

SPECIFIKIMET TEKNIKE

**OBJEKTI: “NDËRTIM MURI MBAJTËS LAGJA NR.1, LUMI I VËRDOVËS”
BASHKIA POGRADEC**

S P E C I F I K I M E T T E K N I K E

1 - QELLIM

Ne keto specifikime jepet zhvillimi i punimeve dhe kerkesat teknike per zbatimin e projekteve, te hartuara sipas kerkeses se Drejtorise se Planifikimit dhe Kontrollit te Zhvillimit te Territorit prane Bashkise Pogradec.

Te gjitha kerkesat teknike te percaktuar ne keto specifikime jane te detyrueshme per kontraktorin e punimeve.

Projektet permbajne te gjitha te dhenat e nevojshme per zbatimin e punimeve, bazuar ne matje te sakta te kryera ne terren.

Per çdo mos perputhje te te dhenave te projekteve me gjendjen ne terren, te behet azhornimi i tyre nga zbatuesi i punimeve, dhe ne konsultim me mbikqyresin e punimeve dhe projektuesin, te behen ndryshimet perkatese, te cilat do te aprovojen nga punedhenesi.

Keto specifikime perfshijne te gjitha punimet per projektet e zbatimit te paraqitura.

2 - ZHVILLIMI I PUNIMEVE

- 2.1. Percaktimi i rrades se zhvillimit te punimeve eshte bere per zbatimin e menjehershem te te gjithe projektit, ne kushte optimale, qe te kemi koston me te ulet, sipas vleresimeve te percaktuara ne preventivat perkates. Per çdo ndryshim te bere nga keto percaktimi eshte i nevojshem bashkepunimi me konsulentin.

2.2. - TOPOGRAFIA

- 2.2.1. Para fillimit te punimeve behet azhornimi i plote i projektit me gjendjen ne terren. Evidentohen te gjitha ndryshimet e mundshme dhe i paraqiten ato inxhinierit (mbikqyresit te punimeve), i cili i pasqyron dhe i aprovon tek projektuesi dhe investitori.
- 2.2.2. Hedhja e objektit ne terren do te behet sipas rilevimit topografik te kryer ne terren, i cili mbeshtetet ne pikë fiksë te vendosura me kunja hekuri ne pozicionin e paraqitur ne planimetrine e projektit. Identifikimi i tyre do te behet ne baze te numrave te Stacioneve dhe pikave fiksë te shkruara me boje. Leximi i projektit do te behet ne baze planimetrise, profilin gjatesor dhe te numrave te seksioneve.
- 2.2.3. Duke qene se piketat jane ne pozicionin ku do te kryhen punimet eshte e nevojshme qe para fillimit te punimeve, te behet spostimi i tyre nga topografe te specializuar.

2.3.1. PUNIMET E GERMIMIT

- 2.3.1.1. Punimet e germimit do te behen sipas profilave terthor te projektit.
- 2.3.1.2. Mbasi eshte percaktuar nga matjet topografike kufiri i siperi i skarpates se germimit, behet modinimi sipas pjerresise se skarpates qe eshte percaktuar ne profilin terthor. Per te pasur konfiguracion me te sakte, behet shpeshtimi i pikave.
- 2.3.1.3. Germimet per formimin e trupit te rruges fillojne nga lart poshte, sipas skarpates.
- 2.3.1.4. Kur ne zonen e skarpates qe germohet ndodhen objekte te forta qe prishin pamjen e rruges ato hiqen dhe zevendesohen me material te forte te dale nga germimi.
- 2.3.1.5. Punimet e germimit do te kryhen me makineri te pershatshme qe ne çdo rast te ngjishet bazamenti.
- 2.3.1.6. Dherat e dala nga germimi nuk do te perdoren ne asnje rast per mbushje te trupit te rruges. Ato do te largohen me makineri dhe do te hidhen ne nje vend te pershatshem..
- 2.3.1.7. Ne qofte se gjate germimit bazamenti rezulton i papershatshem, germimi do te kryhet deri ne gjetjen e bazamentit te pershatshem. Vleresimi i dherave do te behet nga mbikqyresi i punimeve i cili do te beje ndryshimet perkatese ne projekt.
- 2.3.1.8. Gjate germimit do te respektohen te gjitha kushtet teknike te zbatimit te punimeve dhe sigurimi teknik.

2.3.2. MBUSHJET

Punimet e mbushjeve do te behen sipas profilit gjatesor dhe profilave terthor te projektit.

- 2.3.2.1. Per te saktesar konfiguracionin, veçanerisht ne kthesa, behet shpeshtimi i piketave.
- 2.3.2.2. Kur ne pjesen qe do te kryhet mbushja ka dhera te papershatshem, dhera te hedhur dhe mbeturina, detyrimisht ato duhet te hiqen .
- 2.3.2.3. Ne zonat ku mbushja bie mbi kanale ekzistues, detyrimisht te behet pastrimi i tyre nga llumi dhe germimi do te behet deri ne gjetjen e bazamentit te pershatshem, i cili duhet te ngjishet.
- 2.3.2.4. Mbushjet do te behen me shtresa nga 20 cm dhe do te ngjishen me mjete te pershatshme, siç jepej ne kapitullin e shtresave.
- 2.3.2.5. Mbushjet jane parashikuar te behen me çakull mbeturine, ose material tjeter shkembor te pershatshem, me trashesi 20 - 30 cm. Materiali duhet te plotesoje te gjitha kerkesat e standardeve shteterore ne fuqi.
- 2.3.2.6

Moduli i shkallezimit te materjalit qe do te perdoret per mbushjet duhet te jetë i pershtatshem per te dhene treguesit e meposhtem:

- Indeksi max. i plasticitetit IP ≤ 10
- CBR minimale 30 %
- Densiteti i shtreses se ngjeshur 95 % te vleres se proktorit te modifikuar.

Per arritjen e treguesve te mesiperme eshte e domosdoshme qe ngjeshja te behet me rulo me peshe 8 - 10 ton, me 6 - 8 kalime vajtje - ardhje ne nje vend duke filluar nga anet ne drejtim te aksit te rruges. Gjate ngjeshjes eshte e nevojshme te behet sperkatja me uje ne masen e nevojshme per te patur nje lageshti optimale te materialit 6 - 8 %.

2.4. NENSHTRESAT RRUGORE.

2.4.1. SHTRESAT E ÇAKULLIT, ÇAKULL MBETURINE

- 2.4.2.1. Shtresat rrugore jane percaktuar ne profilat terthor tip, per çdo segment rruge. Çdo devijim nga projekti do te behet me miratimin nga mbikqyresi i punimeve dhe projektuesit. Trashesia e shtreses eshte dhene mesatare. Ne kete shtrese do te jepet pjereria terthore, zgjerimi ne kthesa, profilimi i trupit te rruges simbas kuotave te projektit dhe mbushja e gropave te demtuara qe do te skarifikohen me pare.
- 2.4.2.2. Shtrimi do te behet pasi te jetë bere skarifikimi i dherave e materjaleve te papershtatshem dhe nivelimi i shtresave ekzistuese. Skarifikimi i shtresave ekzistuese do te behet deri ne nivelin e shtresave ekzistuese te pa demtuara, te cilat do te percaktohen ne vend nga mbikqyresi i punimeve, simbas percaktiveve te dhena ne projekt dhe keto specifikime.
- 2.4.2.3. Hedhja dhe perhapja e materjalit do te behet me makineri ose krahe, pasi te merret aprovimi i mbikqyresit per gjendjen e shtreses se hedhur me pare. Shmangjet e lejuara ne trashesi, pas ngjeshjes, jane; + 5 cm dhe – 2 cm.
- 2.4.2.4. Shtrimi i materjalit do te behet me breza terthor me gjeresi $0.5 \div 1.0$ m per çdo 20 m, te cilat do te kontrollohen ne kuote pas perfundimit te tyre dhe pas kesaj mbushet pjesa tjeter. Gjate shtrimit te jepet pjereria terthore e rruges simbas kuotave te profilave terhore te projektit.
- 2.4.2.5. Materiali i ngjeshur ne veper duhet te plotesoje kerkesat e meposhteme:
 - Indeksi i plasticitetit IP ≤ 10 .

- CBR minimale 30 %
- Densiteti minimal i matur ne shtresat e ngjeshura dhe te thata duhet te jete 95 % e vleres Proktor i modifikuar.

2.4.2.6. Shtresa e çakullit nyje natyrore $t= 15$ cm dhe $t= 10$ cm, eshte parashikuar te behen me çakull te nxjere nga karierat e gurit me shperthime minash, qe ploteson kerkesat e meposhtme:

- Materiali guror duhet te kete fortessine ≥ 1000 kg/km².
- Marka e thermimit, nga prova Losanxhelos LA ≤ 30 %.
- Permbajtja e argjiles duhet te jete me pak se 8 % dhe e mbeturinave bimore me pak se 5 %.
- Dimensioni maksimal i kokrizave nuk duhet te kaloje 2/3 e trashesise se shtreses.

Granulometria duhet te jete e vazhduar me modul shkallezimi sipas tabeles me poshte:

Dimensioni i sites ne mm	Perqindja e kalimit sipas peshes (%)
100	100
75	80 - 100
40	60 - 85
25	50 - 70
10	40 - 55
5	30 - 50
2	20 - 35
0.4	10 - 20
0.075	7 - 15

- 2.4.2.7. Per arrijen e treguesve te mesiperm eshte e nevojshme te behet ngjeshja me rul me peshe $8 \div 10$ ton duke bere 8 kalime ne nje vend. Gjate ngjeshjes eshte e nevojshme te behet sperkatja me uje per te arritur lageshtine optimale, te percaktuar ne laborator (rekomandohet $6 \div 10$ %).
- 2.4.2.8. Ne pjeset e seksionit te rruges qe nuk futet ruli i madh ($8 \div 10$ ton) ngjeshja do te behet me rul vibrues $6 \div 8$ ton duke bere minimum 12 kalime ne nje vend.
- 2.4.2.9. Ngjeshja do te behet duke filluar nga anet ne drejtim te mesit te rruges. Çdo kalim i mevonshem duhet te shkele gjurmen e mepareshme minimum 25 cm.

- 2.4.2.10. Mbas ngjeshjes behet plotesimi me material te imet ne pjeset ku ka perqendrim te materialit te trashe.
- 2.4.2.11. Ne qofte se gjate ngjeshjes konstatohen vende me deformime si rezultat i materjalit jo te mire, hiqet kjo pjese e shtreses dhe zevendesohet me materjal te pershtatshem.

2.4.3. SHTRESAT E STABILIZANTIT

2.4.3.1. Shtresa e stabilizantit eshte percaktuar ne profilat terthor tip, per çdo segment rruge.

2.4.3.2. Stabilizanti eshte parashikuar te prodhohet me material gurore te thyer $t= 5$ cm, te fraksionuar qe plotesojne kerkesat e me poshteme:

- Fortesia e gureve perberes ≥ 800 kg/cm².
- Marka e thermimit nga prova Losanxhelos, LA ≤ 30 %.
- Permbajtja e argjiles deri ne 5 % dhe materjaleve organik deri ne 3 %.

Moduli i shkallezimit te fraksioneve do te jete sipas tabeles me poshte:

Dimensioni i sites ne mm	Kalimi ne site ne %	Mbetja ne site ne %
50	100	0
40	100 - 65	0 - 35
25	75 - 35	25 - 65
10	70 - 30	30 - 70
5	55 - 23	45 - 77
2	40 - 15	60 - 85
0.4	25 - 8	75 - 92
00.75	15 - 2	85 - 98

Pranohet luhatje ± 3 %

2.4.3.3. Materiali i ngjeshur ne veper duhet te plotesoje kerkesat e me poshteme:

- Indeksi i plasticitetit IP ≤ 6
- CBR minimale 80 %
- Densiteti minimal i matur i shtreses se ngjeshur dhe te thatë duhet te jetë 98 % e vleres Proktor i modifikuar.

- 2.4.3.4. Shtrimi i materialit do te behet ne te gjithe gjerresine e rruges me makineri (ose krahe), pasi te jene bere me pare breza terthore me gjatesi 0.5 – 1.0 m per çdo 20 – 30 m, te cilat kontrollohen ne kuote pas perfundimit te tyre dhe pas kesaj mbushet pjesa tjeter.
- 2.4.3.5. Shmangjet e lejuara te siperfaqes se perfunduar te shtreses do te jene brenda kufijve + 5 mm dhe – 5 mm, nga kuota e projektit.
- 2.4.3.6. Per arritjen e treguesve te ngjeshjes, sipas pikes 2.4.3.3. eshte e nevojshme te behet ngjeshja me rul vibrues me peshe 10 - 12 ton duke bere 12 kalime ne nje vend. Gjate ngjeshjes eshte e nevojshme te behet sperkatje me uje per te arritur lageshtine optimale te ngjeshjes te percaktuar me pare ne laborator.
- 2.4.3.7. Ngjeshja do te behet duke filluar nga anet ne drejtim te mesit te rruges. Çdo kalim i mevonshem duhet te shkele gjurmen e meparshme 25 cm. Mbas ngjeshjes behet plotesimi me material te imet ne pjeset ku ka perqendrim te materialit te trashe.
- 2.4.3.8. Ngjeshja quhet e perfunduar kur nje kokerr çakulli stabilizanti e hedhur mbi mbulese thyhet nga rrota e rulit dhe nuk futet ne shtresen cakullit.

2.4.4. SHTRESE BETONI C- 12/15 t=10 cm NEN PLLAKATE BETONIT

Realizohet mbi shtresen e stabilizantit te niveluar dhe ngjeshur mire paraprakisht
-Ne çmim eshte perfshire teresia e shpenzimeve per 1m³ beton me marken dhe trashesine e kerkuar te projekt preventivit .Siperfaqja mbas betonimit duhet te jete e niveluar plotesisht.

Materialet per 1m³ beton M-150

Çakull makinerie – 20mm	- 0.77 m ³
Rere e lare	- 0.48 m ³
Uje	- 180 litra
Çimento M-400	- 260 kg

2.4.5. SHTRESE PLLAKA BETONI DEKORATIVE t=8 cm C 25/30

(mbi shtrese betoni, rere)

- 2.4.5.1 Shtrese **pllaka betoni dekorative** C 25/30, t= 8 cm mbi shtrese betoni t=10 cm
Vendosja e pllakave do te behet mbasi te jene realizuar n/shtresat e cakullit dhe betonit (tipi i pllakave simbas projektit ,kurse per formen dhe ngjyren ne mareveshje me investitorin)

Plakat Jane me trashesi jo me te bogel se 8 cm dhe marke betoni 300kg/cm². vendosja e plakave realizohet mbi shtrese betoni me trashesi jo me te vogel se 10 cm e rafshuar, niveluar dhe ngjeshur ne gjeresi dhe gjatesi.

Mbas vendosjes se plakave ,fugat midis tyre karikohen disa here me rere te imet e te thate per te siguruar shtrengimin e plote te tyre.

Ne perfundim te procesit mund te perdoren dhe mjete niveluese dhe ngjeshes pa i demtuar ato.

2.4.5.2. Shtrese **plaka betoni dekorative M-300 t= 8 cm mbi shtrese rere t= 5cm**

Vendosja e plakave do te behet mbasi te jen realizuar n/shtresat e cakullit (tipi i plakave simbas projektit ,kurse per formen dhe ngjyren ne mareveshje me investitorin)

Plakat Jane me trashesi jo me te bogel se 8 cm dhe marke betoni 300kg/cm².

Vendosja e plakave realizohet mbi shtrese rere me trashesi jo me te vogel se 5 cm e rafshuar, niveluar dhe ngjeshur ne gjeresi dhe gjatesi.

Mbas vendosjes se plakave ,fugat midis tyre karikohen disa here me rere te imet e te thate per te siguruar shtrengimin e plote te tyre.

Ne perfundim te procesit mund te perdoren dhe mjete niveluese dhe ngjeshes pa i demtuar ato.

VEPRAT E ARTIT

2.6 PUNIME MURE MBAJTES

2.7.1 Muret mbajtes dhe prites prej betoni

Ne kete projekt Jane parashikuar te ndertoheTt njw mure mbajtes me beton, per te cilat Jane specifikuar ne projekt .

Vendosja e veprave te artit ne objekt do te behet simbas percaktimeve te dhena ne projekt. Kur kemi mosperputhje, mbikqyresi ne bashkepunim me projektuesin te beje korigimet e nevojshme, pa cenuar ne asnje rast funksionin dhe qendrushmerine e vepres.

Ne veprat e artit ekzistuese, qe Jane ne gjendje te mire, Jane bere zgjerimet e tyre ne pershtatje me profilat terthor dhe gjendjen teknike e funksionale te tyre.

Thellesia dhe permasat e themeleve Jane vendosur ne baze te kushteve te tabanit e te terrenit, sipas projektit.

Vendodhja e çdo vepre arti eshte percaktuar ne perputhje me seksionet e projektit. Ne projekt eshte dhene lidhja e distancave dhe akseve te objekteve qe do te ndertohen, lidhur me aksin e projektuar te rruges.

Per ndertimin e mureve mbajtes e prites me beton, thellesia e vendosjes se tyre eshte parashikuar ne projekt. Percaktimi i sakte dhe perfundimtar i thellesise se vendosjes se tyre, do te behet me aprosim te mbikqyresit gjate germimit per hapjen e themeleve dhe verifikimit te pershtatshmerise se bazamentit.

Gjate ndertimit te mureve realizohen brimat e kullimit me tubo P.V.C Ø 75mm me shtrirje ne forme shahu cdo 2 m.

Mbushja mbas mureve mbajtes eshte parashikuar te behet me material shkembor pa perqindje te larte dherash, ne shtresa 20 cm te niveluara dhe ngjeshura.

2.6.2 Germim dheu per themele

Germimet per themelet e mureve mund te kryhen me makineri ose me krahe. Eshte e detyrueshme qe gjate germimit te ruhet struktura natyrale e tokes ne tabanin e themelit.

- Ne rastin kur gjate hapjes se themelit rezulton bazamenti i papershtatshem, me aprosimin e inxhinierit, germimi do te vazhdoje deri ne tabanin e pershtatshem.
- Gjate hapjes se themeleve te ruhen skarpatet e germimit nga rrezimet dhe demtimet e mjeteve te germimit. Per kete te merren masa preventive, sipas stines dhe formacionit te tokes, per puntelimin e faqeve me armature druri.
- Distanca e eskavatorit nga buza e themelit do te jetë minimum 2.5 m. Ne çdo rast, para vendosjes se eskavatorit, te verifikohet qendrushmeria e skarpatave. Germimi duhet te kryhet me breza me trashesi nen 1 m.
- I gjithe materiali (dheu) i dale nga germimi nuk do te perdoret ne asnje rast per mbushje mbrapa strukturave dhe mureve.
- Punimet e germimit, shtresa e cakullit, strukturat prej betoni, dhe mbushjet duhet te behen ne perputhje me standartet ne fuqi dhe kushtet teknike te zbatimit. Gjithashtu do te kryhen provat e bazamentit dhe materialeve te ndertimit.
- Te gjitha punimet dhe provat duhet te aprovojen detyrimisht nga inxhinieri i punimeve

2.7.3. PUNIMET E BETONIT C 16/20 (Per themele e mure mbajtes)

2.7.3.1. MATERIALET

a. Çimento

Nje nder materialet me te qendrueshme qe perdoren per betonet dhe qe duhet ti nenshtrohen kontrollit teknik te Supervizorit eshte çimento. Gjate betonimeve mund te perdoren dy lloje çimentoje (me perjashtim te rasteve kur ka kerkesa specifike nga projektuesi) si me poshte:

- Çimento Portland e zakonshme do te perdoret sipas standarteve te ISO ose ASTMC-150, tipi II ose Tipi V. Kjo lloj çimento do te perdoret per betonetqe jane ne presence te ujrade, ujrade te zeba, tubave te gazit apo ujrat nentokesore.
- Çimento Portland Sulfate e Rezistueshme do te perdoret sipas standarteve te ISO ose BS 4027 ose ASTMC-150, tipi II ose Tipi V. Kjo lloj çimento do te perdoret per betonetqe jane ne presence te ujrade, ujrade te zeba, tubave te gazit apo ujrat nentokesore.

Çimento duhet te shperndahet ne paketen origjinale te shenuara, te pademtuara, direkt nga fabrika dhe te ruajtura ne kushtet e duhura ne nje depo te pershatshme dhe te ajrosur. Thaset e çimentos duhet te jene te vendosur te pakten 15cm mbi sip. e tokes. Çimento nuk duhet te qendroje me shume se tre muaj ne kantier pa lejen e Supervizorit.

Çdo lloj çimento e ngurtesuar apo e demtuar nuk duhet te perdoret. Çdo dergese e çimentos duhet te jete e shoqeruar me certificate cilesie dhe flete analizat perkatese te fabrikes prodhuese.

Çimento e perfthuar nga pastrami i thaseve te çimentos ose nga pastrami i dyshemese nuk do te perdoret.

Supervizori ka te drejte te kerkoje ritestimin e çimentos kur ka dyshime mbi cilesine e saj apo gjendjen aktuale.

b. Inertet

Inertet per te gjitha tipet e betonit duhet te perdoren duke respektuar STASH – 512 - 78 ose ne perputhje me ASTM C 33.

Ato duhet te jene te paster, te forte, te qendrueshem, dhe nuk duhet te permbajne lende organike ose masa te tjera te demshme qe veprojne kunder fortessise dhe qendrueshmerise se betonit apo te betonarmese.

Materialet e perdonura si inerte duhet te perfthohen nga burimet e njohura dhe te licencuara qe sigurojne rezultate te kenaqshme per te gjitha llojet e betoneve.

Inertet e perdonura do te jene te imta dhe te trasha. Ato do te perdoren se bashku ne betonet sipas nje raporti te dhene nga Kushtet Teknike perkatese dhe me aprovinin e Supervizorit te Punimeve.

Me poshte po japim detaje per secilen prej llojeve te inerteve.

❖ **Inertet e Imta**

Inertet e imta per kategorite e betonit A,B,C, (Betone me marke M100, M200, M300) conform STASH-512-78 do te jene prej rere natyrale, gure te shoshtur ose materiale te tjera inerte me te njejtat karakteristika apo kombinim te tyre. E gjitha kjo duhet te jete e pastruar shume mire, pa masa te mpiksura, cifla te buta e te vecanta, vajra distilimi, alkali, lende organike, argjile dhe sasi te substancave te tjera demtuese.

Permbajtja maksimale e lejueshme e lymit dhe substancave te tjera demtuese ehte 5%.

Materialet e marra nga gure te papershtatshme per inerte te trasha nuk duhet te perdoren per inerte te imta.

Shkalla e shperndarjesperinertet e imta te specifikuara si me larte, duhet te jene brenda kufijve te meposhtem:

Masa e sites	Perqindja e kalimit (ne peshe te thate)
10,0mm	100
5,0mm	90-100
2,4mm	60-100
1,2mm	30-100
0,6mm	15-100
0,3mm	5-70
0,15mm	0-15

Inertet e imta per kategorine D te betonit duhet te jene te nje cilesie te mire nga rera e brigjeve. Ajo duhet te jete e pastruar nga materialet natyrale e klasifikuar nga me e holla deri tek me e trasha, pa copeza, nga argjila, plehra, etj. Ato nuk duhet te permbajne me shume se 10% te materialit me te holle se 0,1mm te hapsires ne rrjete dhe jo me shume se 5% te pjeses se mbetur ne 2,4 mm site.

○ **Inertet e Trashë**

Inertet e trasha per kategorite A, B dhe C do te perbehen nga materiale guri te thyer apo te nxjerre ose nje kombinim I tyre me nje mase jo me shume se 20mm do te jene te paster, te forte, te qendrueshem, kubik dhe te formuar mire, pa lende te buta apo te thermueshme ose copeza te holla te stergjatura, alkali, lende organike ose masa apo substance ta tjera te demshme. Lendet demtuese ne inertet e trasha nuk duhet te kalojne me shume se 3%. Klasifikimi per inertet e trasha te specifikuara sa me siper duhet te jete Brenda kufijve te me poshtem:

Masa e sites	Perqindja e kalimit (ne peshe te thate)
50,0mm	100
37,5mm	0-100
20,0mm	35-70
10,0mm	10-40

0,5mm

0-5

Inertet e trasha per kategorine D te betonit duhet te jene te nje cilesie te mire nga tulla te thyera te prodhuaraprej tullave te cilesise se pare. Ato nuk duhet te permajne kashte, rere ose materiale te huaja apo mbeturina te tjera.

○ **Raportet e Inerteve te Trasha dhe te Imeta**

Raporti me i pershtatshem i volumit te inerteve te trasha ne volumin inerteve te imta duhet te vendoset nga prova e ngjeshjes se kubikeve te betonit, por Supervizori mund te urdheroje qe keto raporte tendryshojne lethesisht sipas klasifikimit te inerteve ose sipaspeshes nese do te jetë e nevojshme, ne menyre qe te prodhohen klasifikimet e duhura ne perzierjen e inerteve te trasha dhe te imta.

Kontraktori duhet te beje disa prova ne kubiket e marre si kampione dhe te shenoje inertet dhe funksionimin e tyre, perzierjen e betonit ne fillim te punes dhe kur ka ndonje ndryshim ne inertet e imta apo te trasha ose ne burimin e tyre te furnizimit.

Keta kubike duhet te testohen ne laborator ne kushte te njejtë. Kubiket duhet te testohen nga 7,14 deri ne 28 dite.

Nga rezultatet e ketyre provave, Supervizori i punes mund te vendose per raportet e trashesise se inerteve te imta qe duhet te perdoren per çdo perzierj te mevonshme gjate zhvillimit te punes derisa te kete ndonje ndryshim ne inerte.

c. **Uji per beton**

Uji i perdonur per beton duhet te jete i paster, i fresket dhe pa balte, papasterti organike vegetale dhe pa kripa dhe substance te tjera qe nderhyjne ose demtojne forcen apo durueshmerine e betonit. Uji duhet te sigurohet mundesisht nga furnizimet publike dhe mund te merret nga burime te tjera vetem nese aprovohet nga Supervizori i punimeve. Nuk duhet te perdoret uje nga germimet, kullimet siperfaqesore apo kanalet e vaditjes. Vetem uje i aprovuar nga ana cilesore per larjen e pastrimin e armaturave, kujdesin e betonit si dhe per qellime te ngjashme.

2.7.3.2 METODAT DHE KERKESAT PER PERZIERJEN E BETONEVE

Betoni duhet te perzihet me perziersa mekanike te miratuara qe me pare. Perziersi, hinka dhe pjesa perpunuese e tij duhet te jene te mbrojtura nga shiu dhe nga era.

Inertet dhe çimento duhet te perzihen se bashku para se te shtohet uje derisa perzierja te fitoje ngjyren dhe fortessine e duhur.

Kerkesat per perzierjen e betonit duhet te konsistojne ne ndarjen proporcionale dhe perzierjen per fortessite e meposhtme kur behen testet e kubikeve :

Klasa e betonit	Fortesia ne shtypje ne N / mm²	
	7dite	28dite
Klasa A & A (C 7/10) (s)	17.0	25.5
Klasa B & B (C 16/20) (s)	14.0	21.0
Klasa C & C (C 20/25) (s)	6.5	10.0
Klasa D & D (C 25/30) (s)		

me pelqimin e supervizorit

Shenim: shenja s = Çimento sulfate e rezistueshme

Raporti uje – cimento eshte raport i peshes se cimentos ne te. Permbajtja e ujit ne te duhet te jete efikase per te prodhuar nje perzierje te punueshme te fortessise se specifikuar, por pembajtja totale e ujit duhet te percaktohet nga tabela e meposhteme

Klasa e betonit	Max. i ujit te lire/ rapporti çimento
Klasa A & A (C 7/10) (s)	0,50
Klasa B & B (C 16/20) (s)	0,60
Klasa C & C (C 20/25) (s)	0,65
Klasa D & D (C25/30) (s)	0,70
me pelqimin e supervizorit	

Shenim: shenja s = Çimento sulfate e rezistueshme

2.7.3.3 PROVA E FORTESISE SE BETONIT

Kontraktori duhet te siguroje per qellimet e provave nje set 3 kubikesh per çdo strukture betoni perfshire derdhje betoni nga 1-15m³. Per derdhje betoni me shume se 15m³ duhet te sigurohet nje set shtese 3 kubikesh. Nese mesatarja e proves se fortessise se kampionit per çdo porcion te punes bie poshte minimumit te lejueshem te fortessise se specifikuar, Supervizori do te udhezoje nje ndryshim ne rapportet ose permbajtjen e ujit ne beton ose te dyja ne menyre qe Punedhenesi te mos kosto shtese.

Kontraktori duhet tepercaktoje te gjitha kampionet qekane te bejne me rapportet e betonimit prej nga ku jane marre. Nese rezultatet e testeve te fortessise pas kontrollit tregojne se betoni i perfshuar nuk ploteson kerkesat e specifikuara ose kur ka prova te tjera qe tregojne se cilesia e betonit eshte nen nivelin e kerkesave te specifikuara, kampioni do te refuzohet nga Supervizori i punimeve dhe Kontraktori do ta rivendose masen e kthyer mbrapsht me shpenzimet e veta. Kontraktori duhet te mbuloje me shpenzimet e vet ate gjitha provat qe do te behen ne laborator qe eshte aprovuar nga Punedhenesi.

2.7.3.4 HEDHJA DHE NGJESHJA E BETONEVE

Kontraktori te ndjeke nga afer proçesin e hedjes dhe ngjeshjes se betonit si njepuneme rendesi te madhe, objekti i te ciles duhet te jete prodhimi i nje betoni te papershkueshem nga uji me nje densitet dhe fortesi maksimale.

Pasi te jete perziere, betoni duhet te transportohet ne vandin e punes sa me shpejt te jete e mundur, i ngjeshur mire deri sa te krijoje siperfaqe te lemuara, pa vrima dhe pa xhepa ajri.

Armatura duhet te jete e hapur ne menyre qe te lejoje daljen e bulezave te ajrit dhe betoni duhet te vibrohet me çdo kusht me mjete vibruese per ta bere sa me te dendar dhe aty ku eshte me e nevojshme. Mjetet vibruese duhet te prodhojne vibrime jo me pak se 5000 cikle ne minute.

Vibratoret duhet te vsndosen vertikalish ne beton dhe te terhiqen gradualisht kur flluckat e ajrit nuk dalin me ne siperfaqe. Te gjitha vendet e hedhjes dhe ngjeshjes se betonit duhet te mbahen ne mbikqyrje te vazhdueshme nga pjestaret perkateste ekipit te punes.

Betoni duhet te hidhet sa esthte i fresket dhe para se te kete fituar qendrueshmerine fillestare por gjithmone jo me vone se 30 minuta nga perzierja. Kur hedhja e betonit nderpritet, betoni duhet te lejohet te formoje skaje apo ane por duhet te ndalohet dhe te forcohet mire ne nje ndalese te ndertuar dhe te formuar posaçerisht per te krijuar nje bashkesi konstruktiv efikas qe ehte ne per gjithesi drejt armatimit kryesor. Para se te hidhet betoni tjeter, siperfaqet e te gjitha fugave duhet te ndahan, te kontrollohen, te pastrohen me furçe metalike dhe te lahen.

Para se betoni te hidhet ne nje siperfaqe te germuar, ky germim duhet te jete i forcuar dhe pa uje te rrjedhshem apo te ndenjur, vaj apo lende te tjera te demshme.

2.7.3.5. BETONIMI NE KOHE TE NXEHTE DHE KUJDESI PER BETONET

Kontraktori duhet te tregoje kujdes gjate motit te nxehte per te ndaluar çarjen ose plasaritjen e betonit. Do te ishte mire qe betoni te hidhet ne mengjes ose naten vone. Kallepet duhet te mbulohen nga ekspozimi direct ne diell si para vendosjes se betonit ashtu edhe gjate hedhjes ose vendosjes se tyre.

Kujdesi per te ghjitha betonet duhet te ndiqet si me poshte:

- Siperfaqe betoni horizontale do te mbahet e laget vazhdimesh per te pakten 7 dite pas hedhjes. Ato do te mbulohen me materiale ujembajtes si thase kerpi, pelhure ose menyra te tjera te aprovuara nga Supervizori.

- Siperfaqe betoni vertikale do te kujdesen fillimisht duke lene armaturat ne vend pa levizur dhe duke e mbajtur vazhdimisht te laget per te pakten 7 dite pas hedhjes. Ato do te mbulohen me materiale ujembajtes si thase kerpi, pelhure.

2.7.3.6. FORCIMI I BETONIT

Me perfundimin e germimit dhe aty ku jepet ne vizatim ose urdherohet nga Supervizori, nje shtrese forcuese betoni e kategorise D me trashesi jo me pak se 75cm e trashe do te vendoset per te parandaluar shperberjen e mases dhe per te formuar nje siperfaqe te paster pune per strukturen.

2.7.3.7 KALLEPET (ARMATURAT)

Armatura ose kallepet duhet te jene ne pershtatje me profilet, linjat dhe dimensionet e betonimit te percaktuara ne skicat dhe vizatimet perkatese te fiksuara apo te mbeshtetura me pyka apo mjete te ngjashme per te lejuar qe ngarkimi te jete i lehte dhe format te levizen pa demtime dhe pa goditje ne vandin e punes.

Furnizimi, fiksimi dhe levizja e kallepeve duhet te jete pjese e punes brenda çmimit njesi te dhene per kategori te ndryshme te betoneve e te furnizuar dhe te hedhur ne veper.

Kallepet duhet te ndertohen me vija qe myllenlethesisht per largimin e ujit, materialeve te demshme dhe per qellime inspektimi si dhe me lidhesa per te lethesuar shkeputjen pa demtuar betonin. Te gjitha mbeshteteset vertikale duhet te jene te vendosura ne menyre te tille qe mund te ulen dhe kallepi te shkeputet lehte me goditje apo shkeputje. Kallepet per trare duhet te montohen me nje pjese ngrites 6 mm per çdo 3m shtrirje.

Metoda e fiksimit te kallepit faqe te ekspozuara te betonit nuk duhet te perfshijne ndonje lloj fiksimi ne beton ne menyre qe te kemi siperfaqe te sheshta betoni. Asnje bullon, tel nuk duhet te perdoret ne betonim i cili do te jete i papershkueshem nga uji.

Nje tolerance prej 3mm ne rritje ne nivel do te lejohet ne ngritjen e kallepit i cili duhet te jete i forte, rigjide perkunder betoneve te laget, vibrimeve dhe ngarkesave te ndertimit dhe duhet te mbetet ne pershtatje te plote me skicen dhe nivelin e pranuar perpara betonit.

Te gjitha qoshet e jashtme te betonit qe nuk jane vendosur per gjithmone ne toke duhet tu jepet 18 mm kanal, perveç aty ku trgohet ndryshe ne vizatimet.

Armaturat duhet te jene prej druri ose metali por gjithmone ato duhet te jene rigjide dhe te forta per ti qendruar forces se betonit dhe çdo ngarkese konstruktive. Ne çdo rast ato duhet te jene te mberthyera ne menyre gjatesore dhe terthore.

Pjesa e brendshme e te gjitha qrmaturave duhet te lyhet me vaj liri, nafte bruto ose sapun çdo here qe ato fiksohen ne menyre qe te ndalohet ngjitja e betonit tek armature.

Armatura duhet te goditet pa tronditur, vibruar ose tronditur betonin. Armatura qe do te riperdoret duhet te riparohet dhe pastrohet perpara se te rivendoset ne objekt. Siperfaqet e brendshme duhet te pastrohen komplet para vendosjes se betonit. Ne rast se armature eshte prej druri siperfaqja e brendshme duhet te laget pikerisht para se te hidhet betoni.

Teheqjet, konet, paisjet larese ose mekanizma te tjere qe lene vrima ne siperfaqen e betonit me $d>20\text{mm}$ nuk do te lihen brenda formave.

Armatura nuk duhet te levizet derisa betoni te arrije fortesine e duhur per te siguruar nje qendrueshmeri te struktures dhe per te mbajtur ngarkesen ne keputje dhe çdo ngarkese tjeter konstruktive qe mund te veproje ne te.

Betoni duhet te jete mjaft i forte dhe te parandalohet demtimi i siperfaqeve nepermjet perdonimit te veglave ne hqjen e formave. Armatura duhet te hiqet vetem me lejen e Supervizorit te punimeve ne çdo rast. Kontraktori eshte perjegjes per ndonje demtim per punen qe lidhet me to. Me poshte po japim nje guide orientuse persa i perket kohes se heqjes se armaturave prej kallepeve te ndryshme.

Hekuri

Përgatitja dhe vendosja e hekurit për të gjitha strukturat e betonit (solete b/a C20/25 per urat, ballinat dhe bazamentet e urave),realizohet duke zbatuar te gjitha kerkesat e projektit dhe kushtet teknike në format dhe përmasat sipas vizatimeve dhe standardeve teknike duke es hoqëruar me çertifikatën e prodhuesit për të verifikuar që çeliku plotëson kushtet e kërkuaara

Parmake metalik per ura +bojatisje

Parapetieshteparashikuarterealizohetmeprofilametaliketësalduardhefiksuarne futje ne beton.

Siperfaqet metalike jane parashikuar të lyhen me bojë kundër korosionit dhe vaji. Forma,dimensionimet e profileve qe do perdoren jane dhene ne detajet ne projekt.

DREJTORIA E PLANIFIKIMIT KONTROLLIT DHE ZHVILLIMIT TË TERRITORIT SEKTORI I PROJEKTEVE TË INFRASTRUKTURËS DHE ZHVILLIMIT URBAN

Ing. Ermira XAJA

Ing. Violeta ÇEKANI