

ნახა%ებოს ჩამონათვალი

საერთო შვებულება

1. ქ. რუსთავში “უსს მომსახურების სააგენტოს საწყობის” მზღის ფოლადის კონსტრუქციების მუშა პროექტი დამუშავებულია KM სტადიის მოთხოვნების მიხედვით, არქიტექტურული გადაწყვეტების და სთანადო დავალების შესაბამისად, საქართველოში მოქმედი სამშენებლო ნორმებისა და წესების საფუძველზე.

2. უკს “თბილისის სანაგარეო-გეოლოგიური კვლევების ტექნიკური ანგარიშის (ქვემოთ ტექსტში “ანგარიში”) დასკვნებისა და რეკომენდაციების თანახმად: “1. ... მიწის ნაკვეთი მდგრადია, ამჟამად მასზე და მიმდებარე ტერიტორიაზე საშიში გეოლოგიური პროცესები განვითარებული არ არის. ... 2. I ს.გ.ე - წარმოდგენილია მუქი-ყვითელი ფერი თიხებით, ... (ფენის სიმქავე 1.2-4.0 მ-ია (იხ. “ანგარიში”, გვ.4)). 3. II ს.გ.ე - წარმოდგენილია მოყვითალო-ყვითელი ფერი კოსიტენციის თიხნარით, გრუნტის პირობითი საანგარიშო წინაღობა $R_0=2.00 \text{ კგ/სმ}^2$ 4.

... ფუძის გრუნტებზე მისაღებად ორივე ს.გ.-ი, ... 5. I ს.გ.-ი საშუალოდ
ჭიჩკად გრუნტებს წარმოადგენს, ამიტომ, მასზე ნაგებობის დაფუძნების
შემთხვევაში გათვალისწინებულ იქნეს 35 02.01-08 მუხლი 17 "გაჭირვებად
გრუნტებზე უვნობა-ნაგებობათა ფუძეების დაპროექტების თვისებები". 9. ...
უბნის ამგები გრუნტები სეისმური თვისებებიდან გამომდინარე ... განეკუთვნებიან
III კატეგორიას, ამიტომ, უბნის სეისმურობად მიღებულ იქნეს 9 ბალი."

3. პროექტით, შენობის გზიდი ლითონის კოლონების ქვეშ მდებარე, ერთმანეთთან რანდოკლებით დაკავშირებულ, მონოლითური რკ/ბ წერტილოვანი საძირკვლების ფუძე-გრუნტებად მიღებულია ზემოთაღნიშნული II ს.გ. - $R_0=2.00$ კგ/სმ². საძირკვლებისათვის ორმოები (ჭაური-ჭვავულები) უნდა გაიჭრას -1.35მ პირობით ნიშნულამდე, ან უფრო ღრმად, აღნიშნული ფუძე-გრუნტის გამოვლენამდე. ამ უკანასკნელ შემთხვევაში, საძირკვლების ქვეშ, გამოვლენილი ფუძე-გრუნტის ზემოთ -1.35 მ პირობითი ნიშნულამდე, ეწყობა დაბალი მარკის ბეტონის ბალიში. ბალიშების ზომების, მათი მოსაწყობი მასალისა და სამუშაოთა წარმოების მეთოდების დაზუსტება-შერჩევა უნდა მოხდეს სამუშაოთა წარმოებისა და მიწნეულობის ორგანიზაციის პროექტების მიხედვით. პირობითი საპროექტო-გეგმარებითი ნიშნული ± 0.000 შეესაბამება აბსოლუტურ ნიშნულს 417.300 მ.

4. საპროექტო შენობა გეგმაში მართკუთხედის ფორმისაა, რომლის ერთ ნაწილში ანტრესოლური გადახურვაა, ხოლო ამ ნახევრის დანარჩენ ნაწილში გრუნტზე მოწყობილი იატაკი 0.000 ნიშნულიდან 1.20 მითაა აწეული შენობის მეორე ნახევარი ერთსართულიანია. ანტრესოლური გადახურვა ლითონის კოჭებზე დაყრდნობილი მონოლითური რკ/ბ ფილითაა გადაწყვეტილი. კიბეც ჩანებზე მოწყობილი მონოლითური რკინაბეტონისაა. შენობის მიწისზედა მზიდი კონსტრუქციების ერთობლიობა წარმოადგენს, ე.წ. ფოლადის სორტირებულ ფასონური ნაგლის მთლიანკვეთიანი დგარების, რიგელებისა და სანივნივე წამწეებისაგან, აგრეთვე, პორიზონტალური და ვერტიკალური კავშირებისაგან შედგენილ, კარკასულ სივრცით სისტემას. კედლები და სახურავი მსუბუქი, ე.წ. "სენდვიჩი" პანელებისაა.

5. უვნობის მზიდი სივრცითი კონსტრუქციული სისტემა და ფუფუნ-საძირკვლები გაანგარიშებულია დატვირთვების ძირითად და განსაკუთრებულ (სეისმური ზემოქმედებით განპირობებულ) თანწყობებზე “LIRA” კომპიუტერული საანგარიშო კომპლექსის გამოყენებით. ტექნოლოგიური ან დროებითი ნორმატიული დატვირთვა: I სართულზე 500 კგ/მ²; ანტრესოლურ გადახურვაზე 200 კგ/მ²; ქარის 60 კგ/მ²; თოვლის 50 კგ/მ². ნორმატიული და საანგარიშო დატვირთვების მნიშვნელობები მიღებულია СНИП 2.01.07-ის მითითებითა შესაბამისად.

[illegible][illegible]