შპს "საინჟინრო ნაგებობათა პროექტირების, კვლევის და ექსპერტიზის სამეცნიერო ცენტრი"
LTD "THE SCIENTIFIC CENTER OF ENGINEERING BUILDING DESIGNING RESEARCH AND EXPERTISE"
ტელ: 577588218 599179823; (032) 2227704
E-mail: d.tabatadze@gtu.ge

14.04.2025-2025-112-2

ვამტკიცებ,
დირექტორი:
დემური ტაბატაძე
/ხელმოწერა. ბ.ა/ /სახელი გვარი/

ექსპერტიზის დასკვნა

დამკვეთის იდენტიფიკაცია:

დასკვნის შედგენის საფუძველი: ხელშეკრულება

ექსპერტიზის ობიექტი: . ქ. თბილისი, დავით აღმაშენებლის ხეივანი №234ბ, №5 სექტორი, ნაკვეთი საკადასტრო კოდი №01.72.14.202.015 მრავალბინიანი საცხოვრებელი (კორპუსი „A" და „B") მრავალბინიანი საცხოვრებელი სახლი

ექსპერტიზის ამოცანა: წარმოდგენილი ქ. თბილისი, დავით აღმაშენებლის ხეივანი №234ბ, №5 სექტორი, ნაკვეთი საკადასტრო კოდი №01.72.14.202.015 მრავალბინიანი (კორპუსი „A" და „B") მრავალბინიანი ასაშენებელი საცხოვრებელი შენობის,კონსტრუქციული პროექტის მიხედვით მშენებლობის პროცესში- მომიჯნავე შენობებზე: საკადასტრო კოდი №01.72.14.202.689; საკადასტრო კოდი №01.72.14.202.011; საკადასტრო კოდი №01.72.14.202.010; საკადასტრო კოდი №01.72.14.202.013; საკადასტრო კოდი №01.72.14.202.014; საკადასტრო კოდი №01.72.14.014.297; საკადასტრო კოდი №01.72.14.014.871; საკადასტრო კოდი №01.72.14.014.252; საკადასტრო კოდი №01.72.14.014.945; საკადასტრო კოდი №01.72.14.014.241; საკადასტრო კოდი №01.72.14.014.317; საკადასტრო კოდი №01.72.14.014.233; საკადასტრო კოდი №01.72.14.201.001 მოკირწყლული გზა გავლენის შესაძლებლობის განსაზღვრა

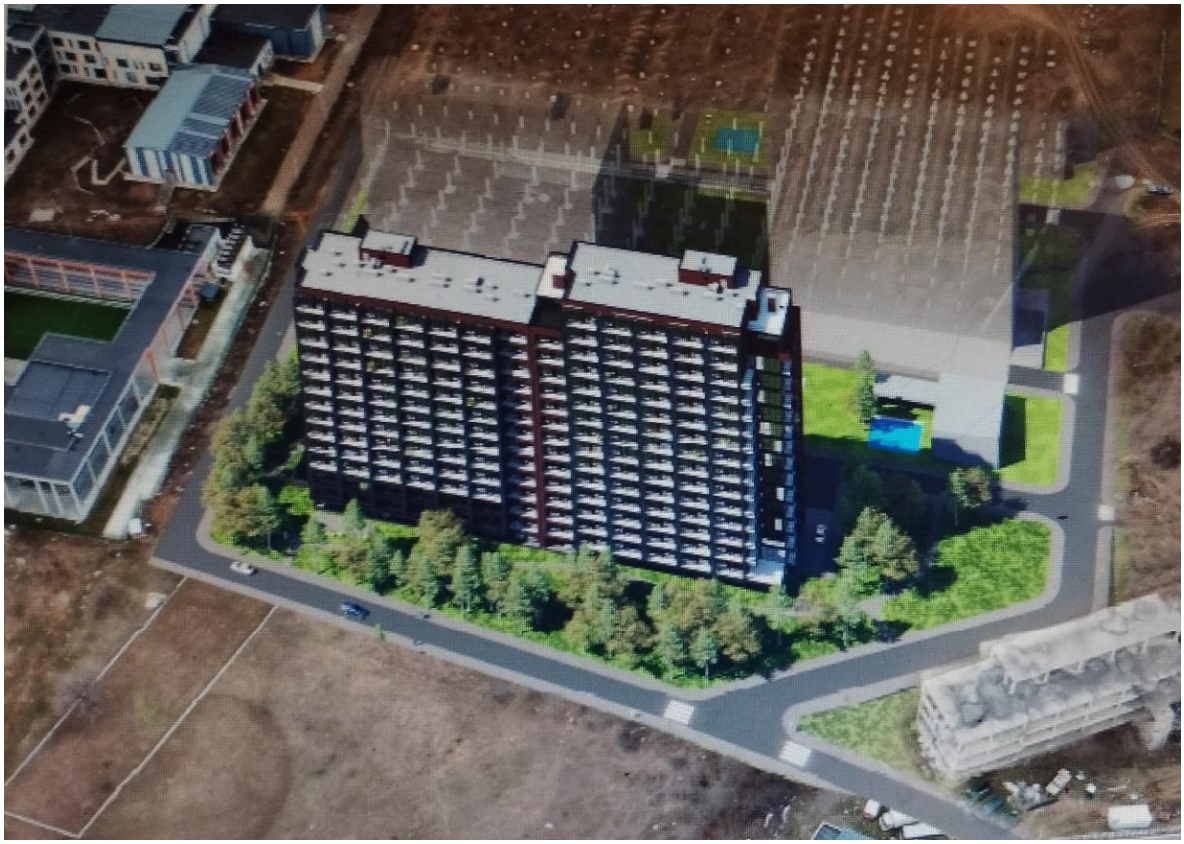
თბილისი

2025

შემადგენლობა

1. ინსპექტირების შემსრულებელები - - - - - - - - - - - - - - - - - - 3
2. გამოყენებული ნორმატიული დოკუმენტები - - - - - - - - - - - - - - - - - 3
3. წარმოდგენილი მასალები - - - - - - - - - - - - - - - - - - 4
4. კვლევითი ნაწილი - - - - - - - - - - - - - - - - - - 5
5. დასკვნა - - - - - - - - - - - - - - - - - - 25





გამოყენებული ნორმატიული ლიტერატურა

1. საქართველოს მთავრობის დადგენილება №255 2019 წლის 31 მაისიქ. თბილისი მშენებლობის ნებართვის გაცემისა და შენობა-ნაგებობის ექსპლუატაციაში მიღების წესისა და პირობების შესახებ
2. საქართველოს მთავრობის 2016 წლის 28 იანვრის №41 დადგენილება დამშენებლობის ნებართვის გაცემის წესის და სანებართვო პირობების შეს ახებ.
3. საქართველოს მთვარობის №71 დადგენილება –„საქართველოს ტერიტორიაზე სამშენებლო სფეროს მარეგულირებელი ტექნიკური რეგლამენტები“:

   ტექნიკური რეგლამენტი – „ბეტონისა და რკინაბეტონის კონსტრუქციები“ (დანართი 1);
   ტექნიკური რეგლამენტი – „შენობებისა და ნაგებობების ფუძეები“ (დანართი 2);
   ტექნიკური რეგლამენტი – „სეისმომედეგი მშენებლობა“ (დანართი 3);
   ტექნიკური რეგლამენტი – „სამშენებლო კლიმატოლოგია“ (დანართი 5).
4. СНиП 2.02.01-83 основания здании и сооружении, 1983 г.;
5. Справочник проектировщика. „Основания фундаменты и подземные сооружения“. М. 1985 г;
6. СНиП 2.03.01-84* „Бетонные и железобетонные конструкции“. М. 1988 г;

7. СниП 2.01.07-85 „Нагрузки и воздей стви. Нормы проектирования“;
8. СниП 3.03.01-87 „Правила производства и приемки работ“;

წარმოდგენილი მასალები

1. : წარმოდგენილი ქ. თბილისი, დავით აღმაშენებლის ხეივანი №234ბ, №5 სექტორი, ნაკვეთი საკადასტრო კოდი №01.72.14.202.015 მრავალბინიანი (კორპუსი „A“ და „B“) მრავალბინიანი ასაშენებელი საცხოვრებელი სახლის კონსტრუქციული პროექტის კონსტრუქციული ნაწილი – ელ.ვერსია;

2. წარმოდგენილი ქ. თბილისი, დავით აღმაშენებლის ხეივანი №234ბ, №5 სექტორი, ნაკვეთი საკადასტრო კოდი №01.72.14.202.015 მრავალბინიანი (კორპუსი „A“ და „B“) მრავალბინიანი ასაშენებელი საცხოვრებელი სახლის მშენებლობისათვის გამოყოფილი კომპლექსის სამშენებლო მოედნის საინჟინრო-გეოლოგიური კვლევების ტექნიკური ანგარიში – ელ.ვერსია;

3. მომჯნავე შენობების მონაცემები



კომპლექსის

კვლევითი ნაწილი

შესავალი

ექსპერტის ამოცანას წარმოადგენს:

ექსპერტიზის ჩატარება: წარმოდგენილი პროექტის (თბილისი, ვლადიმერ ნანეიშვილის ქუჩა №21 (საკ/კოდი: № 01.11.12.006.279)მრავალბინიანი საცხოვრებელი სახლის ,კონსტრუქციული პროექტის მიხედვით მშენებლობის განხორციელებისას საქართველოს მთავრობის დადგენილება №255 2019 წლის 31 მაისიქ. თბილისი მშენებლობის ნებართვის გაცემისა და შენობა ნაგებობის ექსპლუატაციაში მიღების წესისა და პირობების შესაბამისად არსებულ შენობა-ნაგებობაზე ზემოქმედების შეფასება, რომლის მომიჯნავედაც დაგეგმილია მშენებლობა

.

კვლევა

კვლევა განხორციელდა თბილისი, ვლადიმერ ნანეიშვილის ქუჩა №21 (საკ/კოდი: № 01.11.12.006.279)მრავალბინიანი საცხოვრებელი შენობის, კონსტრუქციული პროექტის მიხედვით მშენებლობის პროცესში- მომიჯნავე ნაკვეთზე (ს.კ. . 01.11.12.006.304) დაშორება ქვაბულიდან საკადასტრო შენობამდე 11; (ს.კ. (ს.კ. . 01.11.12.005.284.). დაშორება ქვაბულიდან 1.2 მეტრი, მომიჯნავე შენობებზე (ს.კ. . 01.11.12.006.279) დშორება ქვაბულიდან 1.8 მეტრი. მომიჯნავე

5.5 მეტრი; გზამდე დაშორება ქვაბულის საზღვრამდე 6.18 მეტრი გავლენის შესაძლებლობის განსაზღვრა

პროექტის განმარტებითი ბარათის თანახმად

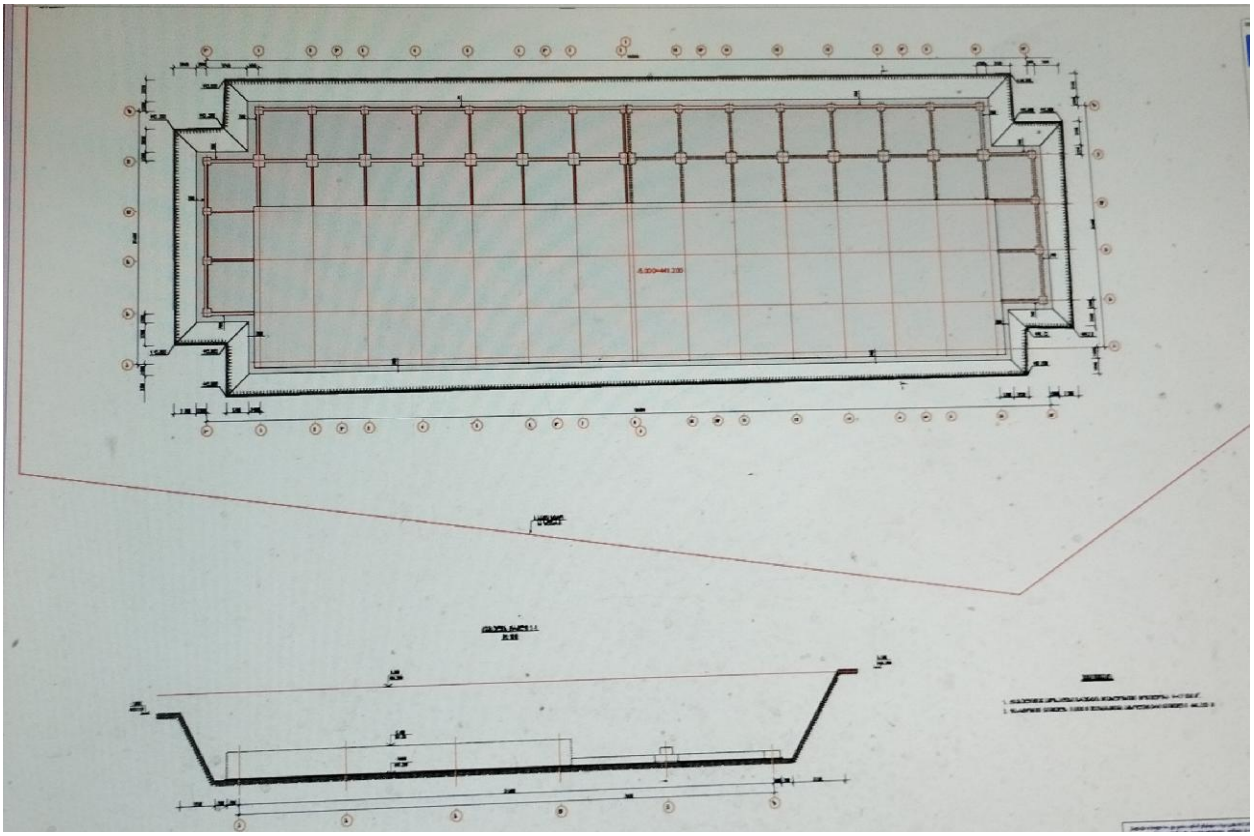
ექსპერტიზაზე წარმოდგენილია: ქ თბილისი, ვლადიმერ ნანეიშვილის ქუჩა №21 (საკ/კოდი: № 01.11.12.006.279)მრავალბინიანი საცხოვრებელი

საპროექტო ობიექტი **„A“ ბლოკი** წარმოადგენს 15-სართულიან (მათ შორის, ერთი მიწისქვეშა სართულით) მრავალბინიან საცხოვრებელ სახლს. საპროექტო ობიექტი გეგმაში მართკუთხა მოხაზულობით ხასიათდება, -0.100 მ ნიშნულამდე მაქსიმალური გაბარიტული ზომებით ღერძებს შორის 31.6×52.2 მ („ა-ზ“ და „1*-8“ ღერძებში), ხოლო +2.900 ნიშნულის ზემოთ 22.95×45.8 მ („ა-დ“ და „1-8“ ღერძებში). შენობის მაქსიმალური კონსტრუქციული სიმაღლე 51.6 მ-ია საძირკვლის ფილის თავის ნიშნულიდან ბოლო გადახურვის ფილის ნიშნულამდე, აქედან ±0.000 ნიშნულის (არქიტექტურული ნიშნული) ზევით განთავსებულია 48.4 მ (სახურავზე ასავლელის გადახრვის ფილის თავის ნიშნული, პარაპეტის სიმაღლის გათვალისწინებით 48.8 მ), ხოლო ქვემოთ – -4.7 მ (საძირკვლის ფილის ძირის ნიშნული). შენობის მიწისქვეშა სართულის სიმაღლე 3.3 მ-ია; მიწისპირა სართულის – 3.0, ტიპიური სართულების – 3.3 მ და ბოლო სართულის (სახურავზე ასასვლელი) 2.6 მ-ია.

საპროექტო ობიექტი **„B“ ბლოკი** წარმოადგენს 17-სართულიან (მათ შორის, ერთი მიწისქვეშა სართულით) მრავალბინიან საცხოვრებელ სახლს. საპროექტო ობიექტი გეგმაში მართკუთხა მოხაზულობით ხასიათდება, -0.100 მ ნიშნულამდე მაქსიმალური გაბარიტული ზომებით ღერძებს შორის 31.6×52.1 მ („ა-ე“ და „9-16*“ ღერძებში), ხოლო +2.900 ნიშნულზე 23.1×45.7 მ („ა-ე“ და „9-16“ ღერძებში), +6.200 ნიშნულის ზემოთ +49.100 ნიშნულის ჩათვლით 18.8×45.7 მ („ა-დ“ და „9-16“ ღერძებში), +52.400 ნიშნულზე კი 23.1×32.8 მ („ა-დ“ და „10-15“ ღერძებში). შენობის მაქსიმალური კონსტრუქციული სიმაღლე 58.3 მ-ია საძირკვლის ფილის თავის ნიშნულიდან ბოლო გადახურვის ფილის ნიშნულამდე, აქედან ±0.000 ნიშნულის (არქიტექტურული ნიშნული) ზევით განთავსებულია 55.10 მ (სახურავზე ასავლელის გადახრვის ფილის თავის ნიშნული, პარაპეტის სიმაღლის გათვალისწინებით 55.4 მ), ხოლო ქვემოთ – -4.7 მ (საძირკვლის ფილის ძირის ნიშნული). შენობის მიწისქვეშა სართულის სიმაღლე 3.3 მ-ია; მიწისპირა სართულის – 3.0, ტიპიური სართულების – 3.3 მ და ბოლო სართულის (სახურავზე ასასვლელი) 2.7 მ-ია.

შენობის სართულებს შორის კავშირი განხორციელებულია შიგა კიბის უჯრედების საშუალებით: კიბე-1 და კიბე-2. ორივე კიბე განთავსებულია „დ“ ღერძის გასწვრივ, მათ შორის: კიბე-1 „3“ ღერძის კვეთაზე, აკავშირებს როგორც მიწისქვეშა ასევე მიწისზედა ყველა სართულს და ადის სახურავზე; კიბე-2 – „6“ ღერძთან კვეთაზე, აკავშირებს მიწისზედა სართულებს +2.900 ნიშნულიდან +42.500 ნიშნულის ჩათვლით.

ქვაბულის მოწყობის გეგმა



პრიექტის მიხედვით ქვაბულის ჩაჭრა ხორციელდება ბუნებრივი ქანობით წარმოდგენილი ქვაბულის სქემის მიხედვით 27 და 35 გრადუსიანი კუთხით **საძირკვლები წარმოდგენილია** საძირკველის ფილის (გამოყენებული ბეტონის კლასი B25) სახით („ა-დ“ „1-8“ ღერძების ნაკვეთურში), ფილის ძირი განთავსებულია –4.7 ნიშნულზე, სისქით *h*=1500 მმ, ხოლო მის ქვემოთ მოწყობილია ბეტონის მომზადების ფენა, სისქით *h*=100 მმ (B7.5). ლენტურ-წერტილოვანი საძირკვლები, ერთსართულიან ნაწილში – „1*-1“ „ა-ე“ და „1-8“ „დ-ზ“ ღერძების ნაკვეთურებში, წერტილოვანი **საძირკვლები ორსაფეხურიანი** განივკვეთის ზომით 1400×1400 და 900×1400 მმ (საძირკვლის ძირი განთავსებულია -6.85 მ, საფეხურების სიმაღლე 400-400 მმ), ერთსაფეხურიანი 1000×1000 და 700×1000 მმ (საძირკვლის ძირი განთავსებულია -1.10 მ, საფეხურების სიმაღლე 400 მმ); ლენტური საძირკველი -2.800 ნიშნულზე – 300×400(*h*) მმ და -4.700 ნიშნულზე – 400×400(*h*).

ჩატარებული საინჟინრო-გეოლოგიური დასკვნის შედეგების, სხვა

; სამშენებლო მოედანზე გამოყოფილია 3 საინჟინრო-გეოლოგიური ელემენტი (სგე):

I სგე. თიხა მუქი ყავისფერი, მყარი კონსისტენცის, წვრილი ხვინჭისა და კენჭების იშვიათი ჩანართებით, ქვიშნარის თხელი შუაშრეებით (ფენა2). გავრცელებულია მიწის ზედაპირიდან 0.7-2.3 მ სიღრმიდან 9.5-9.7- მ სიღრმემდე.

II., სგე. მყარი კონსისტენციის ქვიშნარისა და თხელი ქვიშაქვების შუაშრეებით, წვრილი ხვინჭისა და კენჭების იშვიათი მინარევებით (ფენა 3). გავრცელებულია მიწის ზედაპირიდან 9.5-9.7 მ სიღრმიდან, 14.5-16.0 მ სიღრმემდე..

III სგე. მსხვილნატეხოვანი (კენჭნაროვანი) გრუნტი, ხვინჭისა და კენჭების იშვიათი მინარევებით (ფენა 4)

საპროექტო მიწის ნაკვეთებზე ჩატარებული საინჟინრო-გეოლოგიური კვლევების მონაცემების თანახმად ტერიტორიაზე საშიში გეოდინამიური პროცესები არ მიმდინარეობს. კვლევების ანგარიშის მიხედვით საკვლევ უბანზე გამოყოფილია 3 საინჟინრო-გეოლოგიური ელემენტი, შენობის დაფუძნება გადაწყვეტილია სგე-I (ფენა №2) – მყარი კონსისტენციის თიხები. გრუნტის საანგარიშო წინაღობა R_0= 4.0 კგძ/სმ^2, სიმკვრივე ρ=2.01 გძ/სმ^3, დრეკადობის მოდული E=690 კგძ/სმ^2. შეჭიდულობა, C=0.72 კგძ/სმ^2, პუასონის კოეფიციენტი μ=0.42, შინაგანი ხახუნის კუთხე, φ=21^0. ადგილის სეისმურობა თანახმად საქართველოს ტერიტორიის სეისმური დარაიონების რუკისა 8 (რვა) ბალია. სეისმურობის უგანზომილებო კოეფიციენტი A=0.17. (იხ. ი.მ „G&G“-ის მიერ შესრულებული – ქ. თბილისი, დავით აღმაშენებლის ხეივანი №234ბ, №5 სექტორი, ნაკვეთი საკადასტრო კოდი №01.72.14.202.015 მრავალბინიანი საცხოვრებელი სახლის მშენებლობისათვის (კორპუსი „A“ და „B“) გამოყოფილი უბანზე ჩატარებული საინჟინრო გეოლოგიური კვლევების შედეგები; ინჟინერ-გეოლოგი გ. ტატინაშვილი; თბილისი 2024 წელი).

სამშენებლო მოედნისათვის მიღებულია:

- თოვლის ნორმატიული დატვირთვა – 50 კგ/კვ.მ;
- ქარის ნორმატიული ჩქაროსნული დატვირთვა – 85 კგ/კვ.მ;
- რაიონის, მოედნის და შენობა ნაგებობის საანგარიშო სეისმურობა – 8 ბალი (სეისმური უგანზომილებო კოეფიციენტი A-0.17g);

კონსტრუქციულად შენობა გადაწყვეტილია როგორც რკინაბეტონის ჩარჩო-კავშირებიანი კარკასი, ფილოვან და ლენტურ-წერტილოვან საძირკველზე. შენობის მზიდი კარკასი წარმოადგენს საძირკვლის, მონოლითური კედლების, სვეტების, დიაფრაგმების, რიგელების და გადახურვის ფილების ერთიანობას, რომელთა ზომები და დაარმატურება მიღებულია კონსტრუქციული გაანგარიშების მიხედვით და ნორმატიულ დოკუმენტებში მიღებულ მოთხოვნათა გათვალისწინებით.

- **საძირკველი – ფილა** h=1500 მმ სისქით; წერტილოვანი საძირკვლები 1400×1400 მმ, 900×1400 მმ, 1000×1000 მმ და 700×1000 მმ; ლენტური საძირკველი 300×400(h) მმ და 400×400(h) მმ, გამოყენებულია რკინაბეტონის კონსტრუქციში: A240 Ø8 და A500C Ø10, Ø12, Ø14, Ø16, Ø18, Ø22, Ø25 და Ø32 მუშა არმატურა, ბეტონი B25, B7.5;
- **სარდაფის კედლები** – სისქე 200 მმ, გამოყენებულია რკინაბეტონის კონსტრუქციში: A240 Ø8 და A500C Ø12 და Ø14 მუშა არმატურა, ბეტონი B25,
- **სვეტები** – განივკვეთი მცირდება სიმაღლის მატებასთან ერთად 1200×600 მმ, 1000×600 მმ, 1000×500 მმ, 1000×400 მმ, 900×500მმ, 900×400 მმ, 800×400 მმ, 600×400 მმ, 400×400 მმ, 300×300 მმ; დგარები 200×200 მმ, გამოყენებულია რკინაბეტონის კონსტრუქციში: A240 Ø8 და A500C Ø10, Ø16, Ø20, Ø22, Ø25, Ø28 და Ø32 მუშა არმატურა, ბეტონი B25;
- **დიაფრაგმები** – სისქე 200 მმ, გამოყენებულია რკინაბეტონის კონსტრუქციში: A240 Ø8 და A500C Ø10, Ø12, Ø14, Ø16, Ø18 და Ø20 მუშა არმატურა, ბეტონი B25;
- **იატაკის და გადახურვის ფილები** და რიგელების განივი კვეთის ზომები – ფილების სისქით იატაკის h =220 მმ და სართულშუა და გადახურვის h=180 მმ **რიგელების განივკვეთი** 400×500(h), 300×500(h) და 200×500(h) მმ, გამოყენებულია

405329078

რკინაბეტონის კონსტრუქციში: A240 Ø8 და A500C Ø16, Ø18 Ø20, Ø22, Ø25, Ø28 და Ø32 მუშა არმატურა, ბეტონი B25;

- **კიბე – კიბის ბაქანი** *h*=180 მმ, გამოყენებულია რკინაბეტონის კონსტრუქციში: შენობის საძირკვლის ტიპი და ჩაღრმავება განსაზღვრულია ობიექტის განთავსების ტერიტორიის საინჟინრო-გეოლოგიური კვლევის შედეგებიდან გამომდინარე. შენობის საძირკველს წარმოადგენს რკინაბეტონის 120 სმ

დიამეტრის და 15 მ სიგრძის ხიმინჯები, რომლის ძირებიც ჩაანკერებულია კლდოვან ქანში 2 მ სიღრმეზე (გრუნტის ფენა 4. არგელითებისა და ქვიშაქვების მორიგეობა

სიმკვრივე P გ/სმ3 2.38-2.39

ხვედრითი შეჭიდულობა, მეგპა C 4.2-4.3

შინაგანი ხახუნის კუთხე, φ° 24.5-250

დრეკადობის მოდული წყალნაჯერ მდგომარეობაში E მეგპ 3509.2-3659.5

სიმტკიცის ზღვარი ერთღერძა კუმშვაზე წყალნაჯერ

მდგომარეობაში,

Rw მეგპა 15.1-15.8

6სიმტკიცის ზღვარი ერთღერძა კუმშვაზე გამომშრალ

მდგომარეობაში,

Rd მეგპა 24-25

დარბილების კოეფიციენტი k 0.63 (80:20)). და რკინაბეტონის მონოლითური ფილა (ფილის სისქე h=80.0 სმ).

საძირკვლების ქვეშ გამოყენებულია B7.5 კლასის ბეტონის მომზადება, სისქით 10 სმ. წინაღობა R0==3.75 კგ/სმ ,

ასაშენებელი შენობა შედგება მაღლივი და მისგან დეფორმაციული ნაკერით გამოყოფილი ცალკემდგომი მიწისქვედა ერთსართულიანი საპარკინგე შენობისგან. ცალკე მდგომი მიწისქვედა საპარკინგე შენობის

საძირკველს წარმოადგენს 40 სმ-იანი სისქის რკინაბეტონის ფილა. სვეტების განივკვეთის ზომებია 40X40; 40X60 სმ. ხოლო გადახურვის მონოლითური რკინაბეტონის წიბოვანი ფილის სისქე 20 სმ. ფილის წიბოების განივკვეთის ზომებია 40X50 სმ.

მაღლივი შენობის მზიდ ელემენტებს წარმოადგენს:

საძირკველი რკინაბეტონის 120 სმ დიამეტრის და 15 მ სიგრძის ხიმინჯები, რომლის ძირებიც ჩაანკერებულია კლდოვან ქანში 2 მ სიღრმეზე (გრუნტის ფენა 4. არგელითებისა და ქვიშაქვების მორიგეობა რკინაბეტონის მონოლითური სვეტები განივი კვეთის ზომით 40.0X130.0; 40.0X120.0; 40.0X100.0; 40X80; 40X60 და 40.0X40.0 სანტიმეტრი.

რკინაბეტონის მონოლითური სართულშორისი გადახურვის წიბოვანი ფილები სისქით h=20.00 სანტიმეტრი. ფილის წიბო განივი კვეთით 50.0X40.0 და 50X20 სანტიმეტრი.

მონოლიური რკინაბეტონის კიბის პანდუსები სისქით h=20 სანტიმეტრი.

შენობის მზიდ კონსტრუქციებში გამოყენებული იქნას, სიმტკიცის მიხედვით B30 კლასის ბეტონი და A500C და A240C კლასის არმატურა. A500C კლასის არმატურა შესაძლებელია შეიცვალოს B500B კლასის არმატურით.

საპროექტო შენობის საძირკვლად მიღებულია მონოლითური სვეტების ქვეშ ქვემოთ მოწყობილია ბეტონის მომზადების ფენა, სისქით *h*=100 მმ (B7.5) და ბალასტის ფენა – *h*=200 მმ. ქვაბულის ძირის ნიშნულია 484..5 მეტრი

საპროექტო შენობის კონსტრუქციული ±0.000 ნიშნული შეესაბამება არქიტექტურულ ±0.000(488..7მეტრი)

სამშენებლო მოედნისათვის მიღებულია:

- თოვლის ნორმატიული დატვირთვა – 50 კგ/კვ.მ;
- ქარის ნორმატიული ჩქაროსნული დატვირთვა – 48 კგ/კვ.მ;
- რაიონის, მოედნის და შენობა ნაგებობის საანგარიშო სეისმურობა – 8 ბალი (

კონსტრუქციულად შენობა გადაწყვეტილია როგორც რკინაბეტონის კარკასი, ხიმინჯოვან საძირკველზე. შენობის მზიდი კარკასი წარმოადგენს საძირკვლის, მონოლითური კედლების, სვეტების, რიგელების და გადახურვის ფილების ერთიანობას, რომელთა ზომები და დაარმატურება მიღებულია კონსტრუქციული გაანგარიშების მიხედვით და ნორმატიულ დოკუმენტებში მიღებულ მოთხოვნათა გათვალისწინებით.

.სახურავი ბრტყელი ორი ფენა ლინოკრომით, მოწყობილი პემზის 10 სმ-იანი ფენასა და ქვიშა-ცემენტის ხსნარის გამასწორებელ ფენაზე .

- **კედლების შევსება** II კატეგორიის მცირე ზომის სამშენებლო ბლოკებით მოცულობითი წონით არაუმეტეს 1200 3 კგ/მ და ბეტონი კლასით არანაკლები 3,5. კედლებისა და ტიხრების წყობაში გამოყენებულ იქნას ქვიშა-ცემენტის
- ხსნარი არანაკლები 50 მარკის. მცირე ზომის სამშენებლო ბლოკების შევსება დამაგრდეს რკინაბეტონის სვეტებთან არმატურის ბადით (სიგრძით არანაკლები 70 სმ-ისა), რომლებიც სიმაღლეზე დადგეს ბიჯით 50-60სმ. ასევე გათვალისწინებულ იქნას შევსების მჭიდრო მიმაგრება რიგელებთან ან გადახურვის ფილასთან

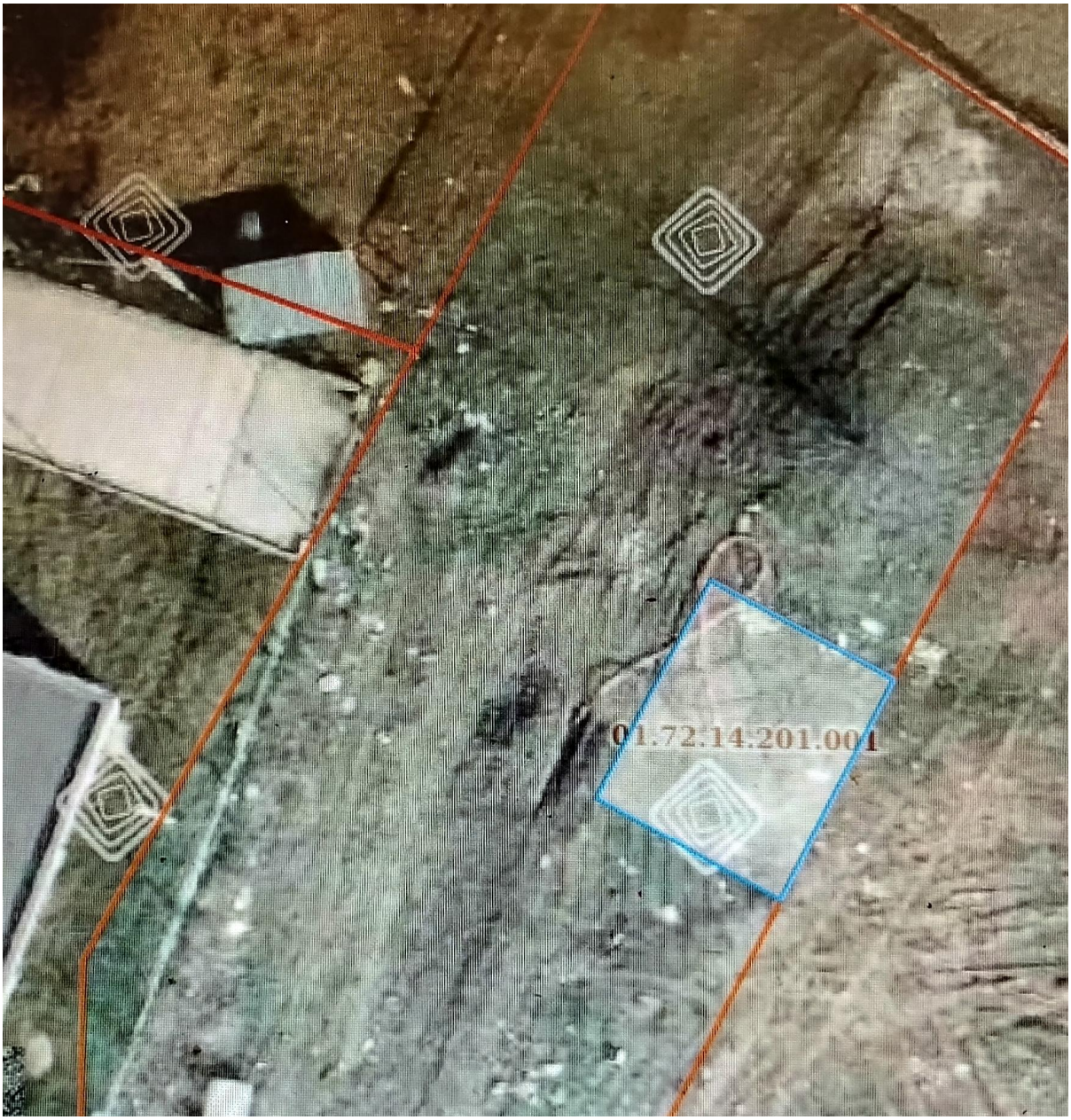
სურათი 1.) საპროექტო ტერიტორია

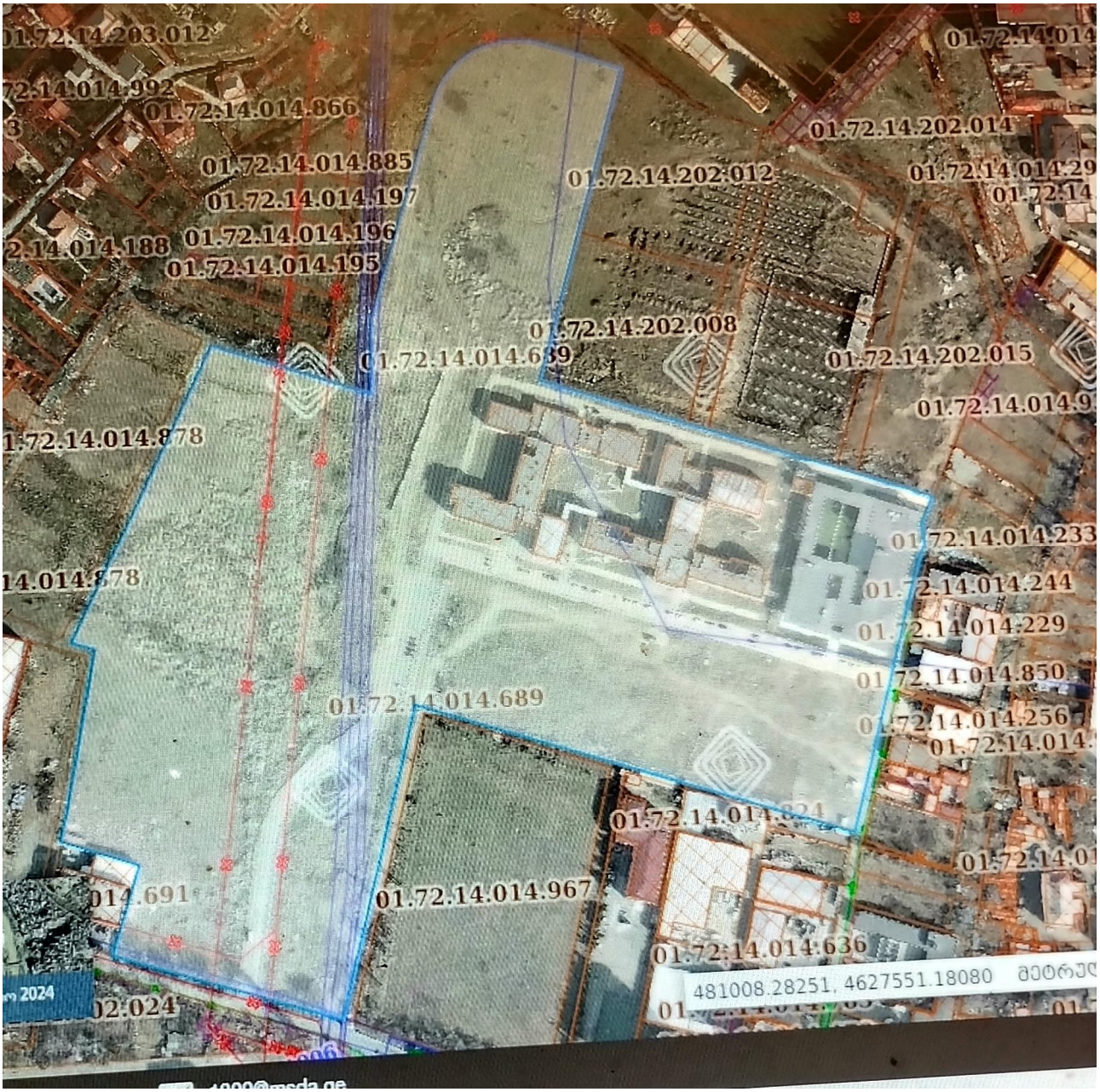
მომიჯნავე შენობები სანადასტრო მონაცემებით



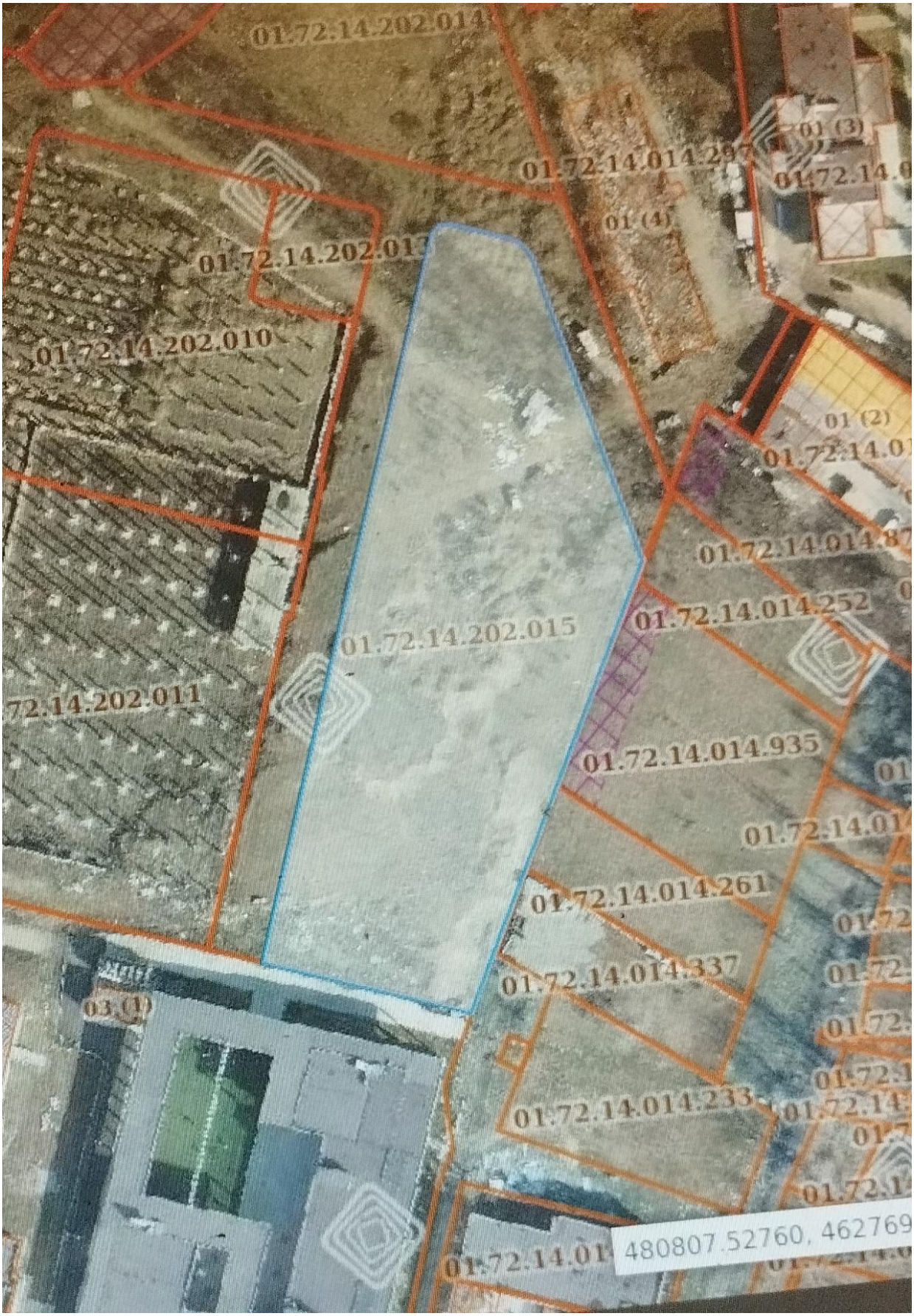
(საკ/კოდი: № 01.72.14.014.337)


01.72.14.201.001
01.72.14.014.233
01.72.14


01.72.14.201.001

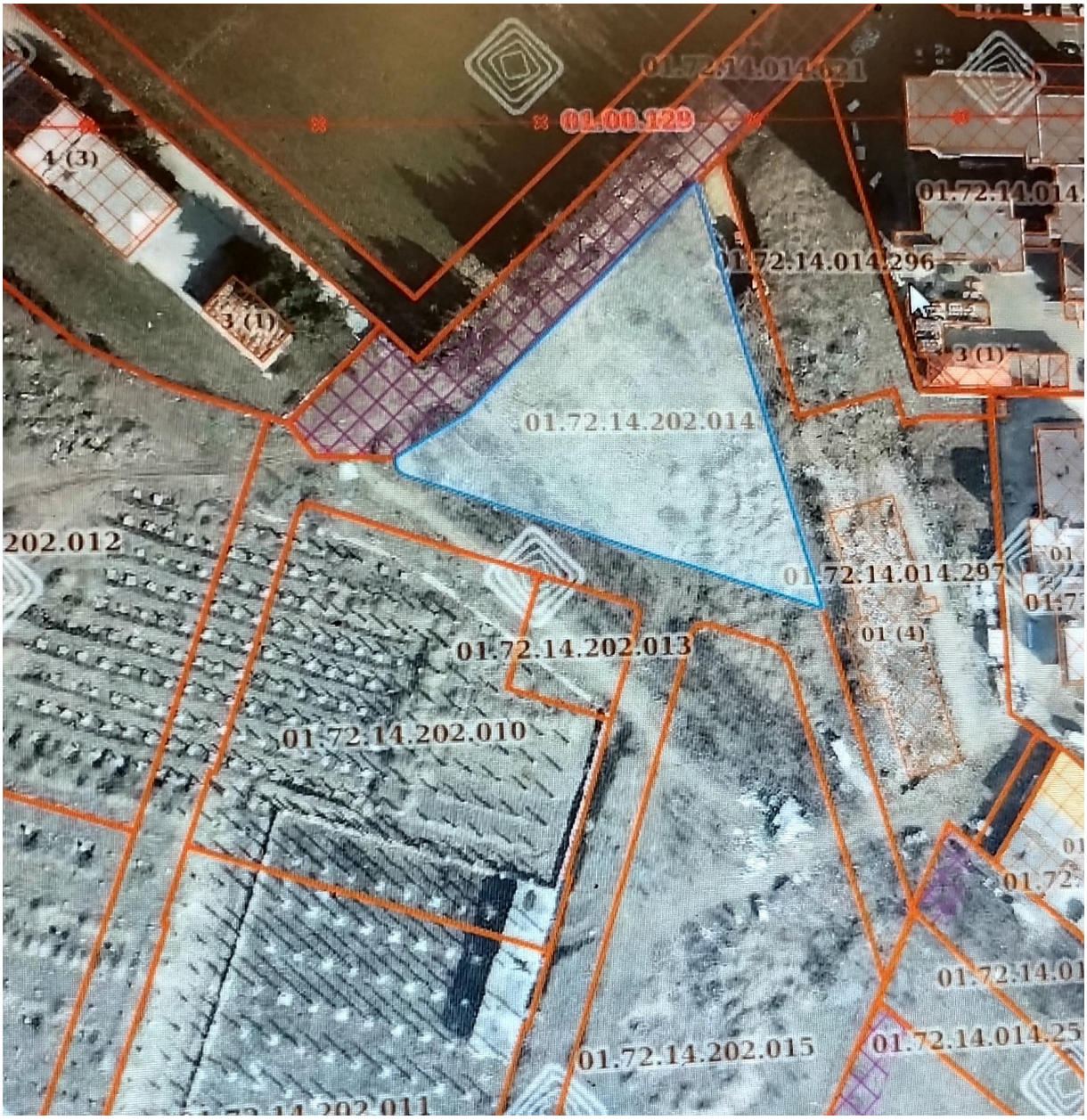

01.72.14.203.012
01.72.14.014.992
01.72.14.014.866
01.72.14.014.885
01.72.14.014.197
01.72.14.014.196
01.72.14.014.195
01.72.14.014.188
01.72.14.202.012
01.72.14.202.014
01.72.14.202.008
01.72.14.014.639
01.72.14.202.015
01.72.14.014.878
01.72.14.014.233
01.72.14.014.244
01.72.14.014.229
01.72.14.014.850
01.72.14.014.689
01.72.14.014.967
01.72.14.014.636
481008.28251, 4627551.18080


01.72.14.202.01
2.010


01.72.14.202.014
01 (3)
01.72.14.014.297
01 (4)
01.72.14.202.013
01.72.14.202.010
01 (2)
01.72.14.014.87
01.72.14.014.252
01.72.14.202.015
72.14.202.011
01.72.14.014.935
01.72.14.014.261
01.72.14.014.337
03 (1)
01.72.14.014.233
480807.52760, 462769


72.14.202.012
01.72.14.202.013
01.72.14.202.010
202.008
01.72.14.202.011
01.72.14.202.01
03.(1)
01.(3)


01.72.14.202.014
01.72.14.202.013
01.72.14.202.010
01.72.14.202.011


01.72.14.014.021
01.00.129
4 (3)
3 (1)
01.72.14.014.296
3 (1)
01.72.14.202.014
202.012
01.72.14.014.297
01 (4)
01.72.14.202.013
01.72.14.202.010
01.72.14.202.015
01.72.14.014.25


01.72.14.014.470
01.72.14.014.296
6 0
3 (1)
01.72.14.202.014
01 (3)
01.72.14.014.884
01 (4)
01.72.14.202.013
202.010
01 (2)
01.72.14.014.263
01 (2)
01.72.14.014.871
01.72.14.014.252


01 (2)
01.72.14.014.2
01.72.14.014.871
202.015
01.72.14.014.252
01.72.14.014.935
01.72.14.014.977


01.72.14.014.871
01.72.14.202.015
01.72.14.014.252
01.72.14.014.935
01.72.14.014.261
01.72.14.014.337

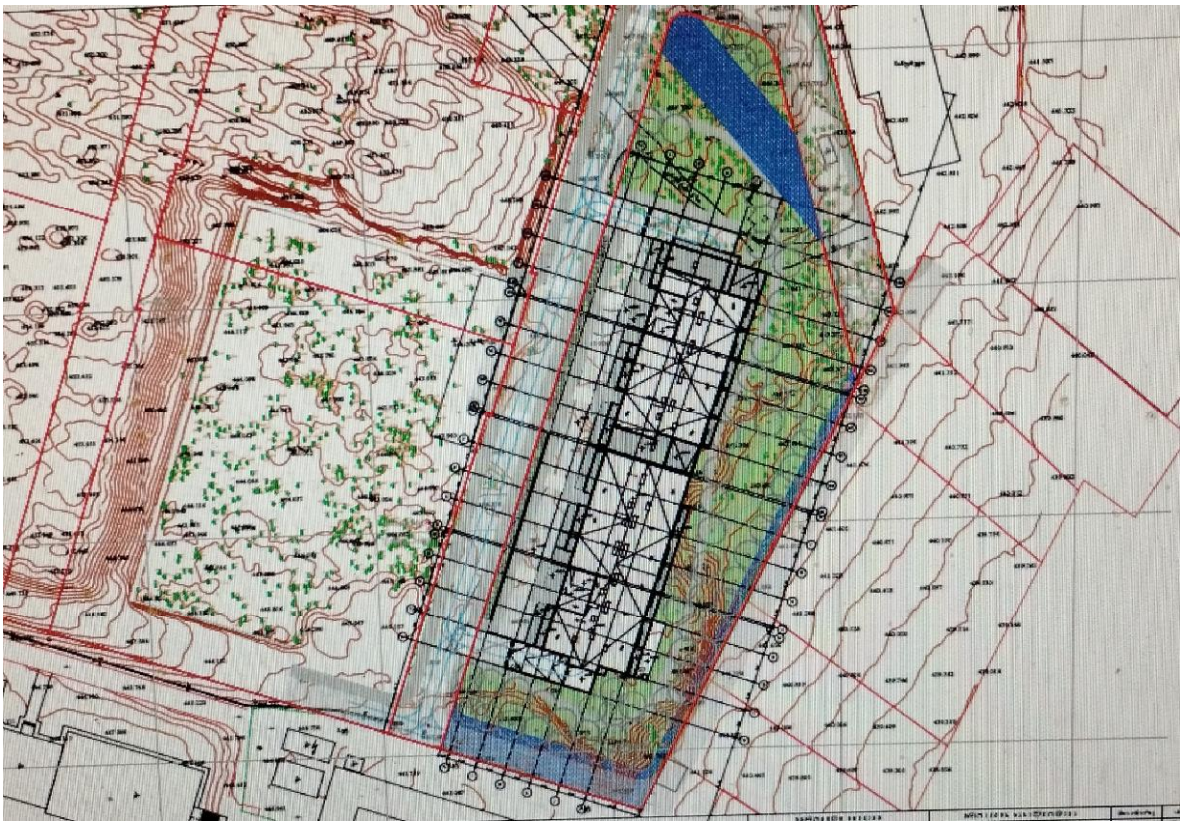


(საკ/კოდი: № 01.72.14.014.261)

(საკ/კოდი: № 01.11.12.006.076) საკ/კოდი: № 01.11.12.006.279) საკ/კოდი: № 01.11.12.005.284)



საკ/კოდი:



გენგეგმა

გამოკვლევის მიზანს წარმოადგენს: დადგენილ იქნეს თუ რა მანძილით უნდა იყოს დაცილებული საპროექტო საძირკველი 20 მეტრის რადიუსში არსებული შენობების საძირკველს, რათა შენარჩუნებული იქნეს ამ უკანასკნელის მდგრადობა.

ახალი შენობის საძირკვლის ძირის ნიშნული უნდა დაინიშნოს არსებული საძირკვლის ძირის ნიშნულის მიმართ შემდეგი პირობით (იხ. Справочник проектировщика, „Основания, фундаменты и подземние сооружения“, М, 1985):

$$\Delta h \le a\left(tg\varphi_1 + \frac{C_I}{p}\right),$$



სადაც: a – საძირკვლებს შორის მანძილია; φ_1 და C_I – ფუძე-გრუნტების შიგა

ხახუნის კუთხისა და შეჭიდულობის ძალის საანგარიშო მნიშვნელობებია;

p – ზედა საძირკვლის ძირზე საშუალო საანგარიშო დატვირთაა.

ჩატარებული საინჟინრო-გეოლოგიური დასკვნის შედეგების, სხვა

; სამშენებლო მოედანზე გამოყოფილია 3 საინჟინრო-გეოლოგიური ელემენტი (სგე):

I სგე. თიხა მუქი ყავისფერი, მყარი კონსისტენცის, წვრილი ხვინჭისა

და კენჭების იშვიათი ჩანართებით, ქვიშნარის თხელი

შუაშრეებით (ფენა2). გავრცელებულია მიწის ზედაპირიდან 0.7-

2.3 მ სიღრმიდან 9.5-9.7- მ სიღრმემდე.

II., სგე. მყარი კონსისტენციის ქვიშნარისა და თხელი ქვიშაქვების შუაშრეებით,

წვრილი ხვინჭისა და კენჭების

იშვიათი მინარევებით (ფენა 3). გავრცელებულია მიწის

ზედაპირიდან 9.5-9.7 მ სიღრმიდან, 14.5-16.0 მ სიღრმემდე..

III სგე. მსხვილნატეხოვანი (კენჭნაროვანი) გრუნტი, ხვინჭისა და

კენჭების იშვიათი მინარევებით (ფენა 4).

= დატვირთვები საძირკვლის ძირზე – 200 კნ/მ^2 (20 ტძ/მ^2) – 10–12

სართულიანი შენობებისთვის, $\varphi_1 = 25, C_I = 0.43$

ამგვარად საძირკვლებს შორის დასაშვები მინიმალური მანძილის გასაანგარიშებლად გამოვიყენეთ ფორმულა:

$$a \ge \frac{\Delta h}{tg\varphi_I + \frac{C_I}{p}}$$

ქ.თბილისი, სოფელი წავკისი (ს.კ.81.02.20.338) ასაშენებელი საცხოვრებელი შენობის,კონსტრუქციული პროექტის მიხედვით ქვაბულის ჩაღმავება 4.7მეტრი

საპროექტო შენობისათვის საძირკვლებს შორის დასაშვები მინიმალური მანძილი იქნება:

$$a \geq \frac{4.7}{tg25° + \frac{0.43}{2.0}} = \frac{4.7}{0.6868} = 6.84 \quad \text{მ.}$$

დაშორება ქვაბულიდან საპროექტო შენობის სასაკადასტრო ხაზამდე შეადგენს 8.5-12.53-27.8 -21.61-40.4- 36.51 მეტრი მაშასადამე პირობა დაკმაყოფილდა

ვიზუალური დათვალიერებით, მომიჯნავე შენობების ტექნიკური მდგომარეობა დამაკმაყოფილებელია. მათ არ გააჩნია ჯდენითი დეფორმაციის ნიშნები, რომელიც უარყოფით გავლენას მოახდენდა შენობის მდგრადობაზე ისინი დამოუკიდებელი კონსტრუქციის ნაგებობებია.

დასკვნა

ქ. თბილისი, დავით აღმაშენებლის ხეივანი №234ბ, №5 სექტორი, ნაკვეთი საკადასტრო კოდი №01.72.14.202.015 მრავალბინიანი (კორპუსი „A“ და „B“) მრავალბინიანი ასაშენებელი საცხოვრებელი შენობის,კონსტრუქციული პროექტის მიხედვით მშენებლობის პროცესში- მომიჯნავე შენობებზე: საკადასტრო კოდი №01.72.14.202.689; საკადასტრო კოდი №01.72.14.202.011; საკადასტრო კოდი №01.72.14.202.010; საკადასტრო კოდი №01.72.14.202.013; საკადასტრო კოდი №01.72.14.202.014; საკადასტრო კოდი №01.72.14.014.297; საკადასტრო კოდი №01.72.14.014.871; საკადასტრო კოდი №01.72.14.014.252; საკადასტრო კოდი №01.72.14.014.945; საკადასტრო კოდი №01.72.14.014.241; საკადასტრო კოდი №01.72.14.014.317; საკადასტრო კოდი №01.72.14.014.233; საკადასტრო კოდი №01.72.14.201.001 მოკირწყლული გზა მშენებლობის ზეგავლენასთან დაკავშირებით დადგინდა :

საპროექტო ობიექტის შენობის საძირკვლის ტიპი და ჩაღრმავება განსაზღვრულია ობიექტის განთავსების ტერიტორიის საინჟინრო-გეოლოგიური კვლევის შედეგებიდან გამომდინარე. საძირკვლებს შორის დასაშვები მინიმალური მანძილის პირობა დაკმაყოფილდა. ამიტომ, მომიჯნავე შენობებზე და ცარიელ ნაკეთებზე რაიმე სახის ზეგავლენა გამორიცხულია.

ქვაბულის უსაფრთხოების და შენობის უსაფრთხოების მიზნით ქვაბულის ძირის და მომიკნავე შენობების საძირკვლების ძირის ნიშნულების გათვალისწინებით

. საჭიროა გრუნტის ჩაჭრა ბუნებრივი ქანობით 30-45 გრადუსის დახრით. წარმოდგენილ კონსტრუქციულ პროექტში ქვაბულის მოწყობის სქემით

შესასრულებელი სამუშაოები უნდა შესრულდეს საქართველოში მოქმედი სამშენებლო ნორმებისა დაწესების მოთხოვნების დაცვით. მკაცრად იქნეს დაცული შრომის უსაფრთხოების წესები.



ექსპერტი დემური ტაბატაძე

რეკომენდაცია .მკაცრი ზედამხედველობა (მონიტორინგი) მომიჯნავე შენობების ტექნიკურ მდგომარეობაზე

მკაცრად იქნეს დაცული შრომის უსაფრთხოების წესები. მომიჯნავე შენობებთან ქვაბულის სამუშაოების შერულების დროს



სრული პროფესორი

დემური ტაბატაძე

(CV)

სტუ-ს საინჟინრო მექანიკის დეპარტამენტის სამშენებლო მექანიკისა და სეისმომედეგობის მიმართულების ასოცირებული პროფესორი

საქართველოს ტექნიკური უნივერსიტეტი	კოსტავას ქ. № 68, სტუ-ს I სასწავლო კორპუსი, IV სართული, ოთახი ბ-430
ეროვნება	ქართველი
დაბადების თარიღი	1949 წლის 23 ივლისი
ოჯახური მდგომარეობა	ცოლშვილიანი

საკონტაქტო ინფორმაცია

ქვეყანა, ქალაქი		საქართველო, ქ. თბილისი
მისამართი		ქ. თბილისი, აბაშიძის 41, ბ. 17
PHONE/FAX	**სამ.**	60-30 36-35-06
	ბინა	+(99532) **22-77-04**
	მობ.	899 17-98-23
E-mail:		demuritabatadze@yahoo.com; demuri 10@ mail.ru.

კვალიფიკაცია

- ტექნიკის მეცნიერებათა კანდიდატი, „სამშენებლო მექანიკა“, საქართველოს ენერგეტიკის ინსტიტუტი. 28 ოქტომბერი 1983 წ. დისერტაცია „ანაკრები გუმბათოვანი კონსტრუქციების გამოკვლევა დრეკადი და პლასტიკური საანგარიშო მოდელების გამოყენებით“. ხელმძღვანელი პროფესორი მ. მიქელაძე.
- ინჟინერ მშენებელი, ვ.ი. ლენინის სახელობის საქართველოს პოლიტექნიკური ინსტიტუტი. 1971 წლის ივნისი. თემა: „ანაკრები გუმბათის გაანგარიშების შესახებ“. ხელმძღვანელი დოც. ჟ. კომპანიონი.

განათლება

- 1974-1978 წწ. ასპირანტურა, საქ. მეცნიერებათა აკადემიის ა. რაზმაძის სახ. მათემატიკის ინსტიტუტი. გამოყენებითი მექანიკის განყოფილება.
- 1966-1971 წწ. ვ.ი. ლენინის სახ. საქართველოს პოლიტექნიკური ინსტიტუტი, სამშენებლო ფაკულტეტი.

პედაგოგიური აქტივობა: (სალექციო კურსები)

- სამშენებლო მექანიკა (ბაკალავრიატი),
- სეისმომედეგობა (ბაკალავრიატი).
- თხელკედლიანი სივრცითი სისტემები (ბაკალავრიატი, მაგისტრატურა)
- სამშენებლო მექანიკის სპეცკურსი (მაგისტრატურა).

სამეცნიერო აქტივობა:

- ფილებისა და გარსების ოპტიმალური დაგეგმარება.
- დრეკად-პლასტიკური სისტემების და ანაკრები კონსტრუქციების ზიდვის უნარის საკითხები.
- ფილებისა და გარსების გაანგარიშების საკითხები მათი გეომეტრიული და ფიზიკური მახასიათებლების ნახტომისებური ცვლილებების გათვალისწინებით.
- სამფენოვანი ფირფიტებისა და გარსების გაანგარიშება მასალის დრეკად-პლასტიკური თვისებების გათვალისწინებით.
- შენობების, როგორც დისკრეტულ-კონტინუალური სისტემების გამოკვლევა, მიწისძვრისას აღძრული იმპულსურ ზემოქმედებაში.

რჩეული სამეცნიერო შრომები

1. დ. ტაბატაძე. მერიდიანულ კვეთებში შეპირაპირებული ელემენტების მქონე ანაკრები გუმბათის გაანგარიშებისათვის. საქ. მეცნიერებათა აკადემია „მოამბე“ 91 №2, 1978.
2. დ. ტაბატაძე, ი. კაკუტაშვილი. ანაკრები ბრუნვითი გარსების გაანგარიშება მასალის მყიფე-პლასტიკური თვისებების გათვალისწინებით. საქ. პოლიტექნიკური ინსტიტუტის შრომების კრებული №9(291), 1985.
3. დ. ტაბატაძე. დრეკად გარემოში დეფორმაციული ანაკრები ცილინდრული რეზერვუარის გაანგარიშება. საქ. მეცნიერებათა აკადემია „მოამბე“ 120 №3, 1985.
4. დ. ტაბატაძე. ანაკრები ორთოტროპიული ბრუნვითი გარსების რაციონალური სისქის შერჩევა. საქ. მეცნიერებათა აკადემია „მოამბე“ 124 №3, 1986.
5. დ. ტაბატაძე. იდეალური ფენოვანი კონსტრუქციის ანაკრები სფერული გარსის გაანგარიშება. საქ. მეცნიერებათა აკადემია „მოამბე“ 124 №2, 1986.
6. დ. ტაბატაძე, ნ. მამათელაშვილი, თ. ჯავახიშვილი. ორი კონცენტრული წრიული რკალითა და ორი რადიუსით შემოსაზღვრული ფილის დრეკად-პლასტიკური წონასწორობის შესახებ. საქ. მეცნიერებათა აკადემია „მოამბე“ 134 №П, 1986.
7. დ. ტაბატაძე. ანაკრები ორთოტროპული ბრუნვითი გარსების ზიდვის უნარისა და ოპტიმალური დაგეგმარების შესახებ. „ხის და პლასტმასის სამშენებლო კონსტრუქციების სრულყოფა და ანგარიში“ შრომების კრებული, პეტერბურგი, 1996.
8. დ. ტაბატაძე, ვ. თარხნიშვილი, მ. მშვენიერაძე. ხვრეტებით შესუსტებული ანიზოტროპული ფილების გაანგარიშების შესახებ. ჟურნალი „საშენი მასალები და ნაკეთობები“, №3, 1998.
9. დ. ტაბატაძე, ვ. თარხნიშვილი, თ. ბაციკაძე. ხვრეტებით შესუსტებული ფირფიტის გაანგარიშებისათვის, ბრტყელი ამოცანის დაყვანა ჩვეულებრივ დიფერენციალური განტოლებებში. საქ. მეცნ. აკადემია „მოამბე„ 158 №1, 1998 (ინგლისურად).
10. დ. ტაბატაძე, მ. ყალაბეგაშვილი. გეომეტრიულად არაწრფივი დამრეცი გარსების რაციონალური სისქის შერჩევის შესახებ. სტუ, შრომების კრებული №1(427), 1999.
11. დ. ტაბატაძე. სწორკუთხედის ფორმის განივკვეთიან დახრილ არხში სითხის ლამინირებულ დინებაზე ამოცანის ზუსტი გადაწყვეტა. ჟურნალი „ენერგია“ №1(13), 2000.
12. დ. ტაბატაძე, ი. ღუდუშაური, მ. ყალაბეგაშვილი. მართკუთხა ფორმის დახრილ არხებში

სითხის ლამინირებული დინების შესახებ. საქ. მეცნ. აკადემია „მოამბე“ 162 №2, 2000.
13. დ. ტაბატაძე, ვ. თარხნიშვილი. სამკუთხა პრიზმის სახით დატვირთული კონტურით დაყრდნობილი მართკუთხა ფირფიტის გაანგარიშების პრაქტიკული მეთოდი. მეცნიერება და ტექნოლოგია №4-6 2001.
14. დ. ტაბატაძე, მ. ყალაბეგაშვილი. მართკუთხა ფილების და დამრეცი გარსების გაანგარიშება დიდი გადაადგილებისა და საყრდენთა ჯდენის გათვალისწინებით წრფეთა მეთოდის ინტეგრალური ვარიანტის გამოყენებით. პროფესორ მ. მიქელაძის დაბადების 75 წლისთავისადმი მიძღვნილი საერთაშორისო სიმპოზიუმის შრომების კრებული, 2001.
15. დ. ტაბატაძე, ზ. მაძაღუა, დ. დანელია, რ. ცხვედაძე. ზოგიერთი საინჟინრო ამოცანის გადაწყვეტა წრფივ დიფერენციალურ განტოლებათა სისტემის შეცვლით ექვივალენტურ ალგებრულ განტოლებათა სისტემით. ჟურნალი მეცნიერება და ტექნოლოგიები №1-3, 2002.
16. დ. ტაბატაძე, მ. ყალაბეგაშვილი. ზოგიერთი მოსაზრება მიწისძვრისას კარკასული ნაგებობის სვეტებზე დარტყმის ეფექტის გათვალისწინებისათვის. სამშ. მექ. და სეისმ. ინსტ. შრომები, თბილისი, 2003.
17. დ. ტაბატაძე რ. ცხვედაძე, მ. ყალაბეგაშვილი, რ. გიორგაძე სქელი ფილის ღუნვის სივრცითი ამოცანის გადაწყვეტა ჩვეულებრივ დიფერენციალურ განტოლებებში. სამშენებლო მექანიკისა და სეისმომედეგობის ინსტიტუტის შრომები, 2003.
18. დ. ტაბატაძე, ი. მელაშვილი, გ. ქორქია. ღრუ ღეროს კრიტიკული ძალის ექსპერიმენტალური გამოკვლევა მჭიმი დიაფრაგმის გამოყენებით. ჟურნალი „მშენებლობა“, №2, 2006.
19. დ. ტაბატაძე, მ. ყალაბეგაშვილი, ლ. კახიშვილი. შენობის, როგორც დისკრეტულ-კონტინუალური სისტემის გრძივი რხევები გამოწვეული მიწისძვრისას აღძრული იმპულსური ზემოქმედებით. ჟურნალი „მშენებლობა“ №4(4), 2008.
20. დ. ტაბატაძე, მ. ყალაბეგაშვილი, მ. ჩხიტუნიძე. შენობის როგორც დისკრეტულ-კონტინუალური სისტემის გრეხითი რხევები გამოწვეული მიწისძვრისას აღძრულ იმპულსურ ზემოქმედებაში. ჟურნალი „ინტელექტი“ №1(33) თბილისი 2009.
21. რ. ცხვედაძე, ზ. მაძაღუა, დ. ტაბატაძე, დ. ჯანყარაშვილი. უჭრი კოჭების გაანგარიშების გამარტივებული მეთოდი. სამეცნიერო-ტექნიკური ჟურნალი „მშენებელი“, № 1(16). 2010. გვ. 17-20.
22. Калабегашвили М.Г., Табатадзе Д.В., Кахишвили Л.И., Купарадзе Л.П., Чхитунидзе С.Г. О нелинейных колебаниях здания. работающего в пределах каждого этажа на сдвиг, при импульсном перемещении грунта. Научно-технический журнал «Строительство» № 2(17), 2010.
23. მ. ყალაბეგაშვილი, დ. ტაბატაძე. გრუნტის იმპულსური გადაადგილებებით გამოწვეული ორი შეყურსული მასის არაწრფივი რხევების შესახებ ღეროების მხოლოდ ძვრაზე მუშაობისას. საქართველოს მეცნიერებათა ეროვნული აკადემიის ყოველთვიური სამეცნიერო-რეფერირებული ჟურნალი „მეცნიერება და ტექნოლოგიები“, № 1-3, 2010.
24. R. Tskhvedadze, G. Kipiani, D. Tabatadze. Calculation of shills and plated constructed from composite materials. Conference, Experimental, Applied Mechanics; Experimental Mechanics of High performance Systems. June 7-10. Indianapolis, IN USA. 2010. pp. 28-29.
25. Guduchauri, R. Tskhvedadze, A. Sokhadze, D. Tabatadze. Solution of spatial tasks of rods with cross-sections of different forms using the double trigonometric series. Georgian international Journal of Science and Technology. ISSN 1939-5825. Volume 2, Number 1, Nova Science Publishers, Inc. 2010, pp. 63-71.

სახელმძღვანელოები, მონოგრაფიები

1. დ. ტაბატაძე, რ. ცხვედაძე. მეთოდური მითითებები პრაქტიკული სამუშაოების შესასრულებლად ფილების ღუნვის თეორიაში. თბილისი, სპი 1985.
2. რ. ცხვედაძე, დ. ტაბატაძე ჩარჩოების გაანგარიშების მიახლოებითი მეთოდები

(დამხმარე სახელმძღვანელო) სტუ-ს გამომცემლობა, 1997.
3. რ. ცხვედაძე, დ. ტაბატაძე. ღეროვანი სისტემების მდგრადობა. სახელმძღვანელო. სტუ-ს გამომცემლობა, 1997.
4. რ. ცხვედაძე, დ. დანელია, ზ. მაძაღუა, დ. ტაბატაძე ღეროებისა და მართკუთხა ფირფიტების ღუნვაზე გაანგარიშების პრაქტიკული მეთოდი. „სტუ“-ს გამომცემლობა, თბილისი, 2000, მონოგრაფია.
5. რ. ცხვედაძე, ი. ღუდუშაური, დ. ტაბატაძე. დრეკადობის თეორია. სახელმძღვანელო. ტექნიკური უნივერსიტეტი, თბილისი, 2005.
6. რ. ცხვედაძე, დ. ტაბატაძე, ს. კაკუტაშვილი. სამშენებლო მექანიკა. I ნაწილი. სახელმძღვანელო. ტექნიკური უნივერსიტეტი, თბილისი. 2006.
7. დ. ტაბატაძე, რ. გიორგაძე, რ. ლორთქიფანიძე. ლითონის წამწისა და ჰიდროტექნიკური საკეტის გაანგარიშება-კონსტრუირება. მეთოდური მითითებები. თბილისი „მეცნიერება“ 1985.
8. დ. ტაბატაძე, მ. ყალაბეგაშვილი, რ. ცხვედაძე. მეთოდური მითითებები თხელკედლიანი სივრცული სისტემის გაანგარიშების თეორიაში. „ტექნიკური უნივესიტეტი“, თბილისი, 2004.

სამეცნიერო კონფერენციები

1. დ. ტაბატაძე, რ. ცხვედაძე. დრეკადი და პლასტიური წრიული ელემენტების შედგენილი ანაკრები წრიული ფილებისა და სფერული გუმბათის გაანგარიშებისათვის. XXIII რესპუბლიკური კონფერენციის მოხსენებათა თეზისები. სპი, 1981.
2. დ. ტაბატაძე. ანაკრები გუმბათის დრეკადი ელემენტების გაანგარიშება. ახალგაზრდა მეცნიერთა რესპუბლიკური კონფერენციის მოხსენებათა თეზისები. 1984.
3. დ. ტაბატაძე, გ. ბაზღაძე, ნ. მამათელაშვილი. პლასტიკურობის წარმოქმნის პროგნოზირება ფილებსა და გარსებში. საქ. მეცნ. აკადემიის სამშენებლო მექანიკის და სეისმომედეგობის ინსტიტუტის რესპუბლიკური კონფერენციის მოხსენებათა თეზისები. 1990.
4. დ. ტაბატაძე. წყვეტილმახასიათებლიანი მრუდწირული ფილების პლასტიკური დეფორმაციების გავრცელების პროგნოზირების შესახებ. სტუ პროფ. ა. გორგიძის 90 წელთან დაკავშირებით უწყვეტ ტანთა მექანიკის პრობლემებზე საერთაშორისო სიმპოზიუმის შრომები, 1997.
5. დ. ტაბატაძე. ანაკრები დრეკადი ფილების გაანგარიშებისათვის. სტუ პროფ. ა. გორგიძის 90 წელთან დაკავშირებით უწყვეტ ტანთა მექანიკის პრობლემებზე საერთაშორისო სიმპოზიუმის შრომები, 1997.
6. დ. ტაბატაძე, რ. ცხვედაძე, ვ. თარხნიშვილი. წყვეტილმახასიათებლიანი გარსებისა და ფილების გაანგარიშების შესახებ. სტუ საერთაშორისო სიმპუზიუმის მოხსენებათა თეზისები, 1998.
7. დ. ტაბატაძე, ი. ჭურაძე, ვ. თარზნიშვილი. ნებისმიერი მოხაზულობის გვირაბის გაანგარიშების შესახებ. სტუ საერთაშორისო სიმპუზიუმის მოხსენებათა თეზისები, 1998.
8. დ. ტაბატაძე, მ. ყალაბეგაშვილი. წყვეტილმახასიათებლიანი დამრეცი გეომეტრიულად არაწრფივი გარსის დაძაბულ-დეფორმირებულ მდგომარეობაზე საყრდენების ჯდენის გავლენის შესახებ. გარსების მექანიკის აქტუალ. პრობლემები, საერთ. კონფერენციის შრომები, ყაზანი, 1998.
9. დ. ტაბატაძე, ვ. თარხნიშვილი. ხვრეტებით შესუსტებული თხელი დრეკადი გარსების შესახებ. გარსების მექანიკის აქტუალ. პრობლემები, საერთ. კონფერენციის შრომები, ყაზანი, 1998.
10. დ. ტაბატაძე, მ. ყალაბეგაშვილი, ი. ღუდუშაური. გარსების მექანიკის შესახებ ჩვეულებრივ დიფერენციალურ განტოლებებში. კაზანის საერთაშორისო სიმპოზიუმის მოხსენებათა თეზისები, 2000.

11. დ. ტაბატაძე, მ. ყალაბეგაშვილი, ი. ღუდუშაური. ანიზოტროპული დამრეცი გარსების წყვეტილი ამონახსნების შესახებ, ძვრის დეფორმაციების და სასრული ჩაღუნვების გათვალისწინებით. კაზანის საერთაშორისო სიმპოზიუმის მოხსენებათა თეზისები, 2000.
12. დ. ტაბატაძე, რ. ცხვედაძე. დრეკად ფუძეზე მდებარე ფილების ანგარიში ჩვეულებრივ დიფერენციალურ განტოლებებში. პროფესორ მ. მიქელაძის დაბადების 75 წლისთავისადმი მიძღვნილი საერთაშორისო სიმპოზიუმის შრომების კრებული, 2001.
13. დ. ტაბატაძე, თ. შუკაკიძე. Об одном методе расчёта нелинейно-упругих круглых пластинок при больших деформациях. საერთაშორისო კონფერენცია უწყვეტ ტანთა მექანიკის პრობლემები, შრომები, 2007.
14. დ. ტაბატაძე, ზ. ზივზივაძე. ანიზოტროპული პრიზმული ძელის დაძაბულ-დეფორმირებული მდგომარეობის განსაზღვრა არათანაბარი ტემპერატურული ზემოქმედების შემთხვევაში. საერთაშორისო კონფერენცია „მექანიკის არაკლასიკური ამოცანები“, ქუთაისი. 2007.
15. დ. ტაბატაძე, მ. ყალაბეგაშვილი, ლ. კახიშვილი. On Framework Building Columns seismic Impact Effect. საერთაშორისო კონფერენცია, თბილისი, 2008.

საზოგადოებრივი საქმიანობა

- პროფბიუროს მდივანი.
- ფაკულტეტის სასწავლო-მეთოდური კომისიის წევრი.
- ფაკულტეტის საბჭოს წევრი,
- ფაკულტეტის დიპლომების დაცვის სახელმწიფო კომისიის წევრი.
- დისერტაციის დაცვის კომისიის წევრი.
- საქართველოს სოციალურ ურთიერთობათა აკადემიის ნამდვილი წევრი.
- საქართველოს საინჟინრო აკადემიის წევრ კორესპოდენტი

სამუშაო გამოცდილება

1971-75 – საქართველოს მეცნიერებათა აკადემიის ა. რაზმაძის სახ. მათემატიკის ინსტიტუტი ინჟინერი.

1975-83 – საქართველოს მეცნიერებათა აკადემიის ა. რაზმაძის სახ. მათემატიკის ინსტიტუტი ტექნიკური სექტორის ხელმძღვანელი.

1992-2009 – ს.ს.ი.პ კირიაკ ზავრიევის სამშენებლო მექანიკის და სეისმომედეგობის ინსტიტუტი უფროსი მეცნიერ თანამშრომელი

2009 – ს.ს.ი.პ კირიაკ ზავრიევის სამშენებლო მექანიკის და სეისმომედეგობის ინსტიტუტი უფროსი მეცნიერ თანამშრომელი.

1992-2006 – საქართველოს ტექნიკური უნივერსიტეტის სამშენებლო ფაკულტეტის სამშენებლო და სეისმომედეგობის კათედრის დოცენტი.

2006-2009 – საქართველოს ტექნიკური უნივერსიტეტის სამშენებლო ფაკულტეტის სამშენებლო მექანიკის და სეისმომედეგობის მიმართულების ასოცირებული პროფესორი.

2009-2012 – საქართველოს ტექნიკური უნივერსიტეტის სამშენებლო ფაკულტეტის სამშენებლო მექანიკისდა სეისმომედეგობის მიმართულების ასოცირებული პროფესორი.

2012-დღემდე – საქართველოს ტექნიკური უნივერსიტეტის სამშენებლო ფაკულტეტის სამშე-ნებლო მექანიკის და სეისმომედეგობის მიმართულების ასოცირებული პროფესორი.

გამოცდილება	პროექტი 249. საქართველოს ეროვნული სამეცნიერო ფონდის გრანტი. თემა „მიწისძვრისას კარკასულ შენობების

	სვეტებში დარტყმის ეფექტის გათვალისწინება“ 2007-2008 წ. ძირითადი შემსრულებელი. პროექტი 5526. „ნავთობის ნათელი ფრაქციების გამოსავლიანობის გაზრდა და მათი გაკეთილშობილება“. 2.1. თეორიული მკვლევარი. გაგზავნილია MHTC. პროექტი 5486. „მინერალური ზეთების წარმოება და ნამუშევარი მოტორული ზეთის რეგენერაცია“. თეორიული მკვლევარი. გაგზავნილია MHTC. პროექტი 5464. „ექსტრემალური ჰიდროდინამიკური მოქმედებების პროგნოზირება ჰიდროსისტემებში და გარემის დაცვა“. თეორიული მკვლევარი. გაგზავნილია MHTC. 2002-2014 წლების განმავლობაში მრავალი შენობა-ნაგებობის ექსპერტიზა.მდგრადობის გამოკვლევა, ნაგებობათა ურთიერთ გავლენის გამოკვლევა მშენებლობის პროცესში. პროექტის კონსტრუქციული ნაწილის ექსპერტიზა
ენები	ქართული – მშობლიური რუსული – კარგად გერმანული – ლექსიკონის დახმარებით
კომპიუტერული პროგრამები	Windows Ms Word Ms Excel Internet Explorer AutoCAD Лира.
2014 წლის 17 ნოემბრის მდგომარეობით	

ასოცირებული პროფესორი დემური ტაბატაძე