

საქართველოს ტექნიკური უნივერსიტეტი

ხელნაწერის უფლებით

ნანა დონდოლაძე

საქართველოს შავიზღვისპირეთის კლიმატის
დახასიათება, მისი გავლენა რკინაბეტონის
ატმოსფერულ კოროზიაზე და მისდამი მდგრადი
ბეტონის მიღება

დოქტორის აკადემიური ხარისხის მოსაპოვებლად
წარდგენილია დისერტაციის

ა ვ ტ ო რ ე ფ ე რ ა ტ ი

თ ბ ი ლ ი ს ი

2013 წ.

სამუშაო შესრულებულია საქართველოს ტექნიკური უნივერსიტეტის
სამშენებლო ფაკულტეტზე

სამეცნიერო ხელმძღვანელი—ტექნიკურ მეცნიერებათა დოქტორი, სრული
პროფესორი მ. ლორთქიფანიძე

კონსულტანტი -ტექნიკურ მეცნიერებათა დოქტორი, სრული პროფესორი
ვ. ლოლაძე

რეცენზენტები: აკადემიური დოქტორი, ასოც. პროფესორი ზ. ქარუმიძე;

სს „საქ. საშენ. მეცნიერება”შენობა ნაგებობების
გამოცდისა და ტესტირების ლაბორატორიის უფროსი.
ტექნიკურ მეცნიერებათა კანდიდატი, ე. კოშელნიკოვი

დაცვა შედგება 2013 წლის 29 მარტს, 14⁰⁰ საათზე.

საქართველოს ტექნიკური უნივერსიტეტის სამშენებლო ფაკულტეტის
სადისერტაციო საბჭოს სხდომაზე, კორპუსი I, ბიბლიოთეკა.

მისამართი: თბილისი 0175, კოსტავას 72

დისერტაციის გაცნობა შეიძლება სტუ-ს
ბიბლიოთეკასა და სტუ-ს ვებ-გვერდზე

სადისერტაციო საბჭოს

სწავლული მდივანი:

სრ. პროფესორი მ. კუბლაშვილი

ნაშრომის ზოგადი დახასიათება

ნაშრომის აქტუალობა. საქართველოს შავი ზღვის სანაპირო სუბტროპიკული ზონაა თბილი, ზღვის ტენიანი კლიმატით. კლიმატის განსაკუთრებულობა ბეტონის კონსტრუქციების ექსპლუატაციის სპეციფიკურ პირობებს ქმნის. შავიზღვისპირეთში არსებული სულფატური გარემოს მოქმედების შედეგად სამშენებლო კონსტრუქციებში ბეტონი იშლება, არმატურა განიცდის კოროზიას და შენობა–ნაგებობა კი რღვევას.

ბეტონის ფიზიკურ–მექანიკური თვისებების შესწავლაში დიდი ღვაწლი მიუძღვის ქართველ მეცნიერებს: პროფ. ზ. წილოსანს, პროფ. ვ. ბალავაძეს, პროფ. ა. ნადირაძეს და სხვებს.

საქართველოში მიმდინარე რეფორმები მოითხოვს მატერიალური წარმოების აღდგენას და სამრეწველო და სამოქალაქო მშენებლობის ინდუსტრიას. რაც თავისთავად ითვალისწინებს ახალი სამშენებლო მასალების დიდი რაოდენობით გამოყენებას. ამ პირობებში განსაკუთრებულ მნიშვნელობას იძენს რესურსების რაციონალური გამოყენება.

ამ მიმართულებით საინტერესო შრომები აქვს შოთა რუსთაველის სახელმწიფო უნივერსიტეტის ტექნოლოგიური ფაკულტეტის, ტექნოლოგიებისა და საინჟინრო მენეჯმენტის დეპარტამენტის სრულ პროფესორს ზურაბ მეგრელიშვილს. მისი აქტიური მონაწილეობით ვიკლევდით სულფატურ ხსნარზე დამზადებული მძიმე ბეტონის სიმტკიცის ცვლილებას, რისთვისაც მადლობას ვუხდით მას.

ყოველივე ზემოთ მოყვანილი გვიჩვენებს განსახილველი პრობლემის აქტუალობას. ამიტომ პროექტირების დროს ბეტონის ხსნარისათვის საჭირო მასალების შერჩევისას, აუცილებელია სრული ინფორმაცია გვერდეს შემვსების თვისებების, აგრეთვე გამოსაყენებლად დაგეგმილი ცემენტის ან სხვა შემკვრელის შემადგენელი ნივთიერებების შესახებ. ეს საშუალებას მოგვცემს დავამუშაოთ და გამოვიყენოთ აუცილებელი ღონისძიებები, რათა გავაძლიეროთ ბეტონის მდგრადობა

შავიზღვისპირეთის აგრესიულ გარემოში და შევსების რეაქციიული თვისებების ხასიათის გათვალისწინებით შევიმუშაოთ ბეტონის მიღების ახალი ტექნოლოგია ან ავირჩიოთ ყველაზე ოპტიმალური შემკვრელი, ეკონომიკური ეფექტის გათვალისწინებით.

ამ მიმართულებით მნიშვნელოვანი სამუშაოები აქვს ჩატარებული ტექნ. მეცნ. დოქტორს, პროფესორ ვლადიმერ ლოლაძეს. მისი კონსულტაციები, შენიშვნები და საქმიანი წინადადებები დაგვეხმარა სამუშაოს პროცესში, რისთვისაც გვინდა მადლობა გადავუხადოთ მას.

სამუშაოს მიზანი - შავიზღვისპირეთის, კერძოდ ბათუმის აგრესიული გარემოს პირობებისადმი (მაღალი ტენიანობა, მაღალი საშუალო წლიური ტემპერატურა, წლის განმავლობაში ნალექების დიდი რაოდენობა, ზღვის ანაორთქლით და შესაბამისად სულფატური მარილებით გაჯერებული ატმოსფერო) მდგრადი ბეტონის მიღება და ბეტონის კონსტრუქციებისა და ნაგებობების ხანმედეგობის ამაღლების ტექნოლოგიების შემუშავება.

აღნიშნული მიზნის მისაღწევად დაისვა და გადაწყდა შემდეგი ამოცანები:

1. აგრესიული გარემოსადმი მდგრადი ბეტონის მიღების ტექნოლოგიის დამუშავება;

2. ბეტონში შემკვრელის სახით თხევადი გოგირდის გამოყენების კვლევა;

3. ადგილობრივი შემვსების გამოყენებით მძიმე და მსუბუქი გოგირდებეტონის ფიზიკურ-მექანიკური თვისებების შესწავლა;

4. რეკომენდაციების შემუშავება შავიზღვისპირეთის აგრესიული გარემოს მიმართ კვლევით მიღებული მდგრადი გოგირდებეტონისაგან დამზადებული, მიწისქვეშა და წყალქვეშა ნაგებობების სამირკვლებისა და კედლებისათვის, საინჟინრო კომუნიკაციების მიწისქვეშა ჭების კონსრტუქციების, გზებისა და მოედნების ორფენიანი საფარის დასამზადებლად, ასევე ნაპირსამაგრ მშენებლობაში გამოსაყენებლად;

5. მძიმე და მსუბუქი პოლიმერლეჩობეტონის ფიზიკურ-მექანიკური თვისებების კვლევა;

6. მძიმე და მსუბუქ პოლიმერლეჩობეტონზე აგრესიული გარემოს

გავლენის შესწავლა;

7. რეკომენდაციების შემუშავება ღვარცოფებისა და მეწყერების საწინააღმდეგოდ, ფერდოგამმაგრებულ სამუშაოებში პოლიმერლეჩობეტონის კონსტრუქციების გამოსაყენებლად.

სამუშაოს მეცნიერული სიახლე შემდეგში მდგომარეობს:

- შესწავლილია ახალი, ადგილობრივი შემვსებით და დანამატად ბაზალტის ქვის მტვრის გამოყენებით დამზადებული გოგირდბეტონის ფიზიკურ-მექანიკური თვისებები;

- განისაზღვრა მძიმე და მსუბუქი გოგირდბეტონის R_b -სიმტკიცე კუმშვაზე; R_m -პრიზმული სიმტკიცე კუმშვაზე; R_d - სიმტკიცე გაჭიმვაზე ღუნვისას;

- კვლევების საფუძველზე დადგენილია აღნიშნული გოგირდბეტონის ტექნოლოგიური მახასიათებლები. შესწავლილია თხევადი გოგირდის სიბლანტის, შეკვრის უნარის და სიმტკიცის ტემპერატურაზე დამოკიდებულება;

- დადგენილია, რომ გოგირდბეტონში მინერალური ბაზალტის ქვის მტვრის გამოყენება დადებით ზეგავლენას ახდენს მის სიმტკიცეზე;

- კვლევების საფუძველზე დადგენილია მძიმე და მსუბუქი გოგირდბეტონის შემადგენლობა, მასში შემავალი გოგირდის და მინერალური მტვრის ოპტიმალური კონცენტრაციით;

- ჩატარებული ექსპერიმენტების მათემატიკურ-სტატისტიკური დამუშავების საფუძველზე დადგინდა, რომ გოგირდბეტონის სიმტკიცის დამოკიდებულება გოგირდისა და მტვრის თანაფარდობაზე 95%-ზე მეტი სიზუსტით აღწერს მიმდინარე ტექნოლოგიურ პროცესს;

- გამოკვლეულია, ახალი სახის მსუბუქი, კონსტრუქციული პოლიმერლეჩობეტონის ფიზიკურ-მექანიკური თვისებები და ხანმედეგობა (წყალმედეგობა, კოროზიამედეგობა, ცვეთადობა, წყალშთანთქმადობა);

- პოლიმერლეჩობეტონის კონსტრუქციული ელემენტები თავისი სიმტკიცითა და დეფორმაციულობის მაჩვენებლებით არ ჩამოუვარდება

მძიმე ბეტონისაგან დამზადებულ კონსტრუქციულ ელემენტებს.

სამუშაოს პრაქტიკული ღირებულება

- დადგენილია ადგილობრივ მძიმე და მსუბუქ შემვსებზე დამზადებული გოგირდბეტონების ოპტიმალური შედგენილობა.
 - შემუშავებულია შავიზღვისპირეთის სანაპირო ზოლში აგრესიული გრუნტის წყლების პირობებში მიწისქვეშა ნაგებობების ფუძე-საძირკვლებისა და კედლების გოგირდბეტონის კონსტრუქციების დამზადების ტექნოლოგია;
 - დადგენილია მშენებლობაში გოგირდბეტონის გამოყენების არეაბი, კერძოდ გოგირდბეტონის კონსტრუქციები წარმატებით შეიძლება გამოვიყენოთ შავიზღვისპირეთის სანაპირო ზოლში აგრესიული გრუნტის წყლების პირობებში მიწისქვეშა და წყალქვეშა ნაგებობების საძირკვლებისა და კედლების, საინჟინრო კომუნიკაციების მიწისქვეშა ჭების კონსრტუქციების, გზებისა და მოედნების ორფენიანი საფარის დასამზადებლად, ასევე ნაპირსამაგრ მშენებლობაში ღვარცოფებისა და მეწყერების საწინააღმდეგოდ;
 - გოგირდბეტონის დადებით თვისებათაგან ერთ-ერთი მნიშვნელოვანი თვისებაა მისი მრავალჯერ გადამუშავების შესაძლებლობა, რაც მნიშვნელოვნად გააადვილებს და გააიაფებს კონსტრუქციის დაზიანების შემთხვევაში სარემონტო სამუშაოებს.
 - მსხვილი ფორიანი შემვსებების თხევადი პოლიმერით დაფარვით მიღებულია მაღალი სიმტკიცის, მსუბუქი კონსტრუქციული მასალა-პოლიმერლეჩობეტონი;
 - დამზადდა მსუბუქი პოლიმერლეჩობეტონის ფერდგამმაგრებელი კონსტრუქციები და განისაზღვრა მისი ტექნიკურ-ეკონომიკური ეფექტურობა.
- ნაშრომის აპრობაცია - კვლევის ძირითადი შედეგები მოხსენებულია:**

გარემოს დაცვა საწარმოო ნარჩენებისაგან (პროგრამა და მოხსენების მასალები), I საერთაშორისო საზაფხულო სკოლა „ეკოლოგია და გარემოს დაცვა“-2009;

ხიჭაურის საერთაშორისო კონფერენციაზე „ტბელობა 2010“;

ბათუმის შოთა რუსთაველის სახელმწიფო უნივერსიტეტიში ჩატარებულ საერთაშორისო კონფერენციაზე „გაზაფხული 2010“;

საქართველოს ტექნიკური უნივერსიტეტის სამშენებლო ფაკულტეტზე ჩატარებულ I და II სემინარებზე „საქართველოს შავიზღვისპირეთის გავლენა რკინაბეტონის ატმოსფერულ კოროზიაზე და მისდამი მდგრადი ბეტონის მიღება“ შესაბამისად 2011 წლის ივლისსა და 2012 წლის თებერვალში.

დისერტაციის მოცულობა და სტრუქტურა - ნაშრომი შედგება ორი თავის, დასკვნებისა და ლიტერატურის ჩამონათვალისაგან. იგი შეიცავს 142 გვერდს, ცხრილი 50, ნახაზი 11, ლიტერატურა 103 დასახელებისაა.

ნაშრომის შინაარსი - პირველ თავში მოცემულია საქართველოს შავიზღვისპირეთის კლიმატური პირობების დახასიათება. შესწავლილია და გაანალიზებულია კლიმატის მონაცემები სანაპიროს სამ ქალაქში - ბათუმში, ფოთსა და სოხუმში. შესადარებელ ეტალონად აღებულია ქ. თბილისის კლიმატური მონაცემები, რადგან იგი მდებარეობს შედარებით მშრალ ზონაში. ეს ქალაქები გამოირჩევიან საერთო კლიმატური თვისებებით; მაღალი ფარდობითი ტენიანობით, საშუალოდ 75-85%; წვიმიანი დღეების რაოდენობით დაახლოებით 2000 მმ წელიწადში; საშუალო წლიური ტემპერატურით 14-15°C; ცხელი პერიოდით წელიწადში 6 თვის განმავლობაში - მაისიდან სექტემბრის ჩათვლით, საშუალო ტემპერატურით 16-25°C, ხოლო მაქსიმალური 40-42°C. ამავე პერიოდში გამოიყოფა ნალექების განსაკუთრებით დიდი რაოდენობა. ტენიანობის დღიური რაოდენობა აღწევს 15-20%. აღსანიშნავია რომ ატმოსფერული ნალექები ძლიერ მიწერალიზებულია. სანაპიროებისათვის ზაფხულში დამახასიათებელია მზის სიკაშვაშის დიდი ხანგრძლივობა, რომელიც

პორიზონტალური ზედაპირებისათვის დღის 11 სთ-დან 14 სთ-მდე შეადგენს 800 კკალ/მ².სთ. ზამთარში ზღვის სანაპიროს ახასიათებს თბილი ტემპერატურა 5-8°C. საშუალო მინიმალური ტემპერატურა აღწევს 4°C. დროდადრო მოდის თოვლი, რომელიც იქვე დნება.

შავიზღვისპირეთის ზოგიერთი ქალაქის კლიმატის საერთო მახასიათებლები მოყვანილია ცხრილებში 1 და 2. აქვე მოყვანილია შესაბამისი ტექნიკური ლიტერატურიდან ცნობილი, აღნიშნული კლიმატური პირობების აგრესიული გავლენა ბეტონის კონსტრუქციებზე.

ცხრილი 1

საქართველოს ზოგიერთი ქალაქის საშუალო ტემპერატურა და ნალექების წლიური რაოდენობა

ქალაქი	საშუალო წლიური ჯამური ნალექი, მმ	დღეების რაოდენობა წელიწადში		ჰაერის საშუალო წლიური ტემპ, °C	საშუალო აბსოლუტური ტემპერატურა, °C		აბსოლუტ. მაქსიმალური ტემპერატურა, °C	დღეების რაოდენობა 0,1მმ-ზე მეტი ნალექებით
		ნათელი	წვიმიანი		მაქსი	მინი		
ბათუმი	2718	168	109	14,5	33,0	-4,0	41,0	168,0
სოხუმი	1831	157	100	14,4	34,0	-4,0	41,0	157,0
ფოთი	1475	151	150	15,0	34,0	-4,0	40,0	151,0
თბილისი	559	111	108	12,7	37,0	-10,0	40,0	111,0

ცხრილი 2

საქართველოს ზოგიერთი ქალაქის ფარდობითი ტენიანობა, მზის სიკაშვაშის ხანგრძლივობა, წლიური
რადიაცია და იონების კონცენტრაცია

ქალაქი	წლიური ფარდობითი ტენიანობა, %	მზის სიკაშვაშის ხანგრძლივობა, სთ	წლიური რადიაცია ნათელ ცაზე, კკალ/სმ ²	საშუალო წლიური ნალექების რაოდენობა, მმ	იონების კონცენტრაცია		საშუალო წლიური	დღეების საშუალო რაოდენობა ძლიერი ქარის დროს 15 მ/წმ
					SO ⁴ ''	CI'		
ბათუმი	81	1958	264	2046	122,03	365,3	1,8	16
ფოთი	78	2137	262	---	---	---	4,3	40
სოხუმი	75	2120	259	1321,8	59,66	28,9	2,4	16
თბილისი	66	2112	251	602,68	118,08	23,54	2,4	19

ხშირი წვიმების შედეგად კონსტრუქცია მრავალჯერად გაშრობა-დაზიანებას განიცდის. ამავე დროს აგრესიული ტენის მუდმივი მიგრაცია ხდება ბეტონის სიღრმეში. ნალექებში იონების, განსაკუთრებით ქლორისა და სულფიდების დიდი კონცენტრაცია მნიშვნელოვნად აჩქარებს კოროზიული პროცესების განვითარებას. ამასთანავე, კონსტრუქციების ციკლურად განმეორებადი მრავალჯერადი გალლობა-გაშრობა, თანდათანობით არყევს ბეტონის სტრუქტურას და ამცირებს აგრესიისადმი მის სიმტკიცესა და მდგრადობას.

რკინაბეტონის ატმოსფერული კოროზიის განვითარებაში მნიშვნელოვან როლს თამაშობს ქარი. ზღვის ზედაპირიდან ქარი იტაცებს მარილიანი წყლის წვეთებს, გადაქვს ისინი დიდ მანძილზე და იშთანთქმება ატმოსფერულ ნალექებში. ნალექები კი უარყოფითად ზემოქმედებს შენობების შემომფარგლავ კონსტრუქციებზე. განხილულია აგრეთვე თუ რა გავლენას ახდენს წყლისქვეშა და მიწისქვეშა ნაგებობებზე ზღვის და გრუნტის წყალი, რომლითაც ასე მდიდარია შავიზღვისპირეთი.

მოცემულია ბეტონის ხანმედეგობის ამაღლების ტრადიციული მეთოდები, აღნიშნულია, რომ არც ერთი მათგანი არ არის სრულყოფილი და ამასთან თითოეული ძალიან ადიდებს ბეტონის და შესაბამისად კონსტრუქციის თვითღირებულებას. ყოველივე ზემოთ თქმულის გათვალისწინებით დასმულია ამოცანა ისეთი ბეტონის შესაქმნელად, რომელიც მდგრადი იქნება შავიზღვისპირეთისათვის დამახასიათებელ გარემო პირობებში. იმის გამო, რომ გოგირდი ჭარბად არის ყაზახეთში, თურქმენეთში და ისეთ ქვეყნებში, რომლებიც ნავთობისა და გაზის მოპოვებას, გადამუშავებას და ექსპორტს აწარმოებენ, ამ ქვეყნებში გოგირდი დაგროვდა ნარჩენის სახით, ამიტომ მისი ფასი უმნიშვნელოა, ან ტრანსპორტირების ხარჯის ტოლია. ამიტომ ბეტონში შემკვრელის სახით გოგირდის გამოყენება მნიშვნელოვან ეკონომიკურ ეფექტს მოგვცემს.

შავიზღვისპირეთისათვის დამახასიათებელ გარემო პირობებისადმი მდგრადი, მაღალი სიმტკიცის, მცირე დეფორმაციული და

წყალშეუღწევადი ბეტონის მისაღებად საჭიროა, რომ მსხვილი შემვსები, გარდა სხვა თანაბარი პირობებისა, იყოს მედეგი და მშრალი, ე.ი. არ შეიცავდეს და არ შთანთქავდეს წყალს. ყოველივე ამის დაცვა შესაძლებელია აფუებადი მასალების (მაგ. ნაცარმიწა, თიხა, ფიქალი) თერმული დამუშავებით ან შემკვრელად თხევადი გოგირდის გამოყენებით ან კიდევ, მშრალი ფორიანი შემვსების დაფარვით მაღალი სიმტკიცის თხევადი პოლიმერული მასალებით, რომლებიც გარდა იმისა, რომ ზრდიან შემვსების სიმტკიცესა და წყალშეუღწევადობას, უზრუნველყოფენ ერთ შემთხვევაში შემვსებების ერთმანეთთან უწყლო შეჭიდულობას, რაც თავის მხრივ ხელს უწყობს შესაბამისი ბეტონების სიმტკიცის მატებას, ხოლო მეორე შემთხვევაში შემვსების ცემენტის ქვასთან შეჭიდულობის გაზრდას.

მეორე თავში – მოყვანილია ექსპერიმენტული კვლევის შედეგები. განხილულია მდგრადი ბეტონის დამზადების ტექნოლოგია, სადაც ერთის მხრივ, შემკვრელის როლს ასრულებს თხევადი გოგირდი, ხოლო მეორეს მხრივ წარმოდგენილია ახალი სახის ბეტონი-პოლიმერლეჩობეტონი, სადაც მსუბუქი მსხვილი შემვსები იფარება თხევადი პოლიმერით.

გოგირდებეტონი გაციების შედეგად გამყარებული გოგირდის, წვრილმარცვლოვანი დანამატის-მინერალური ბაზალტის ქვის მტვრის და შემვსების-ქვიშა, ღორლი, ხრეშის ნარევს წარმოადგენს. გოგირდებეტონის დადებით თვისებებს პირველ რიგში მიეკუთვნება: სიმტკიცის სწრაფი აკრეფა, რომელიც მხოლოდ გოგირდებეტონის ნარევის გაციებასთან არის დაკავშირებული, მაღალი სიმტკიცე, რიგი აგრესიული პროდუქტების მიმართ ქიმიური მედეგობა, დაბალი წყალშეღწევადობა და შესაბამისად მაღალი ყინვამედეგობა. გოგირდებეტონის მიღების ტექნოლოგია უმნიშვნელოდ განსხვავდება ასფალტებეტონის წარმოების ტექნოლოგიისაგან, შეიძლება მათი არსებულ ასფალტის ქარხნებში დამზადება.

გოგირდებეტონის	დამზადება	წარმოებდა	160 ^o -180 ^o C-მდე
გაცხელებული	გამდნარი	გოგირდის	ნადნობის შერევით ამავე

ტემპერატურამდე გაცხელებულ შემვსებებთან. ფორმებში ჩაწყობილი ნარევის შემკვრივება დატვირთვის ქვეშ ვიბრირებით ხდებოდა.

დადგენილია მძიმე და მსუბუქი გოგირდბეტონის შემადგენლობა, მასში შემავალი გოგირდისა და მინერალური ბაზალტის ქვის მტვრის ოპტიმალური კონცენტრაციით.

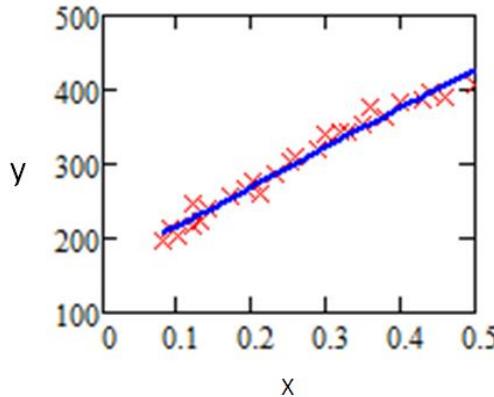
ცხრილი 3.

ექსპერიმენტის მონაცემების დამუშავება

№	გოგირდისა და ბაზალტის მტვრის თანაფარ- დობა	ექსპერიმენტის შედეგები, $A \text{ ქს.}, \text{ კბ/სმ}^2$	გაანგარიშებები (1) ფორმულის მიხედვით, $A \text{ თეორ.}, \text{ კბ/სმ}^2$	ცდომილება %	ვარიაციუ- ლი მწკრივი
1	2	3	4	5	6
1	1:0,08	195.2	206.6404	5.536359	8.538766
2	1:0,09	212.1	211.9184	0.085672	6.679236
3	1:0,1	203.3	217.1965	6.398141	6.398141
4	1:0,12	247.2	227.7527	8.538766	6.184054
5	1:0,12	217.2	227.7527	3.404011	5.536359
6	1:0,13	223.2	233.0308	2.158866	5.288022
7	1:0,14	238.9	238.3089	0.248033	5.218014
8	1:0,17	255.5	254.1432	0.533873	4.814225
9	1:0,19	265.2	264.6994	0.189125	3.404011
10	1:0,2	275.3	269.9775	2.158866	2.997959
11	1:0,21	260.7	275.2556	5.288022	2.906083
12	1:0,23	285.2	285.8118	0.214044	2.725771
13	1:0,25	301.7	296.368	1.799132	2.652356
14	1:0,26	310.8	301.646	6.184054	2.39441
15	1:0,29	318.5	317.4803	0.321177	2.158866
16	1:0,3	339.6	322.7584	5.218014	1.799132
17	1:0,32	342.4	333.3146	2.725771	1.550916
18	1:0,33	344.7	338.5927	2.39441	0.730665
19	1:0,35	351.7	349.1489	0.730665	0.533873
20	1:0,36	375.1	354.427	6.679236	0.406367
21	1:0,38	363.5	364.9832	0.406367	0.321177
22	1:0,4	382.5	375.5394	2.652356	0.248033
23	1:0,43	385.1	391.3736	2.906083	0.214044
24	1:0,44	397.3	396.6517	1.550916	0.189125
25	1:0,45	390.7	407.2079	2.997959	2.158866
26	1:0,5	407.7	428.3203	4.814225	0.085672

გოგირდბეტონში დანამატის სახით მინერალური მტვრის ოპტიმალური რაოდენობის დასადგენად ჩატარებული ექსპერიმენტების მონაცემები (ცხრ.3) მათემატიკურ-სტატისტიკურად დავამუშავეთ. გოგირდბეტონის სიმტკიცის დამოკიდებულება გოგირდისა და მინერალური ქვის მტვრის თანაფარდობაზე შეიძლება აღიწეროს წრფივი ფუნქციით, (ნახ. 1) რომელიც აპროქსიმებული შემდეგი განტოლებით:

$$y = ax + b \quad (1)$$



ნახ. 1. გოგირდბეტონის სიმტკიცის დამოკიდებულება გოგირდისა და მტვრის თანაფარდობაზე.

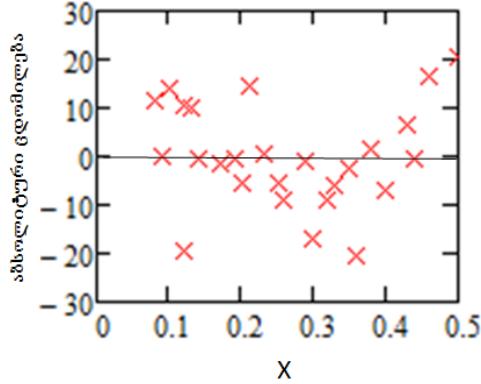
არსებული ექპერიმენტალური მონაცემების საშუალებით ვღებულობთ რიგ განტოლებებს, რომელთა გამოყენებითაც უმცირეს კვადრატთა მეთოდით ვადგენთ კოეფიციენტების a -სა და b -ს მნიშვნელობებს (ცხრ. 4)

ცხრილი 4.
წრფივი განტოლების კოეფიციენტების
მნიშვნელობები

Nº	კოეფიციენტი	მნიშვნელობა
1	a	527,809402
2	b	164,4156

პროგრამა «Mathcad»-ის გამოყენებით ჩატარებულმა გაანგარიშებებმა, გვიჩვენა, რომ შემოთავაზებული განტოლება საკმარისი სიზუსტით აღწერს გოგირდბეტონის სიმტკიცის დამოკიდებულებას გოგირდისა და მტვრის თანაფარდობაზე. აგებული ცდომილებათა გრაფიკი (ნახ.2) გვიჩვენებს, რომ

მაქსიმალური აბსოლუტური ცდომილება შეადგენს 20 მპა, რაც არ აღემატება 5-10%. განტოლება (1)-ის გამოყენების რეკომენდაციისათვის საჭიროა თეორიული და ექსპერიმენტით მიღებული შედეგების თანხვედრის შემოწმება პირსონის χ^2 კრიტერიუმის გამოყენებით.



ნახ.2. ცდომილებათა გრაფიკი (1) განტოლების მიხედვით.

ამისათვის მიღებული ცდომილებანი (ცხრილი 3) გამოისახა პროცენტებში და განლაგდა ვარიაციული მწკრივის სახით. ვარიაციული მწკრივი დაიყო ინტერვალებად და დადგინდა ამ ინტერვალებში მოხვედრილი ცდომილების რაოდენობა n_j .

დაკვირვების შედეგები, რომლებიც მიღებული იქნა გოგირდბეტონის სიმტკიცის გოგირდისა და მტვრის თანაფარდობაზე დამოკიდებულების დასადგენად შემოწმდა მონაცემების ერთგვაროვნებაზე, ამონაკრებთა შემთხვევითობაზე და დროში სტაბილურობაზე.

ამონაკრების შემთხვევითობის შეფასება მოხდა მედიანათა მეთოდის მეშვეობით. როგორც ცნობილია მედიანად აიღება ვარიაციული მწკრივის შუა ელემენტი, თუ ამონაკრებთა რაოდენობა კენტია (2), ხოლო ორი შუა ელემენტის არითმეტიკული საშუალო მნიშვნელობა, თუ ამონაკრებთა რაოდენობა ლუწია, როგორც მოცემულ შემთხვევაში (3).

თუ n -კენტი რიცხვია

$$x_{\text{ძვ}} = x_{\left(\frac{n+1}{2}\right)} \quad (2)$$

თუ n -ლუწი რიცხვია

$$x_{\partial\varphi} = \frac{1}{2} \left[x_{\left(\frac{n}{2}\right)} + x_{\left(\frac{n}{2}+1\right)} \right] \quad (3)$$

სადაც, $\binom{n+1}{2}; \binom{n}{2}; \binom{n}{2}+1$ - ცდის რიგითი ნომერია.

ექსპერიმენტის შედეგებიდან მკვეთრად გამოკვეთილი დაკვირვების გამოსაყოფად გამოყენებული იქნა კრიტერიუმი (4).

ამონაკრეფის შემთხვევითობა გამართლებულია, თუ სრულდება პირობა:

$$l_{\varphi\beta} > l_{\beta\gamma}; \quad \tau_{\varphi\beta} < \tau_{\beta\gamma} \quad (4)$$

სადაც, $l_{\varphi\beta}$ – დადებითი და უარყოფითი სერიების რაოდენობაა;

$\tau_{\varphi\beta}$ – ყველაზე გრძელი სერიის ხანგრძლივობაა.

$$l_{\beta\gamma} = \left[\frac{1}{2} (n + 1 - 1.96\sqrt{n - 1}) \right]$$

$$\tau_{\beta\gamma} = [3.3 \ln(n + 1)]$$

მიღებული ექსპერიმენტის შედეგების დროში სტაბილურობა შემოწმდა დამოკიდებულებით (5).

$$r^2 = q^2 / \sigma^2 \quad (5)$$

სადაც,

$$q^2 = \frac{1}{2(n-1)} \sum_i^n (x_{i+1} - x_i)^2$$

σ^2 - ამონაკრეფის საშუალო კვადრატული გადახრაა.

დაკვირვებათა შედეგების დამუშავების შედეგად მივიღეთ:

ა) ერთგვაროვნებაზე

$$t_{\varphi\beta} = \frac{|x_{\partial\varphi\beta} - \bar{x}|}{\sigma} \quad (6)$$

სადაც,

$$\bar{x} = \frac{1}{n} \sum_{i=1}^n x_i$$

$$\sigma^2 = \frac{1}{n-1} \sum_{i=1}^n (x_i - \bar{x})^2$$

n - ცდის რაოდენობაა (ექსპერიმენტით მიღებული ცდების რაოდენობა);

მონაცემების (ცხრილი 3) დამუშავების შედეგები მოყვანილია ცხრილში 5.

ცხრილი 5.

ექსპერიმენტული შედეგების დამუშავება

№	x_i	ერთგვაროვნებაზე		დროში სტაბილურობაზე		შემთხვევითობაზე
		$x_i - \bar{x}$	$(x_i - \bar{x})^2$	$x_{i+1} - x_i$	$(x_{i+1} - x_i)^2$	
1	5.536359	2,6	6,76	-5,45	29,7	+
2	0.085672	-2,84	8,06	6,32	39,9	-
3	6.398141	3,47	12,04	2,14	4,58	+
4	8.538766	5,61	31,47	-5,14	26,42	+
5	3.404011	0,47	0,22	-1,24	1,54	-
6	2.158866	-0,77	0,59	-1,91	3,65	-
7	0.248033	-2,68	7,18	0,28	0,078	-
8	0.533873	-2,4	5,76	-0,34	0,11	-
9	0.189125	-2,74	7,51	1,97	3,88	-
10	2.158866	-0,77	0,59	3,13	9,797	-
11	5.288022	2,36	5,57	-5,08	25,81	+
12	0.214044	-2,7	7,4	1,59	2,53	-
13	1.799132	-1,13	1,28	4,38	19,18	-
14	6.184054	3,25	10,56	-5,86	34,34	+
15	0.321177	-2,61	6,81	4,9	24	-
16	5.218014	2,28	5,2	-2,5	6,25	+
17	2.725771	-0,2	0,04	0,33	0,11	-
18	2.39441	-0,54	0,29	-1,66	2,75	-
19	0.730665	-2,2	4,84	5,95	35,4	-
20	6.679236	3,75	14,06	-6,27	39,3	+
21	0.406367	-2,53	6,4	2,24	5,02	-
22	2.652356	-0,28	0,078	0,26	0,07	-
23	2.906083	-0,02	0,0004	-1,36	1,85	-
24	1.550916	-1,38	1,904	1,45	2,1	-
25	2.997959	0,068	0,0046	1,81	3,28	-
26	4.814225	1,88	3,53			+

$$\Sigma 76,1$$

$$\Sigma 148,15$$

$$\Sigma 321,65$$

x_i ცდების მნიშვნელობებია.

$$\bar{x} = 2,93; \sigma^2 = 5,93; \sigma = 2,43;$$

$$\max t_{\varphi\vartheta} = \frac{8,54-2,93}{2,43} = 2,3;$$

$$\min t_{\varphi\vartheta} = \frac{0,086-2,93}{2,43} = 1,17;$$

$$t_{\varphi\vartheta} = 2,3 > t_{\beta\gamma} = 1,113;$$

$$t_{\varphi\vartheta} = 1,17 > t_{\beta\gamma} = 1,113$$

ამონაკრეფი ერთგვაროვანია.

ბ) დროში სტაბილურობაზე

$$\bar{x} = 2,93; \quad \sigma^2 = 5,93; \quad q^2 = 12,87; \quad r^2 = 2,17$$

სარწმუნოების შემთხვევაში $p = 0,001$, $r_{\beta\beta}^2 = 0,482$, $r_{\varphi\beta}^2 = 2,17 > r_{\beta\beta}^2 = 0,482$

ამონაკრეფი სტაბილურია დროში.

გ) შემთხვევითობისათვის რადგან $n=26$ მედიანა განისაზღვრა ფორმულით
(3)

$$x_{\beta\varphi} = \frac{1}{2}[0,652 + 2,39] = 1,52$$

$$l_{\beta\beta} = \left[\frac{1}{2}(26 + 1 - 1.96\sqrt{26 - 1}) \right] = 7,6 \quad l_{\varphi\beta} = 13;$$

$$\tau_{\beta\beta} = [3.3\ln(26 + 1)] = 10,9; \quad \tau_{\varphi\beta} = 6.$$

რადგან პირობა (4) სრულდება ამონაკრეფი შემთხვევითა და სტოქასტურად დამოუკიდებელი.

ანგარიშმა აჩვენა, რომ ექსპერიმენტის შედეგები ერთგვაროვანია, შემთხვევითა და დროში სტაბილურია. შესაბამისად, ექსპერიმენტით მიღებული და ფორმულით გაანგარიშებული მონაცემების შეფასება შეიძლება პირსონის კრიტერიუმით.

ინტერვალებში მოხვედრილი თეორიული სიხშირეები გამოითვლება ფორმულით:

$$n_j = \frac{n\Delta x}{\sigma\sqrt{2\pi}} e^{-\frac{(x_j - \bar{x}_j)^2}{2\sigma^2}} \quad (7)$$

სადაც:

x_j - ინტერვალის შუალედური მნიშვნელობაა;

\bar{x}_j - დაკვირვების შედეგად მიღებულ რიცხვით მნიშვნელობათა აწონილი საშუალო;

σ - იგივე სიდიდის საშუალო კვადრატული გადახრა;

Δx - ინტერვალის სიგრძე;

n - შემთხვევათა რიცხვის (ექსპერიმენტიდან მიღებული წერტილების რაოდენობა).

\bar{x}_j გამოითვლება ფორმულით:

$$\bar{x}_j = \frac{\sum_{j=1}^m n_j x_j}{\sum_{j=1}^m n_j} \quad (8)$$

სადაც, m - ინტერვალთა რაოდენობაა.

როგორც ცნობილია

$$\sigma = \sqrt{\frac{\sum_{j=1}^m n_j (x_j - \bar{x}_j)^2}{\sum_{j=1}^m n_j}} \quad (9)$$

გამოთვლის სიმარტივის მიზნით ვსარგებლობთ აღნიშვნით

$$\varphi(t) = \frac{1}{\sqrt{2\pi}} \cdot e^{-\frac{t^2}{2}} \quad (10)$$

სადაც,

$$t = \frac{x_j - \bar{x}_j}{\sigma} \quad (11)$$

და ნორმალური განაწილების ფუნქციის ცხრილით.

ცხრილი 6.

თანადობის კრიტერიუმის χ^2 საანგარიშო ცხრილი

ინტერვალების №	ინტერვალებისსაზღვრები	ემპირიულისიხშირი n_j	ინტერვალებისშუალედური მიშვნეულბარი x_j	$t = \frac{x_j - \bar{x}_j}{\sigma}$	$\varphi(t)$	თეორიული სიხშირე n_j'	$\chi^2 = \frac{(n_j - n_j')^2}{n_j}$
1	-8; -6	1	-7; 7	-1,89986	0,06565	1	0,07148
2	-6; -4	3	-5, -15	-1,37437	0,155186	2	0,536059
3	-4; -2	4	-3, 12	-0,84887	0,278321	3	0,199794
4	-2; 0	3	-1, -3	-0,32338	0,378715	4	0,501362
5	0; 2	8	1, 8	0,202113	0,390976	4	1,653249
6	2; 4	3	3, 9	0,727607	0,306239	3	0,058126
7	4; 6	2	5, 10	1,253101	0,181988	2	0,000479
8	6; 8	1	7, 7	1,778595	0,082053	1	0,007105
9	8; 10	1	9, 9	2,304088	0,028069	0	0,471633
$\Sigma 3,499287$							

თავისუფლების ხარისხი იანგარიშება ფორმულით

$$S = m - r - 1 \quad (12)$$

სადაც,

m - ინტერვალების რაოდენობაა;

r - განაწილების კანონში მონაწილე პარამეტრების რიცხვი.

თავისუფლების ხარისხი $S = 8$ და მნიშვნელობების დონის $\alpha=0,05$ -ის მიხედვით დგინდება, რომ $\chi^2_{0,05} = 15,507$, რაც გაცილებით მეტია მიღებულ ჯამურ მნიშვნელობაზე $15,507 > 3,499$ (ცხრილი 6).

ექსპერიმენტის შედეგებში გოგირდეტონის სიმტკიცის დამოკიდებულება მასში შემავალი გოგირდისა და მინერალური მტვრის თანაფარდობაზე ასევე შეიძლება აღიწეროს განტოლებით

$$y = a_1 \cdot x^{a_2} \cdot e^{a_3 x} \quad (13)$$

იმის გამო, რომ გოგირდეტონს მინერალური მტვრის დამატების გარეშეც აქვს გარკვეული სიმტკიცე, გოგირდისა და მტვრის ნებისმიერი თანაფარდობის პირობებში ბეტონის სიმტკიცე ნულის ტოლი ვერ იქნება. ამიტომ განტოლებაში გაჩნდა დამატებითი პარამეტრი და განტოლებამ მიიღო სახე

$$y = a_1 \cdot (x + a_4)^{a_2} \cdot e^{a_3(x+a_4)} \quad (14)$$

გამოთვლების გასამარტივებლად მოცემული დამოკიდებულების გამომსახველი ფუნქცია გალოგარითმდა (ცხრილი 3). საბოლოოდ, კი გოგირდეტონის სიმტკიცის დამოკიდებულება მასში შემავალი გოგირდისა და მინერალური მტვრის თანაფარდობაზე აღიწერა განტოლებით (15).

$$\lg y = a_1 \cdot (-\lg x + a_4)^{a_2} \cdot e^{a_3(-\lg x + a_4)} \quad (15)$$

სადაც y - გოგირდეტონის სიმტკიცე კუმშვაზე, მპა;

x - გოგირდეტონში არსებული გოგირდისა და მინერალური მტვრის თანაფარდობა;

ლოგარითმულ განტოლებაში შემავალი კოეფიციენტები ($\alpha_1=2,8607$, $\alpha_2=0,0337$, $\alpha_3=-0,248$, $\alpha_4=-0,16526$) ისევე, როგორც წრფივი განტოლების შემთხვევაში ნაპოვნია პროგრამა Mathcad-ის 12 ვერსიის, ფუნქცია genfit-ის უმცირეს კვადრატთა მეთოდით.

ამ ფუნქციის მეშვეობით აგებული ცდომილებათა გრაფიკი (ნახ.3) გვიჩვენებს, რომ მიღებული კოეფიციენტების მნიშვნელობებისათვის მაქსიმალური აბსოლუტური ცდომილება შეადგენს 0,06მპა-ს, რაც არ

აღემატება 5-10%, რაც სავსებით დასაშვებია საინჟინრო-ტექნოლოგიური პროცესებისათვის.

დაკვირვების შედეგები, რომლებიც მიღებული იქნა გოგირდბეტონის სიმტკიცის გოგირდისა და მტვრის თანაფარდობაზე დამოკიდებულების დასადგენად შემოწმდა ერთგვაროვნებაზე, ამონაკრებთა შემთხვევითობისა და დროში სტაბილურობაზე. რომელმაც გვიჩვენა, რომ ექსპერიმენტის შედეგები ერთგვაროვანია, შემთხვევითია და დროში სტაბილურია. შესაბამისად, ექსპერიმენტით მიღებული დაფორმულით გაანგარიშებული მონაცემების შეფასდა პირსონის კრიტერიუმით.

ანგარიშმა აჩვენა, რომ $S = 7$ თავისუფლების ხარისხისას და მნიშვნელობის დონის $\alpha=0,05$ -ის მიხედვით დგინდება, რომ $\chi^2_{0,05} = 14,067$, რაც გაცილებით მეტია მიღებულ ჯამურ მნიშვნელობაზე $14,067 > 5,26$. ეს კი ნიშნავს, რომ მიღებული გოგირდბეტონის სიმტკიცის დამოკიდებულება გოგირდისა და მტვრის თანაფარდობაზე 90%-ზე მეტი საიმედოობით აღწერს მიმდინარე ტექნოლოგიურ პროცესს. მაქსიმალური ცდომილება კი არ აღემატება 5-10%-ს.

გოგირდბეტონის ზემოთ მოყვანილი განსაკუთრებული თვისებების ასევე მონაცემების (სწრაფი გამყარება და გამყარებისთანავე მაღალი სიმტკიცე, დაბალი წყალშედწევადობა, ყინვამედეგობა, წყალუჟონადობა, კოროზია მედეგობა, ხელმეორედ გადამუშავების შესაძლებლობა) გათვალისწინებით გოგირდბეტონის შემადგენლობის შერჩევა, გოგირდის შემკვრელზე ისეთი კომპოზიციის შექმნის პირობიდან ხდება, რომელსაც მაღალი მოლეკულური სიმტკიცის გოგირდის პოლიმერული მოდიფიკაციის წარმოქმნის უნარი ექნება. ამავე დროს ეკონომიკური მოსაზრებიდან გამომდინარე გოგირდბეტონში გამოყენებული მასალა იაფი და ხელმისაწვდომი უნდა იყოს. ამიტომ შემადგენლობის შერჩევისას არჩევანი გაკეთდა იმავე შემავსებლებზე, რაც ცემენტიან ბეტონს აქვს: ხრეში, ღორლი და ქვიშის ნარევი.

გოგირდი (S) გამოიყენებოდა გრანულირებული, მოყვითალო ლიმონისფერი, მოცულობითი წონით $\gamma_0=1000\text{გ/მ}^3$. მძიმე გოგირდბეტონში

აუცილებელ წვრილდისპერსულ დანამატად გამოვიყენე მინერალური ბაზალტის ქვის მტვერი. მძიმე და მსუბუქ შემვსებზე დამზადებული გოგირდბეტონის შედგენილობები მოცემულია ცხრილში 7 და 8. გოგირდბეტონის დამზადება წარმოებდა $160-180^{\circ}$ C-მდე გაცხელებული გამდნარი გოგირდის შენადნობის შერევით ამავე ტემპერატურამდე გაცხელებულ შემვსებებთან. ფორმებში ჩაწყობილი ნარევის შემკვრივება დატვირთვის ქვეშ ვიბრირებით ხდებოდა. გოგირდბეტონის სიმტკიცის მახასიათებლები მოყვანილია ცხრილში 9. საიდანაც ჩანს, რომ როგორც მძიმე ისე მსუბუქი გოგირდბეტონის სიმტკიცე გაჭიმვაზე ღუნვისას დაახლოებით 1,5-ჯერ აღემატება იმავე კლასის ცემენტის ბეტონის სიმტკიცის მაჩვენებლებს, რაც გოგირდბეტონის მაღალ სტრუქტურულ სიმტკიცეზე მეტყველებს.

ცხრილი 7

მძიმე შემვსებზე დამზადებული გოგირდბეტონის შედგენილობა

შედგენილობა №	მასალების დანახარჯები 1მ³ ნარევზე					ნარევის შედგენილობის ფარდობითი მასური დამოკიდებულება
	S	ქ3.0-5	ლ5-10	ლ10-20	მტვ.	
1	340	838	363	844	-	$S:ქ3:ლ5-10:ლ10-20 =$ $=1:2,46:1,1:2,48$
2	347	584	1122	-	347	$S:ქ3:ლ5-10: მტვ. =$ $=1:1,68:3,23:1$
3	420	515	1173	-	240	$S:ქ3:ლ5-10:$ $:მტვ.=1:1,23:2,8:0,57$
4	544	543	1017	-	240	$S:ქ3:ლ5-10=1:1:1,87:0,44$
5	504	566	352	705	252	$S:ქ3:ლ5-10:ლ10-$ $20:მტვ.=1:1,12:0,7;1,4:0,5$

ცხრილი 8.

ფორიან შემვსებზე დამზადებული გოგირდბეტონის შედგენილობა

შედგენილობა №	მასალების დანახარჯები 1მ³ ნარევზე					$\gamma_0,$ $\text{კგ}/\text{მ}^3$	ნარევის შედგენილობის ფარდობითი მასური დამოკიდებულება
	S	ქ3.0-5	ლ5-10	ლ10-20	მტვ		
1	737	383	480	-	-	1600	$S:ქ3:ლ5-10=1:0,52:0,65$
2	976	674	400	-	-	2030	$S:ქ3:ლ5-10=1:0,69:0,41$
3	875	729	187,5	250	-	2050	$S:ქ3:ლ5-10:ლ10-20 =$ $=1:0,83:0,21:0,29$
4	266	480	604	-	205	1555	$S:ქ3:ლ5-10 :$ $:მტვ.=1,8:2,27:0,77$

ცხრილი 9.
გოგირდბეტონის სიმტკიცის მახასიათებლები

ბეტონის სახე და ნიმუშის სერია	R_b , კგ/სმ ²	R_m , კგ/სმ ²	R_φ , კგ/სმ ²
მძიმე გოგირდბეტონი	330	305	105,3
მსუბუქი გოგირდბეტონი	335	350	77,4

ამავე თავში მოყვანილია მძიმე და მსუბუქი გოგირდბეტონის კვლევები განმეორებით მკუმშავ მცირეციკლურ დატვირთვებზე. გოგირდბეტონის მცირეციკლურ და განმეორებით მკუმშავ დატვირთვაზე გამოკვლევის ექსპერიმენტში მიღებული შედეგები მოყვანილია ცხრილში 10.

ციკლური დატვირთვებისას დრეკადი დეფორმაციების მოდულის ცვლილების გამოკვლევამ დატვირთვების ციკლის რაოდენობაზე გვიჩვენა, რომ გოგირდბეტონის დეფორმაციის მოდულის ცვლილება იმავე კანონზომიერებას ექვემდებარება, რასაც ცემენტიანი ბეტონების დრეკადი დეფორმაციის მოდულის ცვლილება. ამასთან ერთად გოგირდბეტონის დრეკადი დეფორმაციის მოდულები მეტია ცემენტიანი ბეტონების დრეკადი დეფორმაციის მოდულების ნორმატიულ მაჩვენებელზე.

ექსპერიმენტები ჩატარდა იგივე მეთოდიკით, რომელიც ცემენტიანი ბეტონების ციკლური დატვირთვის დროს. ექსპერიმენტით დადგინდა, რომ ციკლური გამოცდების ჩატარების დროს ადგილი აქვს გოგირდბეტონის სიმტკიცის შემცირებას $22\text{--}25\%$ -ით იმ ნიმუშებში, სადაც $\frac{\sigma}{R_m} > 0,9$, ანუ რომელთა ციკლური დატვირთვების სიდიდე უახლოვდებოდა მრღვევ ძალას. ხოლო, როცა $\frac{\sigma}{R_m} = 0.86$ -ს დროს გოგირდოვანი ბეტონისათვის სიმტკიცის შემცირებას 6%-ის ტოლია. დანარჩენ შემთხვევებში სიმტკიცის შემცირებას ადგილი არ ჰქონია. რაც გოგირდბეტონის საკმარის გამძლეობაზე მიგვითითებს მცირე ციკლური მკუმშავი დატვირთვებისას.

**მცირეციკლურ მკუმშავ დატვირთვაზე გამოცდის შედეგები მსუბუქი
გოგირდბეტონის ნიმუშების მაგალითზე**

დატვირთვა $P, \text{კგძ}$	საშუალო დეფორმაციები		პუასონის კოეფიციენტი $\nu = E_{\text{გან}} / E_{\text{გრ}}$	დრეკადობის მოდული	
	გრძივი $E_{\text{გრ}} \cdot 10^{-5}$	განივი $E_{\text{გან}} \cdot 10^{-5}$		$E^{\delta}_{\text{გრ}} \cdot 10^{-3},$ კგძ/სმ ²	$E^{\delta}_{\text{გან}} \cdot 10^{-3},$ კგძ/სმ ²
300	0,0	0,0	0,00	0	0
1200	17,5	-5,5	-0,31	429	-41250
2400	48,0	-9,5	-0,20	313	-142500
3600	72,5	-15,5	-0,21	310	-348750
4600	119,0	-15,5	-0,13	242	-445625
3600	91,5	-14,5	-0,16	246	-326250
2400	62,5	-4,5	-0,07	240	-67500
1200	26,0	-1,0	-0,04	288	-76500
300	5,5	2,0	0,36	341	3750

მეორე ციკლზე გამჭოლი ბზარი სიმაღლის $\frac{3}{4}$ -ზე $P=3600 \text{კგძ}=225 \text{კგძ/სმ}^2$;
რღვევა მეოცე ციკლზე $P=4600 \text{კგძ}=287,5 \times 0,85=244 \text{კგძ/სმ}^2$;

მთლიანობაში გამოკვლევებმა გოგირდბეტონის საკმაოდ საიმედო
მუშაობა გვაჩვენა მცირეციკლური მკუმშავი დატვირთვების დროს.

ამავე თავში შესწავლილია გოგირდბეტონის გამოყენების
შესაძლებლობა ორშრიანი საფარის ქვედა შრის მოსაწყობად.
გოგირდბეტონის სიმტკიცის მაღალი მაჩვენებლების გათვალისწინებით
შესწავლილი იქნა ორშრიანი სამოსის მოწყობის ეფექტურობა ორი
შემთხვევისათვის: პირველი-ზედა ფენა ცემენტობეტონისაგან და ქვედა
მძიმე გოგირდბეტონისაგან; მეორე-ზედა შრე ცემენტიანი ბეტონისაგან,
ქვედა მსუბუქ ფოროვან შემვსებზე (ახალქალაქის ვულკანურ წილაზე)
დამზადებული გოგირდბეტონისაგან. ცდები მზადდებოდა $10 \times 10 \times 40 \text{სმ}$
ძელაკების ღუნვაზე გამოცდით ძალის მოდების სამწერტილიანი სქემით,
ნიმუშების გრძივი განლაგებისას ცემენტიანი ბეტონისა და გოგირდბეტონის
შრეების სისქე კვეთის სიმაღლეში $1:0; 2:1; 1:1; 1:2; 0:1$ შეადგენდა. ცემენტის
ბეტონის შრის ფორმაში ჩაწყობა გოგირდიანი ბეტონის შრის გაცივების
შემდეგ წარმოებდა. ორფენიანი ნიმუშების გამოცდის შედეგები ქვედა
ფენით მძიმე გოგირდბეტონისაგან მოყვანილია და ქვედა ფენით მსუბუქი
გოგირდბეტონისაგან ცხრილში 11.

მიღებული შედეგებიდან ჩანს, რომ ორშრიანი სამოსის ქვედა შრეში გოგირდბეტონის გამოყენებისას, მისი სიმტკიცე საგრძნობლად აღემატება ცემენტის ბეტონის ერთფენოვანი ნიმუშის გაჭიმვის სიმტკიცეს ღუნვისას. გამოცდილებამ აჩვენა, რომ მსუბუქ გოგირდბეტონში მინერალური (ქვის) მტვრის გამოყენება დადებით ზეგავლენას ახდენს, გარდა ამისა კვლევების დადებითი შედეგებისას, მიწისქვეშა, წყალქვეშა, ნაპირსამაგრი, საგზაო და სამოედნო სამშენებლო სამუშაოების მასშტაბების გათვალისწინებით, საკმაოდ ეფექტურად გადაიჭრება ასეთი ტიპის სამრეწველო ნარჩენების უტილიზაციის საკითხი.

ცხრილი 11.

**ორფენიანი, 10X10X40სმ ზომის ნიმუშის გაჭიმვაზე ღუნვით
გამოცდის შედეგები**

ორფენიანი ნიმუში მძიმე გოგირდბეტონის ქვედა ფენით			ორფენიანი ნიმუში მსუბუქი გოგირდბეტონის ქვედა ფენით		
ცემენტბეტონის ზედა შრის სისქე, სმ და ფენათა დამოკიდება	მძიმე გოგირდბეტონის ქვედა შრის სისქე, სმ და ფენათა დამოკიდება	ელემენტის სიმტკიცე გაჭიმვაზე ღუნვისას, P_{n} , კგ/სმ ²	ცემენტბეტონის ზედა ფენის სისქე, სმ და ფენათა დამოკიდება	მსუბუქი გოგირდბეტ ონის ქვედა ფენის სისქე, სმ და ფენათა დამოკიდება	ელემენტის სიმტკიცე გაჭიმვაზე ღუნვისას, P_{n} , კგ/სმ ²
10(1:0)	0(0:1)	32,2	10(1:0)	0(0:1)	32,2
6,6(2:1)	3,3(1:2)	50,7	6,6(2:1)	3,3(1:2)	44,6
5(1:1)	5(1:1)	60,6	5(1:1)	5(1:1)	48,3
3,3(1:2)	6,6(2:1)	35,6	3,3(1:2)	6,6(2:1)	50,5
0(0:1)	10(1:0)	51,5	0(0:1)	10(1:0)	72

გამოკვლეულია, როგორც მძიმე ისე მსუბუქ ფორიან შემვსებზე დამზადებული გოგირდბეტონის ფიზიკურ-მექანიკური თვისებები. დასაბუთებულია მსუბუქი და მძიმე გოგირდბეტონის უპირატესობა აგრესიულ გარემოში ჩვეულებრივ პორტლანდცემენტზე დამზადებულ ბეტონთან შედარებით. გოგირდბეტონის თვისებებიდან გამომდინარე დადგენილია მისი გამოყენების არეალი.

გამოკვლეულია, როგორც მძიმე ისე მსუბუქ ფორიან შემვსებზე დამზადებული პოლიმერლეჩობეტონის ფიზიკურ-მექანიკური და თვისებები ხანმედეგობა (წყალშთანთქმადობა, წყალმედეგობა, ცვეთადობა,)

და აგრესიული გარემოს გავლენა პოლიმერლეჩობეტონის სიმტკიცეზე (კოროზიამედეგობა). დასაბუთებულია მსუბუქი და მძიმე პოლიმერლეჩობეტონის უპირატესობა აგრესიულ გარემოში ჩვეულებრივ პორტლანდცემენტზე დამზადებულ ბეტონთან შედარებით.

მსუბუქი ბეტონი ოკამის საბადოს ფორიან შემვსებზე ბუნებრივ მდგომარეობაში ხასიათდება მაღალი წყალშთანთქმადობით (საკუთარი მასის 18-20%): პოლიმერლეჩობეტონის წყალშთანთქმადობის გამოსაკვლევად ჩატარდა ექსპერიმენტები $10 \times 10 \times 10$ სმ ზომების კუბებზე დადგენილი ნორმის მიხედვით. საცდელი ნიმუშები გამოიცადა დაორთქვლიდან მეორე დღეს. მიღებული შედეგები მოცემულია ცხრილში 12. ცხრილის ანალიზი გვიჩვენებს, რომ პოლიმერლეჩობეტონში, როცა პოლიმერად გამოიყენებოდა 40% ეპოქსიდის ფისი და 60% ბაკელიტის ლაქი ცოტათი მეტია 5%-ზე. მაგრამ თუ გავითვალისწინებთ იმას, რომ ნიმუშების გამოცდა მოხდა თბოტენიანი დამუშავებიდან მეორე დღეს და არა რაღაც დროის შემდეგ, შეგვიძლია ვივარაუდოთ, რომ პოლიმერლეჩობეტონის წყალშთანთქმადობა დროთა განმავლობაში იქნება გაცილებით ნაკლები და არა ზღვრულად დასაშვები.

ცხრილი 12.

პოლიმერლეჩობეტონის წყალშთანთქმადობის კვლევა

პოლიმერლეჩობეტონი	ბეტონის სახე	ნიმუშისნ ს მ ა ს ა , გ რ	წყალშთანთქმადობა, დღე-ლამეში						გამოშრალი მუდმივ მასამდე, გ რ	წყალშთანთქმადობა ს კოეფიციენტი, %	
			0	1	2	3	4	5			
40% ეპოქსიდის ფისი, 60% ბაკელიტის ლაქი	1	530,59	562,26	564,43	560,78	566,02	566,02	523,0	7,9		
		529,54	558,34	559,67	558,8	561,2	561,2	522,02	7,48		
		530	557,5	558,2	591,51	559,5	560,0	522,5	7,2		

შენახვის პირობები პოლიმერლეჩობეტონის სიმტკიცეზე და დეფორმაციულობაზე მხოლოდ გამყარების სტადიაში (1-2 თვის ასაკში) ახდენს მნიშვნელოვან გავლენას. პოლიმერლეჩობეტონის შენახვის უკეთესი პირობაა ბუნებრივად მშრალი გარემო, ხოლო ცუდია წყალში შენახვა (რადგან წყალი ხელს უშლის პოლიმერის გამყარებას). კომბინირებული შენახვა (4 თვე წყალში და 3 თვე ბუნებრივ-მშრალ გარემოში) სიმტკიცის ზრდას იწვევს. პოლიმერლეჩობეტონის შემვსების სიმტკიცე არსებით გავლენას არ ახდენს პოლიმერლეჩობეტონის საბოლოო სიმტკიცეზე. ჩვეულებრივი მძიმე ბეტონისა და მსუბუქი პოლიმერლეჩობეტონის სიმტკიცეებს შორის სხვაობა უმნიშვნელოა.

ცნობილია, რომ მასალა ითვლება წყალმედეგად იმ შემთხვევაში, თუ მისი წყალმედეგობის ან დარბილების კოეფიციენტი მეტია 0,9-ზე. რადგან გამოცდილი ნიმუშების წყალმედეგობის კოეფიციენტი მეტია 0,9-ზე, შეგვიძლია დავასკვნათ, რომ გამოკვლეული ბეტონი წყალმედეგია. მიღებული შედეგები მოცემულია ცხრილში 13.

ცხრილი 13.

მსუბუქი ბეტონის პოლიმერლეჩო ბეტონის წყალმედეგობის კვლევა

ბეტონის სახე		სიმტკიცის ზღვარი კუმშვაზე, R, კგმ/სმ ²								კულტურული წყალმედეგობის კოეფიციენტი	
		ნიმუშები 50 - ციკლიანი წყალგაჟღენთვა- გამოშრობით				საკონტროლო ნიმუშები					
		R ₁	R ₂	R ₃	R _{საშ}	R ₁	R ₂	R ₃	R _{საშ}		
პოლიმერლე ჩობონი	40% ეპოქსიდი ს ფისი, 60% ბაკელიტი ს ლაქი	311	306	315	311	318	310	315	314	0,99	

პოლიმერლეჩობეტონის კოროზია მედეგობის კვლევისათვის ბეტონის ნიმუშები მოვათავსეთ ორ სხვადასხვა აგრესიულ გარემოში. გამოკვლევებმა აჩვენა, რომ 40% ეპოქსიდის ფისის და 60% ბაკელიტის ლაქის ნარევით დამზადებულ პოლიმერლეჩობეტონის კოროზიამედეგობის კოეფიციენტი

ზღვის წყლებისა და აგრესიული გრუნტის წყლების გარემოში ყოფნის შემდეგ 0,99 -1.02 აქვს და ის გაცილებით მეტია 0,9. შესაბამისად შეიძლება ვთქვათ, რომ მოცემული პოლმერლეჩობეტონი მედეგია აგრესიული გარემოს მიმართ.

პოლიმერლეჩობეტონის ცვეთადობაზე გამოცდის შედეგები მოყვანილია ცხრილიში 14. მათი ანალიზიდან შეგვიძლია დავასკვნათ, რომ 40% ეპოქსიდის ფისით და 60% ბაკელიტის ლაქით მიღებულ პოლიმერლეჩობეტონს ცვეთადობის კოეფიციენტი იგივე აქვს, როგორც მძიმე ლითონებს. ამავე დროს, თუ გავითვალისწინებთ, რომ პოლიმერლე-ჩობეტონის ცვეთადობა განისაზღვრებოდა თბოტენიანი დამუშავებიდან მესამე დღეს, ხოლო პოლიმერლეჩობეტონის სიმტკიცე ინტენსიურად იზრდება დროში, შეგვიძლია დავასკვნათ, რომ აღნიშნული შედგენილობების პოლიმერლეჩობეტონი პასუხობს ცვეთადობის მოთხოვნებს.

ცხრილი 14.
პოლიმერლეჩობეტონის (40% ეპოქსიდის ფისით 60% ბაკელიტის ლაქით)
ცვეთადობის კვლევა

#	h ₁ , სმ	h ₂ , სმ	h ₃ , სმ	h ₄ , სმ	F, სმ ²	g, გრ	ციკლი	ცვეთადობის კოეფიციენტი, K _ც გრ/სმ ²
I	7,1	7,0	7,1	7,1	7,81X7,05=50,619	608	0	0,494
	6,85	6,95	6,95	6,95		596	I	
	6,85	6,90	6,90	6,85		590	II	
	6,75	6,80	6,85	6,82		586	III	
	6,70	6,75	6,80	6,80		583	IV	
II	7,00	6,90	7,10	7,00	7,1X6,95=49,345	605	0	0,466
	6,90	6,85	6,95	6,95		595	I	
	6,80	6,80	6,90	6,90		590	II	
	6,75	6,77	6,85	6,87		585	III	
	6,70	6,75	6,80	6,85		582	IV	
III	7,00	7,10	7,05	7,00	7,1X7,15=50,765	610	0	0,501
	6,90	6,98	6,90	6,85		592	I	
	6,85	6,90	6,85	6,80		589	II	
	6,80	6,85	6,80	6,75		585	III	
	6,77	6,80	6,80	6,70		583,5	IV	

ამავე თავში განხილულია ფერდოების გამაგრების რამდენიმე ვარიანტი. თუმცა უბნებზე, რომლის გრძივი დაფერდება 30⁰-ს აღემატება, წყლის ხარჯი მნიშვნელოვანია და მდებარეობს ხელოვნური წყლის ნაგებობასთან ახლოს, ფერდობის გამაგრება განხილული მეთოდებით შეიძლება არასაკმარისი აღმოჩნდეს. ასეთ შემთხვევებში, ან უფრო ციცაბო ფერდობებისა და სუსტი გრუნტების დროს ასაწყობი რკინაბეტონის ან ასფალტბეტონის ფილები გამოიყენება, რომლებიც წყალმოვარდნების, ტალღების და სხვა. დამანგრეველი მოქმედებისაგან ფერდოების დასაცავადაა გაანგარიშებული. დამუშავებულია ასაწყობი, მძიმე რკინაბეტონის ფერდოგასამაგრი კონსტრუქციები, რომლებიც აწყობის შედეგად პროფილირებულ უჯრედს ქმნის. იგი აუცილებლობის შემთხვევაში შეიძლება გრუნტით ამოივსოს და ბალახით ან ასფალტით დაიფაროს. თუმცა ეს კონსტრუქციები მძიმეა და ამიტომ ხელით მათი დამონტაჟება რთული და შრომატევადია. მათი უარყოფითი მხარეა აგრეთვე დაბალი ხანმედეგობა.

აღნიშნული ნაკლოვანებების აღმოსაფხვრელად, მძიმე ბეტონის ნაცვლად უმჯობესია პოლიმერლეჩობეტონის გამოყენება, რომელიც საშუალებას იძლევა 30-40%-ით შემსუბუქდეს კონსტრუქცია, ფიზიკურ-მექანიკური თვისებებით კი არ ჩამოუვარდეს მძიმე ბეტონისაგან დამზადებულ კონსტრუქციებს, იყოს ხანმედეგი და ამავე დროს ფოლადის ხარჯი 25%-ით შემცირდეს.

მესამე თავში – მოცემულია სამუშაოს საბოლოო დასკვნები და რეკომენდაციები. აგრესიული გარემოს ზემოქმედებისაგან ბეტონის დაცვის დღეს არსებული ღონისძიებები ძვირადღირებული და არასაკმარისია. ამიტომ შავიზღვისპირეთის კლიმატურ პირობებში ბეტონის კონსტრუქციების დაცვის ერთ-ერთ საშუალებად ბეტონში შემკვრელის სახით თხევადი გოგირდის გამოყენება მიგვაჩნია. ცემენტიან ბეტონთან შედარებით გოგირდიან ბეტონს რიგი განსაკუთრებული თვისებები გააჩნია. ისეთები როგორიცაა: დაბალი წყალშეღწევადობა, წყალუჟონადობა, მაღალი სიმტკიცის სწრაფად მიღწევა და შენარჩუნება, კოროზია მედეგობა.

შავიზღვისპირეთის აგრესიული გარემოს შესაბამისი ბეტონის მისაღებად ჩატარებული კვლევების შედეგად მიღებულია:

1. ოპტიმალური შემადგენლობის მძიმე და მსუბუქ ფორიან, ბუნებრივ შემვსებზე დამზადებული გოგირდიანი ბეტონები, რომელთა სიმტკიცის მახასიათებლები სრულად აკმაყოფილებენ აგრესიული გარემოს მიმართ მდგრადი ბეტონებისადმი CHиП 3.04.03.85-ით წაყენებულ მოთხოვნებს, რომლებიც შენობების საძირკვლის ფილაში ან საგზაო მშენებლობაში, გრუნტის წყლების პირობებში ორფენიანი საფარის ქვედა ფენაში გამოიყენება.

2. როგორც მძიმე, ისე მსუბუქი გოგირდბეტონის მახასიათებლები გაჭიმვაზე ღუნვისას 1,5–ჯერ აჭარბებენ იგივე კლასის ცემენტიანი ბეტონების სიმტკიცის მახასიათებლებს, რაც გოგირდიანი ბეტონების მაღალ სტრუქტურულ სიმტკიცეზე მეტყველებს.

3. გოგირდბეტონის კიდევ ერთ განსაკუთრებულ თვისებას წარმოადგენს მისი გაცივებისთანავე სიმტკიცის ზღვრის მიღწევა. ამ თვისების გამო იგი წარმატებით შეგვიძლია გამოვიყენოთ მეწყერების და წყალმოვარდნების დროს ნაპირსამაგრ სამუშაოებში.

4. იმის გამო, რომ გოგირდის შემკვრელი თვისება იცვლება მისი ტემპერატურის ცვლასთან ერთად, წუნდებული გოგირდბეტონის კონსტრუქციები შეიძლება დავამტვრიოთ, გავაცხელოთ და ხელახლა დავამზადოთ კონსტრუქციები. ამით თავიდან ავიცილებთ ზედმეტ ხარჯებს და გარემოსაც დავიცავთ სამშენებლო ნაგვისაგან.

5. დამუშავებულია მაღალი სიმტკიცის, მცირე დეფორმაციული და წყალშეუღწევი პოლიმერული დანამატით დაფარული ფორიან შემვსებზე დამზადებული კონსტრუქციული მსუბუქი ბეტონი-პოლიმერლეჩობეტონი (ვ. ბალავაძე, მ. ლორთქიფანიძე „ბეტონის ნარევის დამზადების წესი“ გამოგონება № 4661986 1978წ.), რომელსაც გააჩნია მცირე მასა, მაღალი სიმტკიცე, წყალშეუღწევადობა და ზღვრული ჭიმვადობა, ამიტომ მისი

გამოყენება მძიმე ბეტონის მსგავსად შესაძლებელია საპასუხისმგებლო ნაკეთობებსა და კონსტრუქციებში (მათ შორის წინასწარ დაძაბულშიც).

6. ექსპერიმენტით დადგინდა, რომ ადგილობრივ მსუბუქ შემცვებზე დამზადებული მსუბუქი პოლიმერლეჩობეტონის (მოცულობითი მასით 1200-1800 კგ/მ³) კუმშვაზე სიმტკიცემ მიაღწია 500 კგმ/სმ²-ზე და მეტს. დადგინდა, რომ შესაბამის მსუბუქ ბეტონებთან შედარებით პოლიმერლეჩობეტონებს გააჩნიათ 2-2,5-ჯერ მეტი სიმტკიცის ზღვარი გაჭიმვაზე, კუმშვაზე და ღუნვაზე, 2-ჯერ მეტი კუმშვადობა და ჭიმვადობა, გაცილებით ნაკლები ცოცვადობა და ჯდენა, ამავე დროს ერთნაირი დატვირთვების დროს პოლიმერლეჩობეტონის ჭიმვადობა და კუმშვადობა 2-ჯერ ნაკლებია შესაბამის მსუბუქ ბეტონებთან შედარებით.

7.პოლიმერლეჩობეტონის მოცულობითი მასით 1200-1800კგ/სმ³ მნიშვნელოვანი თვისებაა მისი მაღალი ხანმედეგობა. ჩატარებული ცდებით დადგინდა, რომ პოლიმერლეჩობეტონი აკმაყოფილებს სახსტანდარტის მიერ წაყენებულ მოთხოვნებს წყალმედეგობაზე, წყალშთანთქმაზე, წყალშეღწევადობაზე, კოროზიამედეგობაზე, აგრესიულ გარემოსთან მედეგობაზე.

8.პოლიმერლეჩობეტონის ნაპირგამმაგრებელი, ფერდოგამმაგრებელი კონსტრუქციები შესაბამის მძიმე კონსტრუქციებთან შედარებით გამოირჩევან სიმსუბუქით, ხანმედეგობით, სიმტკიცითა და შავიზღვისპირეთის აგრესიული გარემოს მიმართ მედეგობით.

9.ტექნიკურ-ეკონომიკური გაანგარიშებით დადგენილია გოგირდებეტონის და პოლიმერლეჩობეტონის კონსტრუქციების ეკონომიკური სიიაფე, რომელიც მიიღება ერთის მხრივ ცემენტის, მეორეს მხრივ კი ფოლადის ეკონომიით და ხანმედეგობის მნიშვნელოვანი გაზრდის ხარჯზე.

დისერტაციის ძირითადი დებულებები მოცემულია შემდეგ შრომებში:

1. მ.ლორთქიფანიძე, ვ.ვერბიცაია, თ.ჯოჯუა, თ.თურმანიძე, ნ.დონდოლაძე, საქართველოს შავიზღვისპირეთის კლიმატის დახასიათება და მისი გავლენა რკინაბეტონის ატმოსფერულ კოროზიაზე, ენერგია 3(51), თბილისი, 2009;
2. ნ. დონდოლაძე, გარემოს დაცვა საწარმოო ნარჩენებისაგან (პროგრამა და მოხსენების მასალები), საერთაშორისო საზაფხულო სკოლა „ეკოლოგია და გარემოს დაცვა“- 2009;
3. Z.Megrelishvili, V.Loladze, M.Lordkipanidze, N.Abzhandadze, T. Jojua, N.Dondoladze, Technologic Decision of Using Sulfur Concrete in Subsurface and Deep Constructions and Structures and in Lower Layer of Road and Airport Paving, Binternational conference & Exhibition, Batumi-Spring-2010 May 7-9;
4. ზ.მეგრელიშვილი, ნინო დონდოლაძე, ნანა დონდოლაძე, ბუნებრივი რესურსების რაციონალური გამოყენების ეკონომიკური ასპექტები, შრომები კრებულში ”საერთაშორისო სამეცნიერო კონფერენციადიდაჭარობა - 2010“ 30-31 ოქტომბერი, ხულო, ხიჭაური;
5. ლ. უგულავა, ნ. დონდოლაძე, ზ.მეგრელიშვილი, ანალიზ მeteorologischen უსის მდგრადი განვითარების მასაზე განვითარებულ სამუშაოების გავლენაზე, ენერგია №3(55);
6. ლ. უგულავა, ნ. დონდოლაძე, თ. ტურმანიძე, კლიმატის უსის მდგრადი განვითარების მასაზე განვითარებულ სამუშაოების გავლენაზე, ენერგია №3(55);
7. ნ. დონდოლაძე, თ. თურმანიძე, ბეტონის ხანგრძლივი სიმტკიცის ზღვრის შესწავლა კუმშვის დროს, ურნალი „ენერგია“ \$1(57), თბილისი, 2011;
8. ნ. დონდოლაძე, თ. თურმანიძე, რკინა-ბეტონის მონოლითურ კონსტრუქციებში ადრეული დატვირთვების გავლენა ბეტონის მახასიათებლებზე, ურნალი „ენერგია“ \$2(58), თბილისი, 2011;
9. ვ.ლოდაძე, მ.ლორთქიფანიძე, ნ.დონდოლაძე, ნ.თაბათაძე, ისროლივი სისტემები სერნი ბეტონის განვითარების მასაზე, სტატია 3(22), 2011;
10. ლორთქიფანიძე, თ. ჯოჯუა, ნ. დონდოლაძე, აგრესიული გარემოს მიმართ მდგრადი ბეტონის მიღება, ენერგია 4(64), 2012;
11. ნ. დონდოლაძე, გოგირდებეტონის სიმტკიცის, გოგირდისა და ბაზალტის მტვრის თანაფარდობაზე დამოკიდებულების ექსპერიმენტული მონაცემების შემოწმება ერთგვაროვნებაზე, შემთხვევითობაზე და დროში სტაბილურობაზე, მშენებლობა, #1, 2013;
12. ნანა დონდოლაძე, ზ. მეგრელიშვილი, ნინო დონდოლაძე, აგრესიულ გარემოში ხანგამდლე ბეტონის შემადგენერაციის კომპონენტებს შორის დამოკიდებულების ექსპერიმენტული მონაცემების შემოწმება ერთგვაროვნებაზე, შემთხვევითობაზე და დროში სტაბილურობაზე, ენერგია, 1(65), 2013;

ABSTRACT

Because of anthropological influence the natural conditions changes. This process is known all over the world and in Adjarian region as well. Adjara differs by its humidity. Because of the pollution the sulphate medium is formed in the atmosphere (acid rains). At the same time sea evaporation also includes sulphate salt. Buildings located on the sea beach are particularly effected by these salts.

In Adjara because of such kind of sulphate medium the concrete of building constructions destroys and the reinforcement corrodes. That's why the research of the concrete prepared with chemical additives (sulphate solution or sulphur solution) is quite an actual matter for keeping the concrete construction resistant. We propose active additives for the concrete solution to protect it from aggressive surrounding.

Production of the concrete which will be resistant to the aggressive (sulphate) surrounding. For this purpose the following researches will be done:

- The collection and the processing of the information concerning to the main sources and the character of the pollution of the surroundings in Adjara.;
- Monitoring of the existing buildings effected by atmosphere and humid corrosion;
- Selection of the composition of sulphur concrete produced from local aggregate;
- The definition of technological properties of the placement of the goods by sulphur concrete;
- The definition of physical and mechanical properties of the produced sulphur concrete;
- The research of deformed properties of the sulphur concrete;
- The research of the frost resistance of the sulphur concrete;
- The research of the work of sulphur concrete under short-cycle and repeated compressive load;
- The research of the joint work of the sulphur concrete and the reinforcement;
- The research of the joint work of the sulphur concrete and the standard concrete;
- The research of the work of the sulphur concrete and sulphur ferroconcrete in the aggressive surrounding;
- The structural and physical and chemical analysis of the sulphur concrete.