრია მ-ში. მისი სიდიდე განისაზღვრება გამოსახულებით.

$$d_{sash} = 5,5 \cdot i^{0.8}$$

აქ  $i$  – აქაც ნაკადის ჰიდრავლიკური ქანობი საპროექტო უბანზე; აქედან კალაპოტის ამგები მყარი მასალის საშუალო დიამეტრი მიიღება 0,18 მ-ის ტოლი.

$y$  – ნ. პავლოვსკის ფორმულაში შეზის კოეფიციენტის გამსაზღვრელი ხარისხის მაჩვენებელია. მისი სიდიდე იანგარიშება გამოსახულებით

$$y = 2,5 \cdot \sqrt{n} - 0,13 - 0,75 \cdot \sqrt{R} \cdot (\sqrt{n} - 0,1)$$

სადაც  $R$  – ჰიდრავლიკური რადიუსია, რაც მდინარეებისთვის საშუალო სიღრმის ტოლია, ე.ი.  $R = h$  მ. ჩვენ შემთხვევაში მდინარის საშუალო სიღრმე, დადგენილი მდინარის ჰიდრავლიკური ელემენტების ცხრილის მიხედვით, შეადგენს 2,10 მეტრს.

$n$  – აქაც კალაპოტის სიმქისის კოეფიციენტია. აქედან  $y = 0,304$ -ს.

მოცემული რიცხვითი სიდიდეების შეყვანით ზემოთ მოყვანილ ფორმულაში მიიღება კალაპოტის ზოგადი გარეცხვის საშუალო სიღრმე 3,39 მეტრის ტოლი.

კალაპოტის ზოგადი გარეცხვის მაქსიმალური სიღრმე მიიღება დამოკიდებულებით

$$H_{max} = 1,6 \cdot H_s \text{ მეტრს}$$

აქედან, მდინარე რიონის კალაპოტის მოსალოდნელი ზოგადი გარეცხვის მაქსიმალური სიღრმე საპროექტო უბანზე მიიღება 5,42≈5,40 მეტრის ტოლი.

კალაპოტის ზოგადი გარეცხვის მიღებული მაქსიმალური სიღრმე უნდა გადაიზომოს მდინარის 100 წლიანი განმეორებადობის წყლის მაქსიმალური ხარჯის შესაბამისი დონიდან ქვემოთ.

აქვე აღსანიშნავია, რომ ზემოთ მოყვანილი მეთოდით კალაპოტის ზოგადი გარეცხვის სიღრმე იანგარიშება მხოლოდ ალუვიურ კალაპოტებში წყლის მაქსიმალური ხარჯების გავლისას. მეთოდი არ ითვალისწინებს მდინარეების სიღრმული ეროზის პარამეტრების დადგენის ძირითად, კლდოვან ქანებში, სადაც სიღრმული ეროზის განვითარება საკმაოდ ხანხრძლივი პროცესია. ამრიგად, თუ საპროექტო ნაგებობის კვეთში დაფიქსირდება ძირითადი ქანები გარეცხვის სიღრმეზე მაღლა, ნაგებობა უნდა დაეფიქტნოს ძირითად ქანებს.

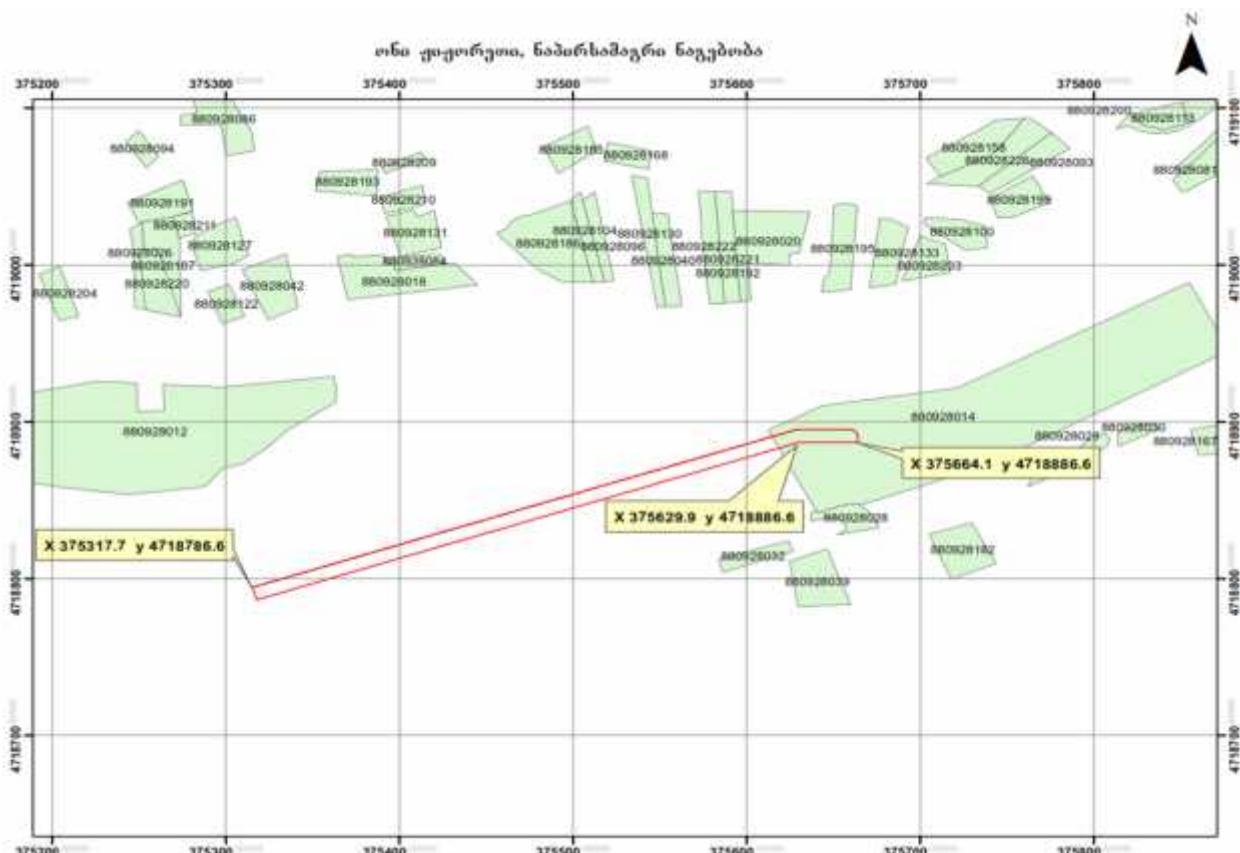
## განივი ჭრილები



## საპროექტო ღონისძიებები

წინამდებარე პროექტი მიზნად ისახავს ქალაქ ონში, „ჟიურნეთის“ სათავე ნაგებობიდან მომავალი მაგისტრალური წყალდენის დაახლოებით 362 მეტრი სიგრძის ნაპირსამაგრი კონსტრუქციების სამუშაოებს. ბერმის ნაგებობა თავისთავად წარმოადგენს 60%  $D=0,0\bar{d}$  ლოდებს, 20%  $D=0,6\bar{d}$  ლოდებს და 20% ფლეთილ ქვებს  $D=0,2\bar{d}$  რათა მოხდეს ლოდებს შორის არსებული სიცარიელეების შევსება. ნაგებობის ზედა მხარეს სწორი მონაკვეთის სიგრძე წარმოადგენს 3 მ-ს. ძირის სწორი სიგრძე 4,75მ. მდინარის მხარეს ქანობი სიმაღლესთან შეფარდებით არის 1:1,5. ხოლო საპირისპირო მხარე რითაც ქვანაყარი ბერმა ეყრდნობა გრუნტს 1:1. ნაგებობის სიმაღლე ვერტიკალზე წარმოადგენს ჯამში 5,5გრძ/მ აქედან 1,35გრძ/მ-დან 0,8 გრძ/მ-დე არის წყლის ზედაპირის ქვემოთ (27.03.2021წ. მდგომარეობით). ქვანაყარი ბერმის თხემზე გასდევს გაბიონის 2 რიგი რომელსაც ასევე ნაპირის მხრიდან ზურგს უმაგრებს მდინარის კალაპტის ბალასტი უფრო მეტი სიმტკიცისთვის და რათა არ მოხდეს მაქსიმალური დატბორვის შემთხვევაში მდინარის წყილს გაუონვა. როგორც დასაწყისში ისევა დობოლოებაში ნაგებობის შლეიფი ნახევრად წრის ფორმით უერთდება ნაპირს და წარმოადგენს ნაგებობის განუყოფელ ნაწილს. ქვანაყარი ბერმა წარმოადგენს დროებით ნაგებობას და მისი შემდგომი ექსპლუატაცია დამოკიდებული არის ყოველი ძლიერი სტიიქის შემდეგ საჭიროების შემთხვევაში აუცილებელ რეაბილიტაციას. მისი სიმტკიცე გათვლილი არის ბოლო 40 წლის მანძილზე მომხდარი სტიიქიური მოვლენების საფუძველზე.

### ნაპირდამცავი ნაგებობის სიტუაციური გეგმა.



საპროექტო ტერიტორიიდან უახლოეს დასახლებულ პუნქტამდე მანძილი დაახლოებით 600 მეტრია.

## გარემოზე ზემოქმედება

გარემოზე უარყოფითი ზემოქმედების ფაქტორებიდან აღსანიშნავია სამშენებლო ტექნიკის ხმაური, რაც შემოიფარგლება მხოლოდ სამუშაო დღის პერიოდით და მშენებლობის დასრულების შემდგომ აღმოიფხვრება. სამშენებლო სამუშაოების პროცესში ზედაპირული წყლების დაბინძურების რისკი მინიმუმამდე იქნება დაყვანილი, რასაც უზრუნველყოფს მანქანა/დანადგარების ტექნიკური გამართულობის უზრუნველყოფა; მანქანა/დანადგარების და პოტენციურად დამაბინძურებელი მასალების განთავსება ზედაპირული წყლის ობიექტიდან არანაკლებ 50მ დაშორებით. მუდმივი კონტროლის და უსაფრთხოების ზომების გატარება წყლის დაბინძურების თავიდან ასაცილებლად; მდინარის კალაპოტის სიახლოვეს მანქანების რეცხვის აკრძალვა; მასალების და ნარჩენების სწორი მენეჯმენტი; სხვა მნიშვნელოვანი უარყოფითი ზემოქმედება გარემოზე ნაპირსამაგრი ნაგებობის მშენებლობის პერიოდში არ არის მოსალოდნელი, პირიქით, პროექტი გარემოსდაცვითი ხასიათისაა და წყალმომარაგების სათავე ნაგებობასთან ერთად იგი იცავს ეროზიულ ნაპირს წარეცხვისგან.

## მისასვლელი გზები

პროექტის განხორციელება არ საჭიროებს დამატებითი მისასვლელი გზები მშენებლობას. ტერიტორიამდე მისასვლელი გრუნტის გზის ტექნიკური მდგომარეობა დამაკმაყოფილებელია.

## ზემოქმედება ატმოსფერულ ჰაერზე

ატმოსფერულ ჰაერში ხმაურის გავრცელებას და დამაბინძურებელი ნივთიერებების გაფრქვევას ადგილი შესაძლოა ქონდეს მხოლოდ მშენებლობის ეტაპზე. მშენებლობის ეტაპზე ხმაურის გავრცელებით ატმოსფერული ჰაერის დაბინძურებით გამოწვეული ზემოქმედება არ იქნება მნიშვნელოვანი.

## ნარჩენების წარმოქმნა და მისი განკარგვა

მშენებლობის ეტაპზე, შესაძლებელია ადგილი ჰქონდეს არასახიფათო ნარჩენების წარმოქმნას.

სამშენებლო სამუშაოების მასშტაბიდან გამომდინარე, მშენებლობის ეტაპზე წარმოქმნილი ნარჩენების რაოდენობა არ იქნება მნიშვნელოვანი და მათი მართვა (წარმოქმნის შემთხვევაში) განხორციელდება სამშენებლო კომპანიის მიერ მოქმედი კანონმდებლობის მოთხოვნების გათვალისწინებით.

## ზემოქმედება ნიადაგზე

პროექტი ხორციელდება ონის რაიონში მდებარე დაურეგისტრირებელ 2975 კვ.მ მიწის ფართობზე. რაზედაც შპს „საქართველოს გაერთიანებული წყალმომარაგების კომპანიას“ დაწყებული აქვს კაპიტალში შემოტანის პროცედურები. იგი არ ითვალისწინებს დამატებით სასოფლოსამეურნეო სავარგულების ათვისებას. მნიშვნელოვანი ზემოქმედება ნიადაგის ხარისხზე მოსალოდნელი არ არის.

## ზემოქმედება ბიოლოგიურ გარემოზე

ტერიტორიაზე არ ფიქსირდება მრავალწლიანი ნარგავები, შესაბამისად ფლორაზე რაიმე სახის ზემოქმედება არ არის გათვალისწინებული. ფაუნაზე უმნიშვნელო ზემოქმედება შესაძლოა დაკავშირებული იყოს მხოლოდ მშენებლობის ეტაპთან.

## დაცული ტერიტორიები

საპროექტო ტერიტორიიდან უახლოესი დაცული ტერიტორია 20 კმ-ით არის დაშორებული. შესაბამისად, პროექტის განხორციელებით გამოწვეული ზემოქმედება დაცულ ტერიტორიაზე მოსალოდნელი არ არის.

## ზემოქმედება კულტურული მემკვიდრეობის ძეგლებზე

საპროექტო ტერიტორიიდან უახლოესი კულტურული მემკვიდრეობის ძეგლები დაახლოებით 4 კმ-ით არის დაშორებული, აქედან გამომდინარე მათზე რაიმე ნეგატიური ზემოქმედება მოსალოდნელი არ არის.

## იქთიოფაუნა

მდინარე რიონი სათავეს იღებს კავკასიონის ქედის სამხრეთ ფერდობზე ფასის მთასთან, ზღვის დონიდან 2620 მეტრზე და ერთვის შავ ზღვას ქალაქ ფოთთან. მდინარის სიგრძე 327 კმ, საშუალო ქანობი 7,2 %, წყალშემკრები აუზის ფართობი, რომლის საშუალო სიმაღლეა 1084 მ, 13 400 კმ<sup>2</sup>-ის ტოლია. მდინარის მირითადი შენაკადებია: ჯეჯორა (სიგრძით 50 კმ), ყვირილა (140 კმ), ხანისწყალი (57 კმ), ცხენისწყალი (176 კმ), ნოღელა (59 კმ), ტეხური (101 კმ), ცივი (60 კმ). რვა შენაკადის სიგრძე 25-დან 50 კმ-მდეა, 14 შენაკადის სიგრძე 10-დან 25 კმ-მდე, ხოლო დანარჩენი 355 შენაკადის სიგრძე ცალკეალვე 10 კმ-ს არ აღემატება. მათი საერთო სიგრძე 720 კმ-ია. მდინარის წყალშემკრებ აუზს დასავლეთ საქართველოს ნახევარი უკავია. მისი უდიდესი ნაწილი (68%) მდებარეობს კავკასიონის ქედის სამხრეთ ფერდობზე, მდინარის აუზის 13% აჭარა- იმერეთის ქედის ჩრდილოეთ ფერდობზე, ხოლო დანარჩენი 19% კოლხეთის დაბლობზეა. აუზის მთიანი ნაწილი 3000 მეტრზე მაღლაა. ეს ნაწილი ძლიერ დანაწევრებულია

შენაკადების ხეობებით და ხასიათდება მკაფიოდ გამოხატული მყინვარული რელიეფის ფორმებით. აუზის დაახლოებით 12% დაფარულია მყინვარებით და მუდმივი თოვლით. მთანი ნაწილის გეოლოგია წარმოდგენილია გრანიტებით, გნეისებით, ქვიშაქვებით, კირქვებით და თიხაფიქლებით. აუზის ამ ნაწილში გავრცელებულია მთა-მდელოს, გაეწრებული ყომრალი და ყვითელმიწა თიხნარი ნიადაგები. მცენარეული საფარი წარმოდგენილია ალპური მცენარეულობით და შერეული ტყით. აუზის ზონა 3000-დან 1000 მეტრამდე ხასიათდება რელიეფის შედარებით გლუვი მოხაზულობით და დაბალი ნიშნულებით. ამ ზონაში მკაფიოდ გამოიყოფა რაჭა-ლეჩხუმის ქვაბული, რომლის გეოლოგიურ აგებულებაში მონაწილეობენ ქვიშაქვები და მერგელები. ქვაბულის შემომფარგვლელი ქედები კი აგებულია კირქვებით, სადაც მრავლადაა კარსტული ძაბრები და ნაპრალები. აღნიშნულ ზონაში გავრცელებულია წითელმიწა, ყვითელმიწა და ყომრალი ნიადაგები. მცენარეული საფარი კი წარმოდგენილია წიწვოვანი ტყით. მდინარის ხეობა სათავიდან ქ. ქუთაისამდე V ფორმისაა. ცალკეულ ადგილებში ხეობა წარმოადგენს ღრმად ჩაჭრილ კლდოვან კანიონს, ცალკეულ ადგილებში კი იგი განივრდება და იძენს ყუთისმაგვარ ფორმას. ხეობის ფსკერის სიგანე მერყეობს 0,1-0,4 კმ-დან (V-ეს მაგვარ ხეობაში) 0,4-1,5 კმ-მდე (ყუთისმაგვარ ხეობაში).

მდინარე რიონის მდინარეთა აუზში გავრცელებულია შემდეგი თევზის სახეობა: ატლანტური ზუთხი, ფორონჯი, ტარაღანა, ტაფელა, კობრი, გოჭა, მექვიშია ღორჯო, ლობანი, გუწუ, ვიმბა, ვეულებრივი ქარიყლაპია, წერი და სხვა.

სათავე ნაგებობის მიმდებარე ტერიტორიის დაცვის და მდინარე რიონის სანაპიროზე ნაპირდამცავი 362 მეტრიანი ნაგებობის მოწყობის პირობებში, ადგილი არ ექნება მდინარის წყლის სიმღვრივის მომატებას და დაბინძურებას. ვინაიდან, აქტიური კალაპოტი დაშორებულია 10-15 მეტრით. ასევე, წყლის ხარისხის გაუარესების თავიდან არიდების მიზნით, მშენებლობა განხორცილდება წყალმცირობის პერიოდში, როდესაც მდინარეში მოდის მინიმალური წყლის ნაკადი.

ექსპლუატაციის ფაზაზე ნეგატიური ზემოქმედების რისკები მოსალოდნელი არ არის.

მშენებლობის ეტაპზე ნეგატიური ზემოქმედების მინიმიზაციის მიზნით საჭიროა შესაბამისი შემარბილებელი ღონისძიებების განხორციელება:

მდინარის კალაპოტში სამუშაოების შესრულება იქთიოფაუნისთვის ნაკლებად სენსიტიურ პერიოდში, მდინარის წყლის დაბინძურებისგან დაცვის მიზნით ნარცენების მართვის დაცვაზე ზედამხედველობა.

თევზის უკანონოდ მოპოვების პრევენციული ღონისძიებების სისტემურად გატარება.