

SPECIFIKIME TEKNIKE

RIKONSTRUKSIONI I TROTUAREVE NE UNAZEN E QYTETIT PRENJAS



Punoi : "TAULANT" shpk

Ditika
Qatipi

Digitally signed by
Ditika Qatipi
Date: 2019.05.06
16:48:42 +02'00'



KRYETAR I BASHKISE

MIRATON
MIRANDA KIRA



MAJ 2019

RIKONSTRUKSIONI I TROTUAREVE NE UNAZEN E QYTETIT PRENJAS



1 - QELLIMI

1.1. Ne keto specifikime jepet zhvillimi i punimeve dhe kërkesat teknike per zbatimin e projekteve, te hartuara sipas kërkeses se Investitorit.

1.2. Te gjitha kërkesat teknike te percaktuar ne keto specifikime jane te detyrueshme.

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

1.4. Per çdo mos perputhje te te dhenave te projekteve me gjendjen ne terren.

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

2 - ZHVILLIMI I PUNIMEVE

2.1. Percaktimi i rradhes se zhvillimit te punimeve eshte bere per zbatimin e menjehershem te te gjithë projektit, ne kushte optimale, qe te kemi koston me te ulet, sipas vleresimeve te percaktuara ne preventivat perkates.

2.2. - TOPOGRAFIA

2.2.1. Para fillimit te punimeve behet azhormimi i plote i projektit me gjendjen ne terren. Evidentohen te gjitha ndryshimet e mundshme dhe i paraqiten ato inxhinierit, 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 pika fikse te vendosura me kunjia hekuri ne pozicionin e paraqitur ne planimetrie e projektit. Identifikimi i tyre do te behet ne baze te numrave te Stacioneve dhe pikave fikse te shkrutuara me boje. Leximi i projektit do te behet ne baze planimetrisë, profilin gjatesor dhe te numrave te seksioneve.

2.2.3. Aksi i vijes se projektit eshte dhene me koordinata lokale, tre dimensionale.

2.2.4. Duke gene 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.

2.2.5. Para fillimit te punimeve eshte e domosdoshme te behet shpronesimi i truallit qe ze rruga sipas projektit, te dhena ne planimetritë dhe tabelat perkatese te shpronesimeve. Shpronesimi do te kryhet nga punedhënesi.

2.3. RRUGA

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 majet topografike kufiri i siperm i skarpates se germimit, behet modinimi sipas pjerrësisë se skarpates qe eshte percaktuar ne profilin terthor. Per te pasur konfiguracion me te sakte, behet shpeshtimi i pikave.

RIKONSTRUKSIONI I TROTUAREVE NE UNAZEN E QYTETIT PRRENJAS

Ditika Qatipi
Digitally signed by Ditika
Qatipi
Date: 2019.05.06 16:48:49
+0200'



2.3.1.3 Germimet per formimin e trupit te rruges fillojne nga lart poshte, sipas skarpates. Kur lartesia e germimit kalon 3 m germimi behet me shkallezime.

2.3.1.4 Kur ne zonen e skarpates qe germoget 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 pershtatshme qe ne cdo rast te ngjshet struktura e skarpateve dhe bazamentit. Rregullimi i skarpateve do te behet me krahe ose makineri te pershtatshme.

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 pershtatshem. Nje pjese e dherave (te shkrifet) do te vecohet per t'u perdorur per veshjen e skarpateve te mbushjes.

2.3.1.7 Ne qofte se gjate germimit bazamenti ose skarpatat rezultojne te papershtatshem, germimi do te kryhet deri ne gjetjen e bazamentit te pershtatshem.

2.3.1.8 Per te vertetuar pershtatshmerine e bazamentit sipas kerkesave te projektit, eshte e nevojshme kryerja e provave ne laborator te certifikuar. Kerkesat e provave dhe kufijtje e lejueshem jepen ne kapitullin e provave.

2.3.1.9 Gjate germimit do te respektohen te gjitha kushtet teknike te zbatimit te punimeve dhe sigurimi teknik.

2.3.1.10 Germimi i kasonetes do te behet pasi jane bere germimet deri ne nivelin e saj. Gjate germimit te saj do te behet ngjeshja dhe trajtimi i bazamentit, siç jepet ne kapitull te vecante te ketyre specifkimeve.

2.3.2. MBUSHJET

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

2.3.2.2 Ne fillim percaktohet kufiri i poshtem i skarpates se mbushjes dhe pastaj behet modinimi sipas pjerrise se skarpates qe eshte percaktuar ne profilat terthore. Per te saktësuar konfiguracionin, vecanerisht ne kthesa, behet shpeshtimi i piketave.

2.3.2.3 Para fillimit te mbushjeve behet shkallezimi i skarpateve te terenit kur pjerrësia e tyre kalon 7 %. Shkallezimi do te behet ne funksion te formacionit qe perben skarpaten e terenit por jo me shume se 60 cm vertikalisht dhe jo me pak se 120 cm horizontalisht.

2.3.2.4 Kur ne skarpaten e etrenit ka vegjetacion ose bime, ne cdo rast, te behet pastrimi i tyre, shkulja e rrenjeve dhe heqja e humusit.

2.3.2.5 Kur ne pjesen qe do te kryhet mbushja ka dhera te papershtatshem, dhera te hedhur dhe mbeturina, detyrimisht ato duhet te hiqen.

2.3.2.6 Para fillimit te mbushjes, behet ngjeshja e skarpates ose bazamentit ekzistues, duke e lageshtuar ate ne funksion te formacionit te tokes, stines dhe lageshtise natyrale. Ne pjeset e shkallezuara, ngjeshja do te behet me makineri te pershtatshme.

RIKONSTRUKSIONI I TROTUAREVE NE UNAZEN E QYTETIT PREENIAS

Ditika Qatipi

Digitally signed by Ditika Qatipi
Date: 2019.05.06 16:48:55
+02'00'



2.3.2.7 Ne zonat ku mbushja bie mbi kanale ekzistues, detyrimisht te behet pastrimi i tyre nga llumi dhe germimi do te behet deri ne gjejten e bazamentit te pershtatshem, i cili duhet te ngjshet.

2.3.2.8 Mbushjet do te behen me shtresa nga 20 cm dhe do te ngjshen me mжете te pershtatshme, siç jepet ne kapitullin e shtresave.

2.3.2.9 Mbushjet jane parashikuar te behen me çakull mbeturine, zhavorr lumi natyral ose material tjetet shkembor te pershtatshem, me trashesi 20 - 30 cm. Materiali duhet te plotesoje te gjitha kerkesat e standarteve shtetore ne fuqi.

2.3.2.10. Moduli i shkallezimit te materialit qe do te perdoret per mbushjet duhet te jete i pershtatshem per te dhene treguesit e meposhtem:

☐ Indeksi max. i plasticitetit $IP \leq 10$

☐ CBR minimale 30 %

☐ Densiteti i shtreses se ngjeshur 95 % te vleres se proktorit te modifikuar.

☐ Per arrijten e treguesve te mesiperm 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 %.

☐ Permбайtja e argjiles dhe materialeve organike nuk duhet te jete mbi 10 %.

2.4. PUNIMET PER TROTUARIN

Kerkesa te Projektit

2.5.12. Ngarkesat sizmike jane llogaritur per intensitet te goditjeve 8 balte, ne perputhje me kodin dhe hartem sizmike te Shqiperise, ne baze te analizave spektrale. Ne llogaritje jane marre parasysh te gjitha kushtet e bazamentit dhe mbushjes ne veper.

2.5.13 Llogaritja e bazamentit eshte bere me metoden e sforcimeve te lejuara per kombinimin me te pafavorshem te ngarkesave vepruese.

2.5.14 Sforcimet e lejuara jane parashikuar te jene; nen tabanin e tombinove rrethore $[\sigma] \geq 1.5 \text{ kg/cm}^2$, nen tabanin e mureve prites e mbajtes prej betoni $[\sigma] \geq 2.0 \text{ kg/cm}^2$, nen tabanin e mureve prej gabioni $[\sigma] \geq 1.5 \text{ kg/cm}^2$. Ne qofte se gjate hapjes se themeleve nuk rezulton bazamenti i pershtatshem, zbatuesi ne bashkepunim me mbikqyresin dhe gjeologun, te marre te gjitha masat per permiresimin e tij, ose te germohet deri ne gjejten e tabanit te pershtatshem.

RIKONSTRUKSIONI I TROTUAREVE NE UNAZEN E QYTETIT PIREN/AS

Ditika Qatipi

Digitally signed by Ditika Qatipi
Date: 2019.05.06 16:49:00
+02'00'



2.5.16 Prodhimi dhe vendosja ne veper i betoneve per strukturat do te behet sipas kushteve teknike te zbatimit ne fuqi. Materialet perberes do te jene ne perputhje me Standartet Shtetore.

Kerkesa te Zbatimit

7 - PUNIMET E BETONIT, KALLEPIT dhe ARMATURES SE HEKURIT

7.1. SHITESA E BETONIT PER TROTUARIN

7.1.1. Kerkesa te pergjithshme per betonin

Ne kete seksion do japim kerkesat e pergjithshme qe aplikohen mbi punimet e betonit monolit. Betonet do te prodhohen sipas kerkesave te projektit ne perputhje me standartin shqiptar STASH 562-87, 563-87.

7.1.1.2 Materialet

7.1.1.2.1 Perberesit

Perberesit duhet te jene ne perputhje me specifikimet teknike.
Perberesit nuk duhet te permblajne depozitime te materialeve te demshme organike si p.sh. barishte, drunje ose materiale te ngjashme.
Perberesit qe mund te kene nje potencial per reaksione alkaline duhet te vleresohen me kujdes dhe nese ka rrezik potencial per nje reaksion alkaline, inxhinieri duhet te marre nje vendim te qarte dhe perfundimtar mbi pershtatshmerine e perberesve.

7.1.1.2.2 Cimento

Cimento duhet te jete ne perputhje me kushtet e STASH 501-87, 503-87. Markat e cimentos do te jene sipas kerkesave te betonit dhe do te percaktohen nga mbikqyresit, pas provave. Testimi i cimentos do te behet per cdo 50 tone prodhim te gatshem. Provat duhet te kenaqin te gjitha kerkesat e projektit.
Kontraktori do te pajise cdo ngarkese te cimentos me nje kopje te fatures qe deklarlon sasine e dorezuar, emrin e prodhuesit dhe certifikaten e prodhuesit e cila tregon per cdo ngarkese qimentoje provat dhe analizat e bera ne perputhje me standartet.

7.1.1.2.3 Rera

Rera per betonet duhet te plotesojte kerkesat e standartit shqiptar STASH 538-87 Testimi do te behet per cdo 300 m3 prodhim dhe me aprovimin te mbikqyresit.

7.1.1.2.3 Uji

RIKONSTRUKSIONI I TROTUAREVE NE UNAZEN E QYTETIT PREENIAS

Ditika Qatipji

Digitally signed by Ditika Qatipji
Date: 2019.05.06 16:49:53
+02'00'



Uji duhet te jete i paster, i lire nga acidet, alkalinet, sheqeri dhe substance te tjera organike. Uji i pijshem eshte ne pergjithesi i pranueshem per betonin. Pershtatshmeria e ujit do te provohet nga provat e kryera ne nje laborator te aprovuar.

Perberesit shtese nuk duhet te perdoren ne beton pa aprovimin e Inxhinierit i cili mund te kerkoje kryerjen e provave laboratorike perpara se keto te perdoren.

7.1.1.3 Depozitimi i materialeve

7.1.1.3.1 Cimento

Cimento, e cila depozitohet ne kantier duhet te jete e mbuluar qe te sigurohet nje mbrojtje optimale nga lagështia dhe nga faktore te tjere, te cilet mund te pershpjetojne prishjen e cimentos.Kur çimento eshte e ambalazhuar me thase 50 kg, thaset do te vendosen ne rregull sipër njeri-tjetrit, por jo me shume se 12 thase dhe do te vendosen ne menyre te tille qe te perdoren sipas radhes se mberitjes ne kantier.Depozitimi i çimentos ne sillosa ose konteniera te ngjashem duhet te parashikojë qe çimento qe merret per t'u perdorur te matet me peshe dhe jo me volum. Çimento nuk duhet perdorur kur eshte mbajtur ne magazine mbi 6 jave.

7.1.1.3.2 Agregatet

Perberesit me permasa nominale te ndryshme duhet te magazinohen te ndara ne menyre qe te shmanget perzierja ose ndoja me materiale te huaja.

Zonat e magazinimit duhet te kene nje baze betoni dhe nje kufizim i cili do sherbeje per mosperhapjen e perberesve. Zona duhet te jete e drenazhuar mire per te parandaluar ndodjen e perberesve nga te gjitha anet.

7.1.1.3.3 Kapaciteti i magazinave

Kapaciteti i parashikuar i magazinave dhe sasia e materialit te magazinuar si p.sh. çimento, agregate ose uje duhet te jete i mjaftueshem per te siguruar vazhdueshmerine e kontrates dhe mosdriterjen e saj per shkak te mungeses se materialeve.

7.1.1.4 Klasifikimi i perzierjes se betonit

Ternat e meposhtem do te perdoren per te pershkruar marken e betonit te kerkuar:

7.1.1.4.1 Betoni per qellime ndihmese:

Perzierja e betonit do te perbehet nga çimento e zakonshme Portland dhe perberes me permasa nominale 40 mm.

7.1.1.4.2 Perzierjet e projektuar

Kur specifikohet nje perzierje e projektuar per nje strukture te zakonshme betoni, kontraktori ose prodhuesi do te jene pergjegjes per caktimin e raportit te perzierjes per te perfuar rezistencen dhe perpunueshmerine e kerkuar, por inxhinieri do te jete pergjegjes per specifikimin e sasise minimale te çimentos dhe ndonje te dhene tjeter qe kerkohet per sigurimin e gendreshmerise.

RIKONSTRUKSIONI I TROTUAREVE NE UNAZEN E QYTETIT PREENIAS

Ditika Qatipi

Digitally signed by Ditika Qatipi
Date: 2019.05.06 16:49:11
+0200



Marka e betonit te kerkuar do te pershkruhet me fortesine karakteristike ne N/mm2 me permasen max te perberesit ne (mm) te treguar si indekse.

Permbajtja minimale e cimentos

Per agregatet e dhene sasia e cimentos duhet te jete e mjaftueshme per te siguruar nje perpunueshmeri te mire me nje raport uje/cimento te ulet ne menyre qe betoni te ngjshet teresisht duke perdorur mjetet ne dispozicionin tone.

Tabela na jep permbajten minimale te cimentos qe kerkohet kur perdorim nje permase te vecante te perberesve ne betonin me cimento Portland, per te siguruar qendrueshmerine e pranueshme nen kushtet e pershtatshme te ekspozimit. Reduktimi i permbajtes minimale te cimentos mund te perdoret vetem atehere kur treshja e perzieresve ka vertetuar qe nje beton me nje raport uje/cimento nuk eshte me i madh se ai qe jepet per kushte te vecanta, mund te prodhohet dhe qe ai eshte i vlefshem per kushtet e perdorimit dhe kompkatesimit.

Perzierja	Cimento (kg)	Perberesit (m3)	Sasia max. e ujit (litra)	Forca ngjeshese e vleresuar per 28 dite (N/mm2)
1 : 4 : 8	50	0.40	50	7
1 : 3 : 6	50	0.30	42	15
1 : 2 : 4	50	0.20	30	20

Kufiri mesatar i fortesise

Perzierja e betonit duhet te jete e projektuar qe te kete te pakten permbajten minimale te cimentos qe kerkohet dhe te kemi rezistence mesatare me te madhe se sa rezistenca karakteristike e kerkuar ose te pakten sa madhesia kufitare.

Ky kufi duhet te merret sa 2/3 e rezistences karakteristike per betone me marke 10N/mm2, ose 15 N/mm2 per betone me marke 20 ose me te madhe.

Evidenca e pershtatshmerise se raportit te perzierjes se propozuar.

Evidenca do t'i paraqitet Inxhinierit per cdo marke te betonit duke treguar punueshmerine e kerkuar, sasine e perberesve per perzierjen e propozuar dhe metodat e prodhimit per te bere te mundur marrjen e nje betoni sipas cilesise te kerkuar.

Nese te dhenat e nevojshme te forces nuk jane te arritshme, do te pergatitet treshja perzierese ose, per beton te zakonshem, do te pershtaten raportet per prodhimin fillestar.

7.1.1.4.3. Fortesia e betonit

Kontraktori do te jete pergjegjes per projektimin e perzierjes se betonit dhe per raportet e materialeve perberes, te nevojshme per prodhimin e betonit, i cili ploteson kerkesat e specifikuara ne tabelen 7.1.4 per cdo marke betoni.

RIKONSTRUKSIONI I TROTUAREVE NE UNAZEN E QYTETIT PRRENJAS

Ditika Qatipi

Digitally signed by Ditika Qatipi
Date: 2019.05.06 16:49:16
+0200'



2.7. PROVAT

- 2.7.1. Provat e bazamentit, shtesave, betoneve dhe te gjitha materialeve te ndertimit qe perfishihen ne specififikimet teknike te keti projekti, jane te detyrueshem te behen ne laboratore te certifikuar.
- 2.7.2. Per te gjitha materialet qe do te perdoren ne veper, eshte e domosdoshme te kryhen provat e testimit te tyre ne laborator dhe pas verifikimit te rezultateve te tyre me kerkesat e ketyre specifikimeve, nga mbikëqyresi, te lejohet perdorimi i tyre ne veper.
- 2.7.3. Prodhimi i betonit ne poligon ose veper do te behet sipas aprovimit nga inxhinieri i karrierave dhe burimeve te materialeve perberes.
- 2.7.4. Betonet do te prodhohen sipas kerkesave te projektit ne perputhje me standartin shqiptar STASH 562-87, 563-87.
- 2.7.5. Çimentoja qe do te perdoret per betonet do te jete portland antisulfate ne perputhje te plote me standartin shqiptar STASH 501-87, 503-87.
- 2.7.6. Testimi i çimentos do te behet per çdo 50 ton prodhim te gatshem. Provat duhet te kenaqin te gjitha kerkesat e projektit.
- 2.7.7. Rera per betonet duhet te plotesoje kerkesat e standartit shqiptar STASH 538-87. Testimi do te behet per çdo 300 m³.
- 2.7.8. Çakelli dhe zalli qe perdoren si material inert duhet te plotesoje kerkesat e STASH 540-87. Testimi do te behet per çdo 300 m³.
- 2.7.9. Armatura e hekurit eshte me celik periodik te prodhimit shqiptar STASH 858-87 me marke Ç - 31s ose sipas standartit italian Fe B - 44 K.
- 2.7.10. Testimi do te behet ne perputhje me kerkesat e standarteve.

Hartoi: "TAULANT" sh.p.k



Administratore
Ing. Ditika OATIP

Ditika Qatipi
Digitally signed by Ditika Qatipi
Date: 2019.05.06 16:49:23
+02'00'

RIKONSTRUKSIONI I TROTUAREVE NE UNAZEN E QYTETIT PIRENIAS

