ძირითადი კომპლექტის სამუშაო ნახაზების უწყისი

შურც.	დასახელება	შენიშვნა
1	შინაარსი, ზოგადი მონაცემები	
2	ქვაბულის გეგმა ფილის კონტურით	
3	ქვაბულის ჭრილები	
4	საძირკვლის ფილის გეგმა	
5	საძირკვლის ბაზის შუფიცარის ნახაზები	
6	დგარების ბაზის შუფიცარის ნახაზები	
7	საძირკვლის ფილის ქვედა არმირება	
8	არმატურის შეერთებები ცოკოლის კედლიდან	
9	საძირკვლის ფილის ზედა არმირება	
10	დგარების ბაზის კანონების განივი ჭრილი და არმირება	
11	საძირკვლის ფილებისა და ცოკოლის მასალების სპეციფიკაცია და ნაკრები უწყისი	

ზოგადი განმარტებები კონსტრუქციის გაანგარიშების შესახებ

გამწმენდი ნაგებობის პროექტი შემუშავებულია საპროექტო დაცალების საფუძველზე.
კონსტრუქციებისა და მათი ელემენტების გაანგარიშება შესრულებულია შემდეგი ნორმატივების შესაბამისად:

1. სნმ. ნორმ. СП 50-101-2004. შენობა-ნაგებობათა საფუძვლებისა და საძირკვლების დაპროექტება და მოწყობა. მ. 2005 წ.

2. სნ და წ 2.01.07-85*. დატვირთვები და ზემოქმედებები. სახელმწიფო უნიტარული საწარმო „მასობრივი გამოყენების საპროექტო პროდუქციის ცენტრი". მ. 2003.

3. კონსტრუქციების გაანგარიშების სნ და წ 5.04-23-2002. ფოლადის კონსტრუქციები. დაპროექტების ნორმები. ფოლადის კონსტრუქციების დაპროექტების სახელმძღვანელო. მ. 2005.

4. სნ და წ 52-01-2003. ბეტონის და რკინაბეტონის კონსტრუქციები. ძირითადი დებულებები. სიმყიდროვის კოეფიციენტი პასუხისმგებლობის დონისათვის 0.95.

5. შენობის ცეცხლგამძლეობის ხარისხი IV.

ზოგადი მითითებები

1. ამ ალბომში შემუშავებულია ОС2000 საძირკვლის რკინაბეტონის მონოლითური ფილების კონსტრუქციების ნახაზები.
2. მზიდი კონსტრუქციების გაანგარიშებები შესრულებულია პერსონალური კომპიუტერით პროგრამული კომპლექსის „ლირა-9.6"-ის გამოყენებით.
   საანგარიშო სქემად მიღებულია ფილა ვინკლერის დრეკად საფუძველზე, საგების კოეფიციენტით к=1000 ტს/მ3, საანგარიშო დატვირთვების ზემოქმედება სამშ. ნორმ. СП20.13330.211-ის (სნ და წ 2.01.07-85*-ის) შესაბამისად.
3. ფილის კონსტრუქციების გაანგარიშება შესრულებულია წრფივ არეში საბოლოო ელემენტების მეთოდით.
4. 0.000 ფარდობით ნიშნულად მიღებულია პირველი სართულის წმინდა იატაკის ნიშნული, რომელიც შეესაბამება აბსოლუტურ ნიშნულს _____ .
5. კომპლექსის მიბმა გენგეგმაზე იხ. გენგეგმის ნახაზებზე.
6. საძირკვლები შემუშავებულია მოსკოვის ოლქის ნარო-ფომინსკის რაიონის სასოფლო დასახლება პერვომაისკოეში შენობის მშენებლობის უბანზე საინჟინრო-გეოლოგიური ძიების მასალების საფუძველზე.
7. მოედნის გეოლოგიური აგებულება წარმოდგენილია უმთავრესად ნახევრად მყარი თიხნარებით.
   საძირკვლების საფუძველია უშუალოდ ნახევრად მყარი თიხნარები, წვრილი კენჭების, ღორღისა და ქვიშის ფენებით (საინჟინრო-გეოლოგიური ელემენტი 2 და 3) შემდეგი სანორმატივო მახასიათებლებით:
   გრუნტის სიმკვრივე -2,14 გ/სმ3 შიდა ხახუნის კუთხე - 25
   ხვედრითი შეჭიდულობა -0,037 მპა დეფორმაციის მოდული - 15,2 მპა
   ბეტონის მიმართ გრუნტები აგრესიული არ არის. გრუნტის წყლები აღმოჩენილია მიწის დონიდან -2,4 მ-ს დონეზე.
8. საძირკვლების მოწყობის წინ საჭიროა გრუნტის დატკეპნა საპროექტო მდგომარეობამდე (ქვაბულის დონე მიიღება საპროექტოზე 5-7 სმ-ით მაღლა) ქვიშისა და ხრეშის დამატებით (0,1 მ3 ძირის 1 მ2-ზე) და 100 მმ სისქის В12.5 ბეტონის საგების მოწყობით. ოღონდ
   ცოკოლის კედლის ქვეშ უნდა მოეწყოს 300 მმ სისქის მსხვილი ქვიშის ბალიში.
   რეზერვუარების საძირკვლების კონუსური ნაწილის დაბეტონება უნდა მოხდეს განუწყვეტელი დაბეტონებით.
9. საძირკვლების დაბეტონების სამუშაოები უნდა შესრულდეს სნ და წ 3.03.01-87, ნაწ. 2 „ბეტონის სამუშაოები"-ს მოთხოვნების შესაბამისად.
10. საძირკვლების დასაბეტონებლად გამოიყენება В 25 კლასის მძიმე ბეტონი, წყალგაუმტარობის კლასი W12, F75 (სახ. სტანდარტი 7773-94, სახ. სტანდარტი 25192-82*). არმატურად გამოიყენება А500С, (შავი მეტალურგიის პროდუქციის სტანდარტიზაციის ასოციაციის სტანდარტი 7-93), А240, (სახ. სტანდარტი 5781-82). სხვა არმატურის გამოყენებისას საჭიროა არმირების გადაანგარიშება.
11. ბეტონის მინიმალური დამცავი ფენა საძირკვლების ქვედა არმატურისათვის არის 40 მმ, ზედასთვის 30 მმ, სარდაფის კედლებისათვის არ ნაკლებ 25 მმ, ხოლო გადახურვებისათვის 20 მმ.
12. არმატურის გადაშვების მინიმალური სიგრძე პირის პირზე გადადებით შედუღების გარეშე შეერთების დროს მიღებულ იქნას 45d, სადაც d არისშესაერთებელი ღეროებიდან ყველაზე წვრილი ღეროს დიამეტრი.
13. გრძივი მუშა არმატურების გადახრა ბეტონის დამცავ ფენაში არ უნდა აღემატებოდეს 5 მმ-ს.
14. ამოვსება უნდა შესრულდეს უბურცველი გრუნტებით, ფენა-ფენა დატკეპნით,ოპტიმალური ტენიანობის დროს, ჩონჩხის 1.65 გ/სმ3 სიმკვრივის მიღწევამდე.
15. საძირკვლის მონოლითური ფილა მიღებულია 300 მმ სისქის. საძირკვლის ფილის ქვეშ უნდა მოეწყოს 100 მმ სისქის В12.5 კლასის ბეტონის საგები.
16. ნულოვანი ციკლის კონსტრუქციების შესრულების სამუშაოები უნდა ჩატარდეს სამუშაოთა წარმოების პროექტის მოთხოვნების დაცვით და სნ და წ 3.03.01-87 და სნ და წ 2.03.01-84-ის მოთხოვნების შესაბამისად.

ყურადღება! ლენტური საძირკველი 1-ლი ღერძის გასწვრივ ეწყობა გამკვრივებულ ნაყარ მსხვილ ქვიშაზე. ეს საფუძველი ლენტის ქვეშ ფენა-ფენა უნდა დაიტკეპნოს (ფენის სისქე 20-25 სმ) გამკვრივების 0,95 კოეფიციენტამდე, რაც უნდა დაამოწმოს გეოლოგმა და მიღებული იქნას აქტით.

			საქართველო, შიდა ქართლი, გორის მუნიციპალიტეტი.		
			წარმადობა 1250 კუბ.მ დღე-ღამეში	სტადია	ფურცელი	ფურცლები
					24	50
დირექტორი	დ. ჩახვაშვილი				
პროექტის მთ. ინჟ.	ნ. ჩალაძე		საერთო მონაცემები	შ.პ.ს. " L M C "	