

RAPORTI TEKNIK

STUDIM – PROJEKTIM

**“RIKUALIFIKIM URBAN I BLOKUT QË KUFIZOHET
NGA BLV. “BAJRAM CURRI”- BLV. “PETRO N.
LUARASI” - RRUGA “TAULANTIA” - RRUGA “ALI DEMI”**

PROJEKT ZBATIMI

“TIRANE 2025”

PËRMBAJTJA E RAPORTIT

1. – TË PËRGJITHSHME

- 1.1 – Hyrje**
- 1.2 – Pozicioni i objektit**
- 1.3 – Qellimi i projektit**

2. – GJENDJA EKZISTUESE DHE ZGJIDHJA E PROJEKTIT

- 2.1 – Gjendja ekzistuese dhe Nderhyrjet**
- 2.2 – Projekti Rrugeve dhe Trotuareve**
- 2.3 – Rrjeti Ujesjellesit**
- 2.4 – Rrjeti K.U.Z.**
- 2.5 – Rrjeti K.U.SH.**
- 2.6 – Sistemi i Ndrçimit Rrugor**
- 2.7 – Sinjalistika Rrugore**
- 2.8 – Konkluzione**

3. – STUDIMET NDIHMESE

- A – Studimi Topografik**
- B – Studimi Gjeologjik**
- C – Studimi Hidrologjik**

4. – PREVENTIVI I PUNIMEVE

1. - TË PËRGJITHSHME

1.1 - HYRJE

Rrethi i Tiranës, shtrihet në Shqipërinë e mesme, pjesërisht në krahinën malore qendrore dhe pjesërisht në ultësirën perëndimore. Sipërfaqja është 1238 km². Popullsia rreth 900.000 banorë. Në të përfshihen 150 fshatra. Dendësia mesatare 655.3 banorë për km². Popullsia qytetare 86.2%, popullsia fshatare 13.8%. Rritja natyrore 1.54%.

Mbizotëron relievi malor kodrinor. Lartësia mesatare është 521 m mbi nivelin e detit. Male kryesore: Martaneshi (1846 m), Mali me Gropa (1828 m), Mali i Dajtit (1612 m). Kodrat: e Prezës, e Pezës, e Kërrabës, Kodra e gjatë. Fushat shtrihen në veri e veriperëndim: Fusha e Tiranës, fusha e Vorës, fusha e Yzberishit. Lumenjtë: Erzeni i sipërm dhe i mesëm, lumi i Tiranës, lumi i Tërkuzës, përroi i Lanës, përroi i Limuthit. Klima është e butë, në pjesën perëndimore fushore e kodrinore, ashpërsohet në lindje, ku janë malet. Temperatura mesatare vjetore në Tiranë 15°C.

Temperatura mesatare e janarit 6.8°C, e korrikut 23.5°C, temperatura absolute më e ulët në Tiranë -9.9°C, më e larta absolute 41.3°C. Reshjet mesatare vjetore 1247 mm. Erërat zotëruese veriperëndim dhe juglindje. Në verë ndihet ndikimi freskues i puhisë detare. Pasuritë minerale: qymyrguri (Kërrabë, Mushqeta, Mëzez, Valias, Priskë), bokside (Priskë, Dajt), gips, rërë kuarcore (Mëzez, mermer, argjilë, gurë gëlqeror. Tokat bujqësore: të hinjta kafe (82.8%), aluvionale (12.3%) etj. Pyjet dhe shkurret zënë 41% të sipërfaqes, kullotat 5.65. Parku kombëtar i Dajtit përfshin 3000 ha. Burimet ujore nëntokësore kryesore: të Selitës, Shemrisë, Gurrës së Koçit, Gurrës së Maliqit, Gurrës së Shametës.

Qyteti i Tiranës gjate viteve te fundit ka pesuar nje rritje te ndjeshme te popullsisë si dhe nje zhvillim te pergjithshem me ritme teper te larta. Tashme Tirana eshte kthyer ne nje metropol. Ky zhvillim dhe rritja e konsiderueshme si e automjeteve te qytetit te Tiranës, ashtu edhe levizja teper intensive e trafikut si me qytetet e tjera ashtu edhe me shtetet fqinje, kerkojne nje sistem rrugor te zhvilluar.

Aktulisht akset kryesore te qytetit te Tiranës jane rikonstruktuar apo zgjeruar. Nderkohe qe ndihet nevoja e hapjes se rrugeve dhe koridoreve te reja te levizjes. Problematike gjithashtu paraqiten rruget dytesore dhe tretesore ne brendesi te blloqeve te banimit. Te cilat ndikojne direkt ne qarkullimin dhe cilesine e jeteses se banoreve te tyre si te te mbare qytetit ne teresi.

Ne kete kuader Bashkia e Tiranës, ka planifikuar pergatitjen e nje sere projektesh per rikonstrukcionin dhe rikualifikimin urban te nje sere blloqesh banimi apo segmenteve rrugore. Trajtimi i blloqeve, segmenteve rrugore do te jete i plote ne te tere komponentet e nevojshem. Nder keto

segmente rrugore dhe blloqe banimi, eshte edhe objekti qe do trajtohen nga ky projekt.

1.2 - POZICIONI I OBJEKTIT

Zoja ku perfshihet objekti i kontrates: **“Rikualifikim urban i bllokut që kufizohet nga blv. “Bajram Curri” – blv. “Petro N. Luarasi” - rruga “Taulantia” - rruga “Ali Demi”**, Njësia Bashkiake nr.2, ndoshet e pozicionuar ne jug-lindje të qytetit te Tiranës.

Ky bllok ka sipërfaqe rreth 13 ha, ne te cilen mbizoterojne banesa rezidenciale 1-3kt dhe pallate 4-5kT. Vitet e fundit ashtu si edhe ne zona te tjera te Tiranës, edhe kjo zone, ka pesuar nje zhvillim dukshem ne shtimin e banesave te larta (objekteve mbi 8kT), duke shtuar akoma me teper intesitetin e banimit. Rritja e intensitetit te banimit, ka rritur akoma e me teper kerkesen ne shtimin apo permisimin e infrastruktures rrugore, perfshire dhe zonat urbane midis objekteve.

1.3 – QELLIMI I PROJEKTIT

Qellimi i projektit do të jetë rikonstruksioni i plote i rrugeve dhe hapësira publike te objektit **“Rikualifikim urban i bllokut që kufizohet nga blv. “Bajram Curri” – blv. “Petro N. Luarasi” - rruga “Taulantia” - rruga “Ali Demi”**, me të gjithë elementët e infrastrukturës rrugore dhe urbane, me qëllim përmirësimin e cilësisë së jetës së komunitetit të kësaj zone dhe krijimin e aksesëve te levizjes me rruget e tjera te qytetit.

Rrugët që konturojnë zonën dhe të rikonstruktura kohët e fundit, janë të pajisura me ndriçim të përshtatshëm rrugor.

Projekti parashikon ndërhyrje në rrjetin rrugor në brendësi të bllokut i cili paraqitet tepër i amortizuar. Rrjeti i kanalizimeve të ujërave të shiut është totalisht i amortizuar. Në zonat ekzistuese në brendësi të bllokut ndricimi mungon plotësisht dhe ai ekzistues është jashtë cdo standarti. Kategoritë e punimeve që parashikohen janë: punime në trup të rrugës; punime për trotuarin; punime në sigurinë dhe sinjalistikën rrugore; punime për rrjetin KUSH dhe KUZ; punime gjelbërimi; punime për ndricimin rrugor; punime për linjat rezervë. Gjithashtu pjese e projektit do jete trajtimi i hapësirave publike si dhe ndërtimi i parkingjeve në brendësi të bllokut.

1.4 – ANALIZA E DETYRES SE PROJEKTIMIT

Ne detyren e projektimit, investitori ka paraqitur shkurtimisht gjendjen ekzistuese të objektit si dhe ka parashkruar kërkesat e përgjithshme dhe të vecanta për hartimin e projektit. Nga analiza e detyres së projektimit evidentohen këto probleme:

- 1- Vlera paraprake e Ndërtimit Montimit, nuk jepet e specifikuar, por që mendojme që kjo do përcaktohet në fazat e tjera të hartimit të projektit.
- 2- Mos përcaktimi në mënyrë me të detajuar të segmente të kerkuara dhe hapësirave urbane, të cilat kanë nevojë për nderhyrje.
- 3- Mos përcaktimi i seksioneve (kurorave) të kerkuara, për gjithë segmentet rrugore.

Nga grupi i projektimit u hartuan 2 variante zgjidhjesh, duke i dhënë mundësi Investitorit të gjykojë me thellë e të këte opsion zgjedhjeje.

2 – GJENDJA EKZISTUESE

Projekt Ideja per objektin **“Rikualifikim urban i bllokut që kufizohet nga blv. “Bajram Curri” – blv. “Petro N. Luarasi” - rruga “Taulantia” - rruga “Ali Demi”**, eshte realizuar ne baze te Detyres se Projektimit te dhene nga Bashkia Tirane.

Realizimi i ketij projekti eshte mbeshtetur mbi standartet dhe kushtet teknike CNR dhe ato Shqiptare. Duhet theksuar qe pergjithesisht segmentet rrugore te ketij blloku ne pamundesi te zgjerimit, parametrat gjeometrike te tyre jane jashte standarteve.

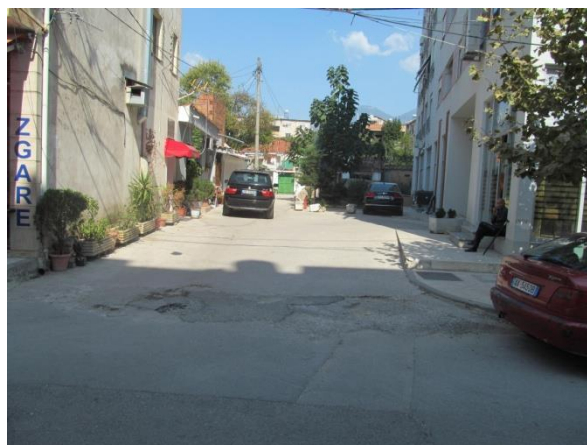
Ne kete objekt eshte parashikuar ndertimi dhe rikonstruksioni i rrjetit rrugor si dhe i rrjeteve inxhinierike (ujesjelles, kanalizime, rrjeti i ndricimit, gjelberimi, linjat rezerve, etj, si dhe nderhyrje ne rikualifikime urbane te hapësirave publike.

2.1 – GJENDJA EKZISTUESE

Gjendja ekzistuese e objektit te kesaj kontrate, rezulton sa vijon:

1.1 Rrjeti rrugor

Blv. “Petro Nini Luarasi”, blv. “Bajram Curri”, Rr. “Ali Demi” dhe rruga “Taulantia”, pergjithesisht paraqiten ne gjendje te mire, cilat nuk kanë nevojë për ndërhyrje në trup të rrugës. Perjashtim mund te beje rruga “Taulantia”, trotuarët e se ciles paraqiten te amortizuar dhe ne disa pjese edhe mungojnë.









Rrugët e tjera të këtij blloku, si rruga “Shqyri Ishmi”, rruga “Zonja Curre” dhe rrugët e tjera të brendshme kanë nevojë për rikonstruksion total të mbistrukturave rrugore, rrjeteve inxhinierike, etj. Forma dhe gjeometria, permasat e ketyre segmenteve, janë të crregullta, dhe të konturuara kryesisht nga bordure, muret rrethues të shtepive, e për rrjedhojë ka marrë trajten dhe formën në pershtatje me ndertimet. Kjo si rrjedhojë do të bëjë të vështirë kompozimin e një rrjeti rrugor të rregullt me një standart të dhënë. Trotuaret puthuaj mungojnë fare, duke bërë që kembesoret të kalojnë në të njëjtën zonë me automjetet.

1.2 Kanalizimet e ujrave të zeza

Në brendësi të blloqeve, rrjeti i kanalizimeve të ujrave të zeza është i amortizuar dhe ka dëmtime. Gjithashtu ka dëmtime të kapakëve të pusëve.

1.3 Kanalizimet e ujrave të bardha

Në këtë bllok ekziston rrjeti i kanalizimeve të ujrave të bardha, në rrugët të cilat nuk kanë nevojë për ndërhyrje dhe në disa rrugë të brendshme por të cilat janë të dëmtuara ose nuk janë në gjendje të plotë për eliminimin e ujërave të shiut. Ka nevojë për ndërtim të rrjetit të ri të KUSH.

1.4 Rrjeti ujësjellës

I gjithë blloku ka rrjet ujësjellesi ekzistues i cili paraqitet përgjithësisht në gjendje të mirë dhe funksional.

1.5 Rrjeti ndriçimit rrugor

Në rrugët “Zonja Curre” dhe “Shqyri Ishmi” si dhe në hapësirat e brendshme të bllokut, ka mungesë të ndriçimit rrugor.

1.6 Gjelbërimi

Blloku ka sipërfaqe në të cilat mund të trajtohen hapësira të gjelbëruara. Në disa vende vërehen gjurmë të gjelbërimit të dikurshëm por që aktualisht janë totalisht jashtë efektivitetit të tyre.

1.7 Mobilim urban

Në këtë bllok ekzistojnë hapësirate cilat kërkojnë ndërhyrje në mobilimin urban, me kënde lojrash, terrene sportive apo edhe hapësira rekreative.

1.8 Planet Rregulluese te Qytetit

Ne nje pjese te ketij Blloku nga ana e Bashkise Tirane eshte miratuar nje Plan Pjesor sipas te cilit dhe sipas gjendjes aktuale te bllokut me pak nderhyrje dhe shpronesime mund te zbatohet nje pjese e tij.

3 – ZGJIDHJA E PROJEKTIT

Zgjidhja e projektit bazohet ne Detyren e Projektimit, Variantit te miratuar ne Keshillin Teknik te Investitorit, per fazen e Projekt Idese. Ne projektin final te zbatimit jane reflektuar sugjerimet e Oponences Teknike si dhe kerkesat e Inevstitorit

Sipas variantit te miratuar, pjesa me e madhe e rrugeve te bllokut trajtohen referuar kondicioneve urbane ekzistuese. Per projektimin e tyre jemi mbeshtetur ne kriteret projektuese te Normave Teknike te Projektimit te vendit tone si edhe atyre te vendeve Europiane.

Duke qene se gjate kompozimit gjeometrik te rrugeve te brendshme te bllokut, ata paraqesin parametra gjeometrike (gjeresi rruge) deri diku te njejta, eshte bere grupimi i tyre. Referuar seksionit Tip te grupimeve perkatese, ata jane trajtuar me parametra gjeometrike si meposhte:

Segmenti Nr.1 – ne krah te blv. B.Curri, me gjatesi 196ml

Segmenti Nr.9 – ne afersi te minibashkise, me gjatesi 82ml

Segmenti Nr.14 – ne afersi te rruges A.Demi, me gjatesi 38ml

Segmenti Nr.15– ne krah te pallatevete rr. A.Demi, me gjatesi 250ml

Segmenti Nr.18/a – vazhdim rr. Sh.Ishmi, me gjatesi 83+92=175ml

Segmenti Nr.19 – me dalje rr. A.Demi, me gjatesi 76ml

Segmenti Nr.20 – rr. e brendshme, me gjatesi 162ml

Segmenti Nr.24 – rr. e brendshme, me gjatesi 118.6ml

- ✓ *Gjeresia e pergjithshme e kurores 4.3-7.1m*
- ✓ *Gjeresi e pjeses kaluese B=4m*
- ✓ *Trotuare ne dy anet e saj me gjeresi variabel (sipas kondicioneve urbane)*

Pjesa kaluese prej 4m eshte parashikuar te kete 1 korsi levizjeje (orientim me nje sens levizjeje). Pjesa e trotuarit me gjeresi 0.3-1.5m (variabel) eshte parashikuar te lihet per qarkullimin e kembesoreve.

Paketa e shtresave per kete segment rrugor do te jete:

Asfaltobeton - 4cm

Binder 6cm

Stabilizant 15cm

Cakell 1x20cm

Cakell 20cm (profilim terthor dhe gjatesor)

Ne pjese te vecanta te ketyre segmenteve, aty ku shikohet e mundshme, do behet zgjerime te cilat parashikohen te shfrytezohen per parkime per rezidentet.

Segmenti Nr.2 – rr.Sh.Ishmi, me gjatesi 316ml

Segmenti Nr.16 - rr.Z.Curre, me gjatesi 190ml

- ✓ *Gjeresia e pergjithshme e kurores 6.3-9m*
- ✓ *Gjeresi e pjeses kaluese B=6m*
- ✓ *Trotuare ne dy anet e saj me gjeresi variabel (sipas kondicioneve urbane)*

Pjesa kaluese prej 6m eshte parashikuar te kete 2 korsi levizjeje (orientim me dy sens levizjeje). Pjesa e trotuarit me gjeresi 0.3-4.0m (variabel) eshte parashikuar te lihet per qarkullimin e kembesoreve.

Paketa e shtresave per kete segment rrugor do te jete:

Asfaltobeton - 4cm

Binder 6cm

Stabilizant 15cm

Cakell 1x20cm

Cakell 30cm (profilim terthor dhe gjatesor)

Ne pjese te vecanta te ketyre segmenteve, aty ku shikohet e mundshme, do behet zgjerime te cilat parashikohen te shfrytezohen per parkime per rezidentet.

Segmenti Nr.3 – rr. e brendshme e bllokut, L=76ml

Segmenti Nr.5 – rr. ne krah te rr.Sh.Ishmi, L=30ml

Segmenti Nr.7 (pjeserisht) – rr. e brendshme e bllokut

Segmenti Nr.12– ne krah te rruges P.N.Luarasi, L=43ml

Segmenti Nr.20– ne krah te rruges A.Demi, L=162ml

Segmenti Nr.22– rr. e brendshme e bllokut, L=177ml

Segmenti Nr.24– ne krah te rruges A.Demi, L=118.6ml

- ✓ *Gjeresia e pergjithshme e kurores – variabel*
- ✓ *Gjeresi e pjeses kaluese B=3,0/ 3,5/4,0m (sipas mundesive qe ofron terreni)*
- ✓ *Trotuare ne dy anet e saj me gjeresi variabel*

Pjesa kaluese eshte parashikuar te kete 1 korsi levizjeje (orientim me nje sens levizjeje). Pjesa e trotuarit me gjeresi 0.3-4.0m (variabel) eshte parashikuar te lihet per qarkullimin e kembesoreve.

Paketa e shtresave per kete segment rrugor do te jete:

Asfaltobeton - 4cm

Binder 6cm

Stabilizant 15cm

Cakell 1x15cm

Cakell 20cm (profilim terthor dhe gjatesor)

Ne pjese te vecanta te ketyre segmenteve, aty ku shikohet e mundshme, do behet zgjerime te cilat parashikohen te shfrytezohen per parkime per rezidentet.

Segmenti Nr.4

Segmenti Nr.6

Segmenti Nr.8

Segmenti Nr.7

Segmenti Nr.11

Te gjithë segmentet e mesiperme janë pjesë e hapësirave të lira ndërmjet objekteve, të cilat do trajtohen si mëposhte:

- ✓ *Gjerësia e përgjithshme e kurores – variabel*
- ✓ *Gjerësi e pjesës kaluese B=5,0m*
- ✓ *Gjerësi e zonës së parkimit B=5,0m*
- ✓ *Trotuare në njerën anë së saj me gjerësi 1-1.5m*

Pjesa kaluese është parashikuar të ketë 2 korsi levizjeje (orientim me dy sense levizjeje). Pjesa e trotuarit me gjerësi 1-4.0m (variabel) është parashikuar të lihet për qarkullimin e këmbësorëve.

Paketa e shtresave për këtë segment rrugor do të jetë:

Asfaltobeton - 4cm

Binder 6cm

Stabilizant 15cm

Cakell 1x20cm

Cakell 20cm (profilim terthor dhe gjatesor)

Segmenti Nr.23

Te gjithë segmentet e mesiperme janë pjesë e hapësirave të lira ndërmjet objekteve, në afërsi të tregut elektrik, të cilat do trajtohen si mëposhte:

- ✓ *Gjerësia e përgjithshme e kurores – variabel*
- ✓ *Gjerësi e pjesës kaluese B=3,5m*
- ✓ *Gjerësi e zonës së parkimit B=5,0m*
- ✓ *Trotuare në njerën anë së saj me gjerësi 1-1.5m*

Pjesa kaluese është parashikuar të ketë 1 korsi levizjeje (orientim me një sense levizjeje). Pjesa e trotuarit me gjerësi 1-1.5m (variabel) është parashikuar të lihet për qarkullimin e këmbësorëve.

Paketa e shtresave për këtë segment rrugor dhe parkimin do të jenë:

Asfaltobeton - 4cm

Binder 6cm

Stabilizant 15cm

Cakell 1x20cm

Cakell 30cm (profilim terthor dhe gjatesor)

Hapesirat e Lira Urbane

Te gjitha hapesirat e lira urbane qe krijohen/mbeten nga bordura e trotuarit deri ne kufirin e ndertimeve, godinave pergjate rrugeve ose ne brendesi te blloqeve (pra deri ne rrezen e objekteve pergjate rruges dhe ne brendesi te bllokut), janë plotësuar me elemente te rikualifikimit urban (shtrim etj), pervec elementeve te gjelberimit te larte apo te ulet sipas rastit dhe specifikave te vendndodhjes.

Projektuesi ka parashikuar ne terren te gjitha hapesirat e tjera urbane qe lirohen nga Projekti te cilat jane te pershtatshme per nderhyrje te rikualifikimit urban, funksionale te tilla qe krijojne sheshe te vogla brenda bllokut te banimit, ku akomodohen funksione te tilla si ambiente shplodhese (me stola etj) per moshen e trete dhe banoret e bllokut, siperfaqe te gjelberta, kende te vogla lojrash per femije, terrene sportive , etj.

VEND GRUMBULLIMET E MBETURINAVE

Ne projekt jane parashikuar Vend Grumbullime per Mbeturina, qe do te vendosen ne brendesi te bllokut, per te mos krijuar si probleme ndotie ne rruge kryesore, ashtu edhe veshtiresi ne qarkullim.

STACIONET E AUTOBUSEVE

Aktualisht brenda bllokut nuk ka linja autobuzes, ndersa ne rrugen qe ndertohet e re, aktulisht nuk ka linja autobuzi qe kalojne ne to. Nese Bashkia ne te ardhmen do te vendose linje autobuzi, atehere do te behet vijezi perkates i vendqendrimit te autobuzit si dhe do vendoset tabela perkatese.

Rrjeti KUSH

Ne Projekt eshte parashikuar realizimi i rrjetit te ri per KUSH i cili parashikon ndertimin e pusetave te reja si dhe te nje kolektoreve te rinj. Rrjeti i ri i KUSH parashikon vendosjen e kolektorit kryesor me tuba polietileni te brinjezuar SN 4 me diameter 250-500mm si dhe shkarkimin ne te pusetave ujembledhese (pusete me zgare kompozit). Shkarkimi do te behet ne kolektoret e rrugeve kryesore.

Menyra e Ndertimit

Ne te tere gjatesine e rrugeve, do te ndertohet sistemi i kullimit te ujrave te shiut. Ai do te perbehet nga kunetat prej betoni M-250 te

vendosura ne njeren ane apo dhe dy anet e rruges (sipas rastit) pasi rruget jane konceptuar me pjerresi nje dhe dyanesore. Kunetat do kene gjeresi 0.5m dhe pjerresi terthore 8-10%. Ne cdo 25-30ml do ndertohen puseta shimbledhese me zgara gize me permasa 40x70cm. Pusetat do ndertohen me beton C16/20 dhe parete 15cm. Kapaket do jene gize (me menteshe) dhe te prodhuar per ngarkesa te renda. Eshte menduar vendosja e kolektoreve kryesor te shkarkimit ne dy ane per segmentet kryesore dhe njeren ane ne segmentet dytesore duke qene qe keto segmente do jene me nje pjerresi. Kolektoret kryesor do realizohet me tuba PE te brinjuar me $D = 315-500\text{mm}$. Nese keta tuba kalojne terthor me rrugen, dhe mbi to do ushtrohet ngarkese e rende. Per mbrojtjen e tyre eshte parashikuar veshja me beton C7/10. Veshja me beton do behet me nje trashesi minimale 10cm per cdo ane te tubacionit. Tubat do te vendosen mbi nje shtrese rere 10cm dhe do mbulohen po me rere deri 10cm mbi kuroren e tubit.

Rrjeti KUZ

Eshte parashikuar gjithashtu realizimi i rrjetit te ri te K.U.Z. Rrjeti ne fjale parashikon vendosjen ne aks te rruges se kolektoreve kryesore te cilat do te realizohen me tuba polietilene te brinjezuar SN 4 me diameter 315-600mm si dhe realizimin e pusetave te kontrollit te cilat do sherbejne per shkarkimet e banesave apo dhe te rrugicave ne krah te saj. Shkarkimi do te behet ne kolektoret e rrugeve kryesore te cilat derdhen ne kolektorin kryesor me tuba betoni $D=800\text{mm}$, ne krah te Lanes.

Pershkrimi i projektit te rrjetit kanalizimit te ujrave te zeza

Projekti parashikon ndertimi i plote te nje sistemi te ri te shkarkimit te ujrave te zeza. Rrjeti i ri do te jete nje rrjet i vecante qe do te sherbeje vetem marrjen e ujrave te zeza te zones. Ne kete projekt eshte parashikuar ndertimi i rrjetit KUZ me tuba polietilene te brinjezuar te standartit HDPE SN-8 me dimesione nga 250mm deri ne 600mm. Keto tubacione do te shtrihen ne te gjitha rruget e ketij blloku dhe do te lidhen nepermjet pusetave qe do te ndertohen, te gjitha banesat, objekte private ose publike qofshin ato. Per kete zone eshte parashikuar me nje rritje natyrore rreth 3% ne vit jane bere llogaritjet duke u mbeshtetur ne detyren e projektimit. Ne llogaritjet hidraulike eshte marre norma e perdorur dhe ne studimin japonez per Tiranen me 440 litra per banore ne dite. Mbeshtetur ne keto llogaritje jane bere dhe dimensionimet e tubave ne segmente te ndryshme te rrugeve te ketij blloku. Ne kete sistem te ri do te ndertohen puseta betoni rrethore me kapake gize. Keto puseta nuk do te jen me larg 25-30 ml ne gjatesi te rruges dhe patjeter ne cdo nyje rrugore apo aty ku ka thyerje te aksit te rruges. Tubat do te montohen me fashetat perkatese dhe do te mbullohen me rere ne te gjitha siperfan e tyre. Ne kete sistem te ri do te lidhen te gjitha

shkarkimet e godinave familjare , publike dhe jo publike qe jane ne kete zone. Pika e shkarkimit kryesor eshte e detyruar qe te jete ne kolektorin kryesor me tuba betoni d800mm, ne krah te Lanes.

Rrjeti i Ujesjellesit

Ne projekt nuk eshte parashikuar ndertimi i rrjetit te ri te ujesjellesit. Rrjeti ekzistues eshte ne gjendje te mire funksionale. Eshte parashikuar plotesimi me hidrante te vendosur neper rruget e bllokut.

Ndricimi Rrugor

Ne projekt eshte parashikuar ndertimi i ndricimit rrugor.

Per segmentet kryesore te bllokut, linja e ndricimit do te vendoset ne njeran ane te rruges. Ndricuesit do te jene LED me fuqi 110-140W do vendosen ne shtylla me lartesi 7.8m (0.8m te inkastruara) cdo 20-25m. Furnizimi me energji do te behet nga kabinat ekzistuese te zones.

Per segmente te brendshme, linja e ndricimit do te vendoset ne njeran ane te rruges. Ndricuesit do te jene LED me fuqi 70-110W do vendosen ne shtylla me lartesi 5.5-6.5m cdo 20-25m. Furnizimi me energji do te behet nga kabinat ekzistuese te zones.

Sinjalistika Rrugore

Në Projekt - Preventivin e sinjalistikës është parashikuar Sinjalistika horizontale dhe ajo vertikale.

Sinjalistika Horizontale Do të përbëhet:

1. Rruget me nje sens levizjeje do te vijezen me dy vija te vazhduara me gjeresi 15cm ne ane. Vijezi do te behet ne dy anet 50cm brenda bordures kufizuese te rruges.
2. Rruget me dy sense levizjeje do te vijezen me dy vija te vazhduara me gjeresi 15cm ne ane dhe nje tjetër ne mes me vija te nderprera. Vijezi do te behet ne dy anet 50cm brenda bordures kufizuese te rruges.
3. Ne kryqezime, vendparkime dhe vende te caktuara do jene vijat e kufizimit te korsive, te parkimeve dhe te lëvizjes së këmbësorëve si dhe shigjetat e drejtimit te levizjes.

Sinjalistika Vertikale do të përbëhet nga

1. Tabelat Detyruese.
2. Tabelat Treguese.

3. Tabelat Paralajmëruese.

Të gjitha tabelat do vendosen në trotuare, ngjitur me bordure kufizuese te tij.

2.2 – TE DHENA TE PERGJITHSHME MBI NDERHYRJET NE RRUGË DHE TROTUAREVE

Në zgjidhjen e projektit janë patur parasysh:

1. Zgjidhja në anën Planimetrike
2. Zgjidhja në anën Altimetrike
3. Elementet sociale

■ Zgjidhja Planimetrike (nderhyrjet).

Në zgjidhjen Planimetrike është patur parasysh krijimi i nje segmenti rrugor i cili te sherbeje per perballimin e flukseve te qarkullimit te zones, duke u pershtatur me pozicionet planimetrike te objekteve qe e konturojne.

Nje kujdes është kushtuar edhe trajtimit te kryqëzimeve. Ne te gjithë kryqëzimet është bërë rakordimi i kthesave me rreze maksimale te mundshme dhe ate minimale sipas kushteve, në funksion të objekteve ekzistues kufizues.

■ Zgjidhja Altimetrike.

Nga ana altimetrike relievi faktik eshte pothuajse e sheshte me nje pjerrresi te lehte drejt perendimit. Eshtë synuar që niveleta e tyre të jetë sa me pranë asaj ideale, por duke respektuar edhe kuotat e hyrjeve te objekteve ekzistuese. Gjithashtu eshte bere rakordimi ne kuote me rruget ekzistuese.

Bordurat

Trupi i rrugës (pjesa kaluese) do të kufizohet me bordurë Betoni Parafabrikat C-20/25 me përmasa 15x30cm të fiksuara me beton C-7/10. Bordura e rrugës do të vendoset mbi shtresat bazë të rrugës. (pasi mbi të në shumë raste takojnë apo ngjiten gomat e mjeteve. Nga ana e jashte e trotuareve do te vendosen berodura betoni 10x20cm të fiksuara me beton C-7/10.

Ne trotuare, prane kryqezimeve, ne vendet e kalimit te kembesoreve jane parashikuar dhe rampat per kalimin njerezve me aftesi te kufizuar.

2.7 - TE DHENA TEKNIKE MBI SINJALISTIKEN RRUGORE

Eshtë parashikuar realizimi i sinjalistikes horizontale dhe asaj vertikale.

Sinjalistika Horizontale e cila do të përbëhet:

4. Nga dy vija te vazhduara me gjeresi 10cm ne ane dhe nje tjetër ne mes me vija te nderprera nese ka dy sense levizjeje, ose dy vija te vazhduara ne ane nese rruga eshte me nje sens levizjeje.
5. Ne kryqezime dhe vende te caktuara do jene vijat e lëvizjes së këmbësorëve dhe shigjetat e drejtimit te levizjes.
6. Vijeze jane parashikuar gjithashtu edhe ne zonen e shesheve per ndarjen e senseve te levizjes se automjeteve, vijezeimit te kembesoreve si dhe kufizimeve te vendparkimeve te automjeteve.

Sinjalistika Vertikale do të përbëhet nga

4. Tabelat Detyruese.
5. Tabelat Treguese.
6. Tabelat Paralajmëruese.

Të gjitha tabelat do vendosen në trotuare, ngjitur me bordure kufizuese te tij (shiko planimetrine e sinjalistikes).

2.8 – KONKLUZIONE

“Rikualifikim urban i bllokut që kufizohet nga blv. ”Bajram Curri” – blv. ”Petro N. Luarasi” - rruga ”Taulantia” - rruga ”Ali Demi”, do te permiresoje ndjeshem cilesine e jeteses te kesaj zone.

Realizimi i tij, do krijoje akses ne zone edhe nga segmente te tjere te rrjetit rrugor te qytetit.

Realizimi i elementeve te tjere te infrastruktures dhe nderhyrjet ne hapesirat publike, do kete nje impakt te ndjeshem. E ndjeshme do jete edhe permiresimi i cilesise se ajrit, duke ulur ne menyre te ndjeshme pluhurin dhe duke shtuar sasine e oksigjenit.

A – STUDIMI TOPOGRAFIK

Zona ne te cilin shtrihet objekti Studim-Projektim **“Rikualifikim urban i bllokut që kufizohet nga blv. “Bajram Curri” – blv. “Petro N. Luarasi” - rruga “Taulantia” - rruga “Ali Demi”**, shtrihet në pjesën Jug-Lindore të qytetit të Tiranës.

Per hartimin e projektit dhe per nxjerrjen e nje serie te dhenash jane shfrytezuar hartat topografike te zones ne shkallet 1:25.000 dhe 1:10.000, fotot ajrore dhe satelitore te zones si dhe matjet e drejtperdrejta ne terren.

Hartat bazë te perdoruar ne shkalla 1:25.000 janë:

Harta me Nomenklature K-34-100-B-a

Hartat bazë te perdoruar ne shkalla 1:10.000 janë:

Harta me Nomenklature K-34-100-B-a-1/2

Punimet Gjeodezike

Punimet gjeodezike dhe topografike per objektin **“Rikualifikim urban i bllokut që kufizohet nga blv. “Bajram Curri” – blv. “Petro N. Luarasi” - rruga “Taulantia” - rruga “Ali Demi”**, u kryen mbi bazen e kerkesave teknike te pergjitheshme dhe specifike te parashikuara nga Investitori. Grupi i Topografeve organizoi punen dhe zhvilloi punimet ne baze te pervojes se perfituar ne punimet e meparshme te kesaj natyre. Para fillimit te punimeve topografike u siguruan materialet e nevojshme hartografike, gjeodezike si dhe paisjet perkatese.

Per te siguruar lidhjen gjeodezike unike te te gjithë projekteve nga shoqeria u shfrytezuan te dhenat gjeodezike te rrjetit shteteror te triangulacionit dhe nivelimit. Sistemi qe perdor Republika e Shqiperise eshte projeksioni Gauuss Kryger-it me ellipsoid Krasovsky-n.

Rilevimi eshte bere ne sistemin nderkombetar me projeksionin UTM me ellipsoid WGS84. Duke patur parasysh zonen dhe ritmin e zhvillimit qe ajo ka, do te ishte me frytedhense nese do te perdorej dhe ky sistem. Me kete sistem mund te percaktohet lehtesisht kordinatat gjeodezike per cdo pike mbi siperfaqen tokesore nepermjet perdorimit te GPS.

Gjate rikonicionit ne terren u vendosen pikat e triangulacionit dhe markat e nivelimit ne pikat e fiksuara ne terren. Pikat e fiksuara ne terren u pajisen me koordinata ne projeksionin UTM ellipsoid WGS84 dhe kuota. Para fillimit te rilevimit u krye rikonicioni i detajuar i terrenit, i cili sherbeu per percaktimin e sakte te metodikes se punes, menyren e ndertimit te rrjetit gjeodezik, poligonometrise se rilevimit, nivelimit teknik si dhe organizimit te punes.

Fiksimi ne terren i pikave te rilevimit u krye me goxhde betoni te ngulura ne objekte betoni. Ato jane vendosur ne vende te dukeshme dhe te pa levizeshme. Identiteti i tyre eshte fiksuar me boje te kuqe te shkruajtur ne afersi te pikes fikse ne vende te dukeshme nga rruga ekzistuese ose tereni. Ato jane vendosur ne vende te qendrueshme, ne ane te rruges ose afer saj, duke siguruar ne kete menyre lidhjen dhe vazhdimesine e punes nga faza e projektimit ne ate te zbatimit te tij.

Çdo pike e fiksuar ne terren ka numrin, koordinatat te saj, si dhe lartesine te perftuar nepermjet nivelimit gjeometrik e gjeodezik (shih planimetrine e objekteve ku gjenden koordinatat tre dimensionale te pikave mbeshtetese). Keto te dhena sigurojne gjetjen e tyre me lehtesi ne terren.

Pikat fikse te terrenit jane te percaktuara ne planimetrine e objektit qe perfishihen ne projekt.

Matjet u kryen me GPS TRIMBELL R6, Stacion Total te tipit Leica 307, Stacion Total te tipit Trimble M3 si dhe me nivele, te cilet teknikesht siguron matjet e kendeve e largesive me saktesine e nevojshme per projektimin e rrugeve.



Leica 307



Topcon GPT 900 A



Trimbell R6

Zhvillimi i Nivelimit Gjeometrik

Per te siguruar kerkesat e larta teknike ne punimet rilevuese, u percaktua qe saktesia altimetrike e punimeve topografike te jete e larte dhe per kete qellim u zhvillua nivelim gjeometrik per pikat e poligonometrise ne te gjithë sektoret e rruges dhe shesheve.

Nivelimi gjeometrik u krye me nivelen teknike te tipit Kern Level, me metoden e nivelimit teknik te dyfishte, duke matur çdo disnivel dy here, me dy vendosje instrumenti. Diferenca midis dy disniveleve te perftuar ne çdo stacion nuk u lejua me teper se 3 mm.

Rilevimi

Duke u mbeshtetur ne pikat e poligonometrise dhe te nivelimit gjeometrik u zhvillua procesi i matjeve topografike

Eshte rilevuar ne menyre te plote e gjithë siperfaqja e zones ku shtrihet objekti si dhe e nje brezi perimetral qe e qarkon ate. Ne relief jane pasqyruar ne menyre te plote te tere elementet perberes te tij, kanale, puseta, platforma betoni, shtylla ndricimi ose tensioni, bunkere, tombino, trotuare, ndertesa, objekte te ndryshem, rruge kryesore e dytesore, perrenj, nje numer i dendur pikash detaje etj. Punimet topogjeodezike te kryera jane mbeshtetur ne shkallen e plote te pergatitjes profesionale, ne perdorimin e teknologjive bashkekohore per matjet fushore dhe perpunimin kompjuterik e te dhenave, per te plotesuar kerkesat teknike te parashtruara nga projektuesit. Çdo pike e mare ne teren ka koordinata tre dimensionale, te paraqitura ne projekt. Perpunimi i materialit topografik ne zyre eshte bere me programin STRATO dhe LEONARDO, TGO, Autocad Land Development nga ku eshte perftuar rilievi tre dimensional i objektit. Ky relief sherbeu per hartimin e projektit te zbatimit me saktesine dhe cilesine e kerkuar ne termat e references nga investitori.

Ne materialin grafik te projektit jepet planimetria e pikave poligonale dhe tabela e koordinatave te pikave te vendosura ne terren.

Pershkrimi i punes ne terren.

Per mbeshtetjen e punimeve fillimisht u krijua bazamenti gjeodezik ne formen e nje poligoni te hapur (pika te forta) te cilat jane te mjaftueshme per marrjen (matjen) e pikave detaje te rilevimit. Matja e ketyre pikave u kryen me metoden statike duke qendruar ne pike rreth 40 min ne intervalin 1 sek duke siguruar saktesi milimetrike te koordinatave te pikave.

Prania e marresit baze ne largesi te kufizuar siguron saktesi me te larte te matjeve ne interval kohe me te shkurter. Keshtu per pikat deri ne 1km nga marresi baze u perdor intervali 10 sek me matje per çdo

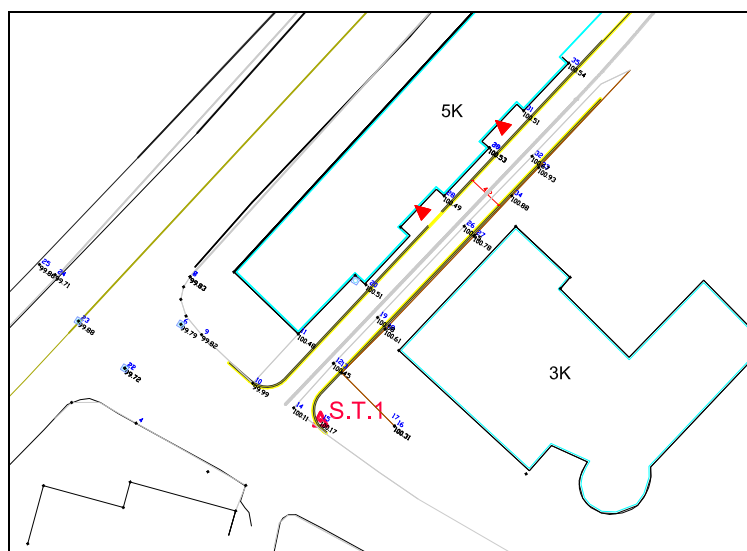
sekonde. Element kryesor ne matjen ‘stop&go’ eshte mos humbja e lidhjes se fazes bartese gje e cila prish zgjidhjen perfundimtare. Kjo mund te realizohet duke shmager futjen ne zona hije te sinjalit ose zona me reflektim te madh sinjali. Ne kete rast marresit TRIMBLE R6 japin nje sinjal i cili lajmeron matesin se duhet te rifilloje matjen nga nje pike matur paraprakisht, duke siguruar saktesine e kerkuar.

Ne zonat me dendesi ndertimesh u perdor Stacioni Total pasi kishte peme dhe ndertime te larta te cilat nuk lejojne matjen e pikave detaje me GPS.

Bashkangjitur kemi paraqitur Katalogun e Skicave te Pikave Poligonale per te ndihmuar gjetjen e tyre lehtesisht gjate zbatimit te projektit.

Pika Poligonale Nr.1

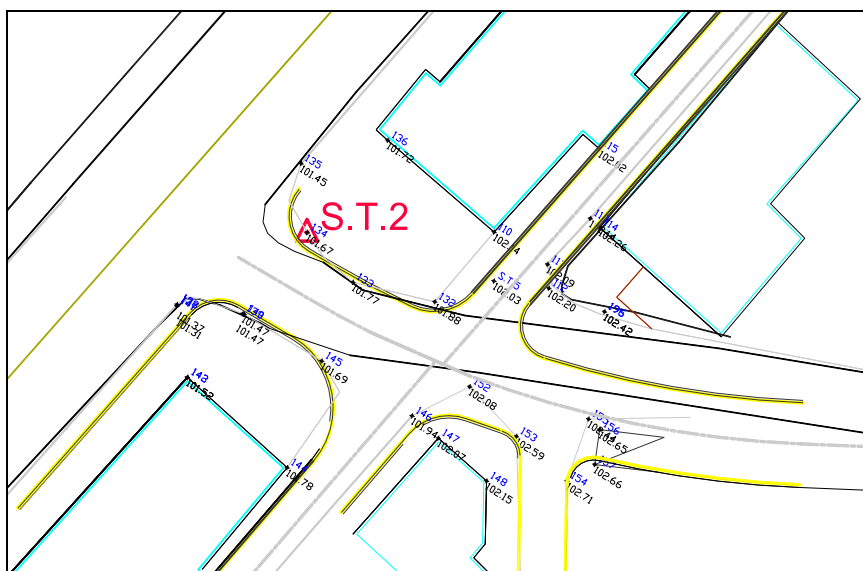
Planimetria e pikes



Koordinatat e pikes poligonale Nr.1		
X	Y	Z
401795.6643	4575568.9914	100.170

Pika Poligonale Nr.2

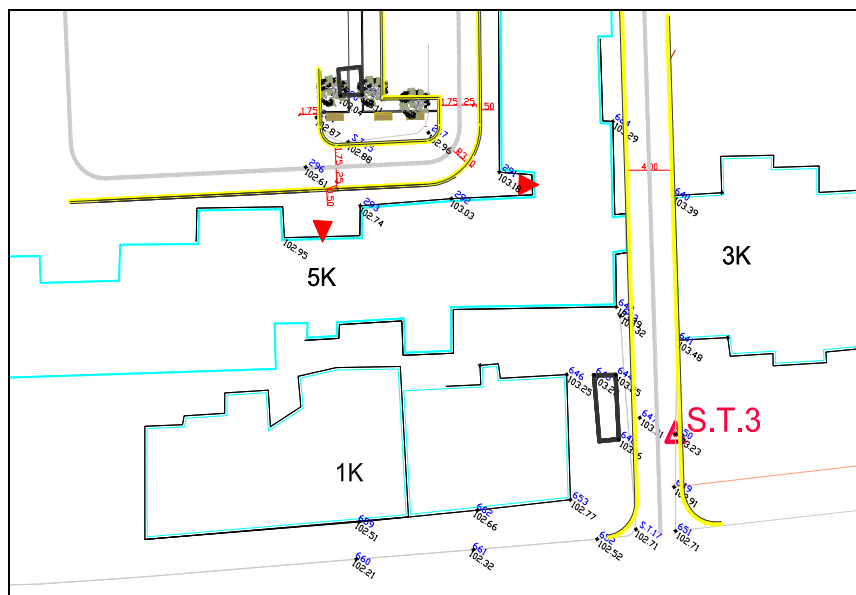
Planimetria e pikes



Koordinatat e pikës poligonale Nr.2		
X	Y	Z
401875.7702	4575685.463	101.6700

Pika Poligonale Nr.3

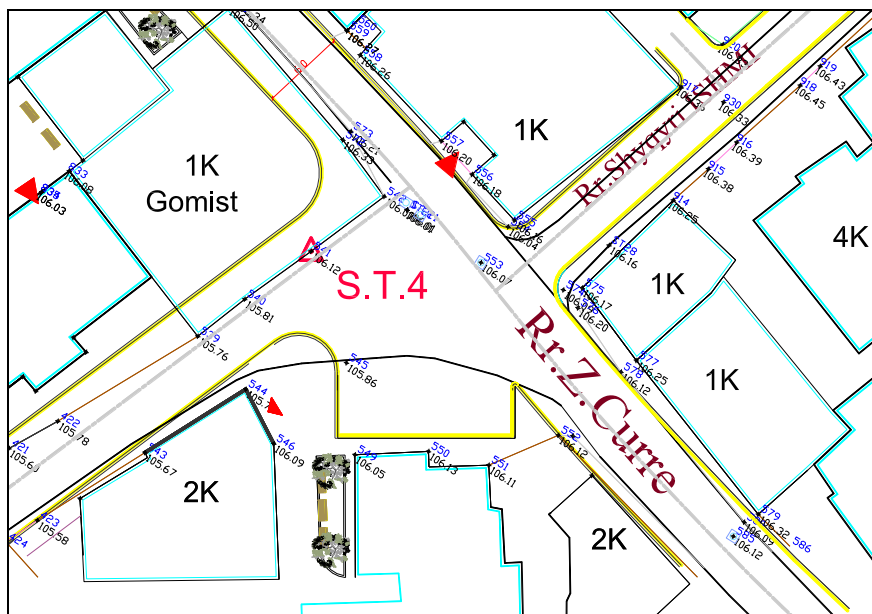
Planimetria e pikës



Koordinatat e pikës poligonale Nr.3		
X	Y	Z
401997.5160	4575562.9043	103.2330

Pika Poligonale Nr.4

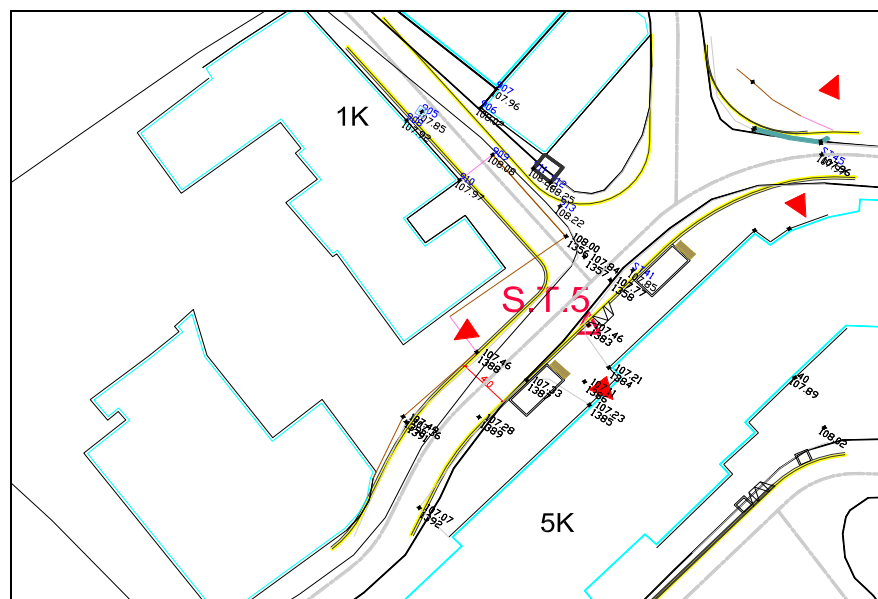
Planimetria e pikes



Koordinatat e pikes poligonale Nr.4		
X	Y	Z
402154.9083	4575698.0735	106.1230

Pika Poligonale Nr.5

Planimetria e pikes



Koordinatat e pikes poligonale Nr.5		
X	Y	Z
402304.2614	4575722.7762	107.4600

B – STUDIMI GJEOLLO-INXHINIERIK

1 HYRJE

Ne muajin Shtator-Tetor, u krye studimi i kushteve gjeologjike - inxhinierike te ne objektin: **“Rikualifikim urban i bllokut që kufizohet nga blv. “Bajram Curri” – blv. “Petro N. Luarasi” - rruga “Taulantia” - rruga “Ali Demi”,** ne Tirane

Studimi eshte kryer bazuar ne nje program paraprak te hartuar per realizimin e studimit ne fjale. Per zbatimin e ketij programi eshte bere nje marreveshje ndermjet dy paleve. Per realizimin e ketij studimi jane kryer punet e meposhtme:

- a) Jane kryer hapje gropash me thellesi 1.5-2m dhe dy shpime me thellesi deri 10.00m
- b) Jane kryer prova te tipit S.P.T.sipas metodikes (ISSMFE techn.Committee 1988.International Reference Test Procedure.)
- c) Jane kryer analiza granulometrike sipas metodikes A.S.T.M D 422
- d) Jane kryer analiza Atterberg Limits sipas metodikes AASHTO T 89-94 dhe T 90-94.
- e) Jane kryer teste Odeometric Test sipas ASTM D2435
- f) Jane kryer teste Shear Test sipas metodikes ASTM D 3080
- g) Eshte bere interpretimi i te dhenave insitu, te dhenave te laboratorit dhe hartimi i raportit perfundimtar.

1.1 Qellimi i Studimit

Destinacioni i ketij studimi eshte percaktimi i karakteristikave fiziko-mekanike te dherave dhe shkembinjve qe takohen ne zonen ku shtrihet objekti I kesaj kontrate. Te dhenat e marra nga punimet fushore dhe ato laboratorike do ti sherbejne projektuesve per te realizuar projektin e **“Rikualifikim urban i bllokut që kufizohet nga blv. “Bajram Curri” – blv. “Petro N. Luarasi” - rruga “Taulantia” - rruga “Ali Demi”,** Tirane.

1.2 Objektivi i Punimeve

Shkurtimisht raporti shqyrton ceshtjet te cilat jane te mbeshtetura me punimet gjeologjike sipas programit te pergatitur.

1. Jane rishikuar te gjitha punimet e meparshme gjeologjike te kryera nga autoret e ketij studimi dhe nga autore te tjere vendas te cilat jane kryer per qellime te tjera por kane vlera njohese. Jane shikuar te gjitha studimet e botuara dhe te pa botuara per zonen ne fjale.
2. Jane studiuar punimet gjeologjike te vjetra qe jane kryer per zonen e qytetit ne Tirane. Hartat gjeologjike dhe gjeomorfologjike te zones ku do te ndertohen objektet e reja.

3. Jane kryer punime te ndryshme sipas programit te hartuar me siper, por te kombinuar dhe me punimet ekzistuese te cilat jane shume te rendesishme per te kuptuar fenomenet gjeologjike qe kane ndodhur ne zhvillimin e historikut gjeologjik te kesaj zone.
4. Nje rendesi te vecante kane dhe testimet ne laborator te kampioneve te marre ne terren nga gropat dhe shpimet.

Per kryerjen e ketij studimi jane shfrytezuar punimet e meparshme te kryera per zonen ne fjale siç jane:

1. Studimi gjeologo inxhinierik dhe gjeoteknik i kryer nga ndermarrja Gjeologji Gjeodezi per qytetin e Tiranes, Tirane. 1950 -1990
2. Studimi gjeologo inxhinierik dhe gjeoteknik i kryer per objektet e tjera ne zonen e bllokut
3. Studimet jane kryer konform standarteve qe jane ne marreveshjen e bere ndermjet paleve siç jane: ASTM.AASHTO.BSI. UNI.

2.0 GEOMORFOLOGJIA

Ne kete kapitul shtjellohen pershkrimi i zones ku do te realizohen objektet; format e relievit te sotem dhe te hershem, kushtet gjeologjike te formimit te ketij relievit. Behet pershkrimi i fenomeneve gjeologjike dhe gjeodinamike te zones.

2.1 Proceset fiziko gjeologjike dhe gjeodinamike

Ne studimin e fenomeneve gjeologjike te kesaj zone jemi bazuar ne studimet ekzistuese dhe ne informacionet e reja qe kemi marre nga studimi aktual. Bazuar ne keto te dhena po bejme pershkrimin e fenomeneve gjeologjike qe jane prezente ne formacionet gjeologjike qe takohen ne kete zone.

Fenomenet me te dukshme gjeologjike dhe gjeodinamike qe verehen ne kete zone jane:

1. Fenomeni i perajrimit

2. Fenomeni i levizjes se mbulesave deluvialo eluviale ne drejtim te renies se relievit

Keto fenomene po i shpjegojme nje nga nje me poshte:

1. Fenomeni i perajrimit eshte i dukshem tek formacionet rrenjesore qe perbehen nga argjilite dhe alevrolite, keto shkembinj jane depozitime te reja dhe me cimentim te dobet argjilor, ato nen veprimin e agjenteve atmosferike transformohen nga shkembinj te bute ne dhera. Ky fenomen takohet me teper ne pjesen kodrinore te zones.

2. Fenomeni i levizjes se mbulesave deluvialo eluviale ne drejtim te renies se relievit keto depozitime perbehen nga shtresa suargjilash dhe argjilash me permbajtje lendesh oganike dhe copa nga shkembinj rrenjesor. Mbulesa deluvialo-eluviale eshte vendosur mbi formacionin rrenjesor. Sheshi i ndertimit eshte me nje pjerresi te lehte drejt jug-perendimit. Gjate germimeve, rekomandojme te merren masat e meposhtme:

- 1 Te sistemohen ujrat siperfaqesore dhe teknologjike duke i futur ne tuba te papershkueshem nga uji dhe te tregohet vemendje ne pikat e bashkimit te tubove.
- 2 Te tregohet vemendje per te mos lene ujrat siperfaqesore qe te levizin sipas deshires duke krijuar pellgje dhe ndotje ambjentale.
- 3 Dherat e krijuara nga germimet, duhet te sistemohen jashte sheshit te ndertimit. Te tregohet kujdes gjate transportit te dherave ne menyre qe te eliminohen ne maksimum ndotjet ambjentale.
- 4 Shtresat siperfaqesore, jane me perberje argjilore te cilat kane veti qe ne pranine e lageshtires te fryhen (te zmadhojne volumin e tyre) dhe ne prani te thatesires te cahen (te zvogelojne volumin e tyre) thellesia e ndikimit te ketij fenomeni shkon ne 1-1.5m nga siperfaqja e tokes natyrore.

3.0 NDERTIMI GJEOLGJIKE DHE HIDROGJEOLGJIKE

Ne kete kapitull do te trajtojme perberjen gjeologjike te zones duke shfrytezuar punimet ekzistuese dhe punimet e kryera ne terren.

Bazuar ne materialin e grumbulluar po shtjellojme kushtet gjeologjike te ndare ne studimet ekzistuese dhe ne studimet e reja te kryera nga grupi i studimit.

3.1 Studimet Ekzistuese

Ne zonen e qytetit ne Tirane jane kryer shume studime rajonale dhe lokale, keto studime jane kryer per objektet e ndryshme qe kane te bejne me identifikimin e shtresave me karakteristika te dobta qe jane prezente ne kete rajon si dhe per projektimin e themeleve te godinave te reja shumekateshe qe jane ndertuar ne kete zone.

Teraca e Tiranës ben pjese ne zonen e Ultesires Perendimore te Shqiperise. Ne ultesiren e Tiranës ne kete zone jane prezente depozitimet Neogjenike dhe depozitimet e Kuaternarit, por ne zonen ku do te ndertohet objektet jane prezente depozitimet e meposhtme:

3.2 Depozitimet e Kuaternarit (Q₄ dl +el)

Depozitimet deluvialo eluviale perfaqesohen nga suargjila te mesme deri te renda ,surera dhe argjila. Jane depozitime pak deri ne mesatarisht te konsoliduara, takohen ne gjithë zonen ku shtrihet objekti, ne pjesen siperfaqesore dhe ka trashesi 3.00-4.50m. Keto depozitime siç e kemi permendur jane pak deri te pakonsoliduara me permbajtje te lendes organike sidomos surerat dhe arjgilat me permbajtje te lendes organike. Keto depozitime ne pjese te vecanta te shpatit rreshqasin ne drejtim te renies se relievit.

3.2.1 Depozitimet e Neogjemit (N₁^{2t})

Depozitimet e Neogjenit qe perbehen nga argjilite dhe alevrolite me ngjyre gri me çimentim te dobet deri mesatar, pjesa e siperme e ketyre depozitimeve

eshte e perajruar. Keto depozitime dalin ne siperfaqe ne kodrat e Qytetit Studenti, kodrat e Selites dhe te Dajtit ne rrethin e Tiranës.

3.3 Kushtet Hidrogeologjike

Nga studimet e kryera ne zonen e qytetit te Tiranës (nga matjet e kryera ne shpimet ne punimet e ndryshme per disa vite qe autoret kane kryer per kete zone) rezulton se niveli i ujit nentokesor ne dimer dhe ne vere eshte i ndryshem. Autoret e ketij studimi kane shfrytezuar te gjitha punimet ekzistuese dhe punimet e reja ne to jane kryer matje ne disa kohe gjate gjithë periudhes se studimit dhe rezulton se ne pjesen me te madhe te zones niveli i ujit nentokesor eshte shume afer siperfaqes se tokes (-4.00m dhe ne vere eshte -6.00m)

Nga analizat e kryera rezulton se jane ujra kripura, ato jane agresive ndaj hekurit dhe betonit.

4.0 PUNIMET FUSHORE

Per percaktimin e kushteve te detajuara gjeologjike dhe gjeoteknike te zones ku shtrihen objektet ne fjale, eshte hartuar nje program i detajuar i cili eshte respektuar gjate gjithë periudhes se studimit.

4.1 Qellimi i Punimeve Fushore

Punimet fushore kane per destinacion te percaktojne ne terren karakteristikat e formacioneve gjeologjike ne zonen ku shtrihet objekti. Ne fazen e punimeve fushore jane marre dhe kampionet me strukture te prishur dhe te paprishur per tu analizuar ne laborator. Ne kete faze jane identifikuar dhe fenomenet negative fiziko - gjeologjike qe jane prezente ne kete zone.

4.2 Inspektimi i Punimeve ne Terren

Te gjitha punimet fushore si rilevimet gjeologjike dhe shpimet jane kryer nen mbikqyrjen e inxhinierëve gjeologe. Inxhinieret e kompanise kane mbajtur te gjitha shenimet fushore te cilat jane krahasuar me te dhenat laboratorike. Mbi bazen e te dhenave te korektuara nga pershkrimi fushor dhe rezultatet laboratorike eshte bere perpilimi i Raportit Gjeologjik.

4.3. Planifikimi i Thellesise se Shpimeve si dhe Caktimi i Tyre ne Terren

Para fillimit te punes ne terren eshte bere studimi i draftit te projektit te detajuar mbi bazen e te cilit jane projektuar punimet fushore.

Per te vleresuar kushtet gjeologjike te zones ku do te ndertohen objektet e reja per kete faze studimi jane kryer dy shpime me thellesi 10.00m si dhe jane hapur gropa me thellesi 1.5-2.5m.

4.4 Shpimet me rrotulim

Punimet kryesore që janë kryer në studimin gjeoteknik të objekteve të reja janë shpimet me rrotullim të cilat janë kryer sipas rrjetit që kemi përshkruar më sipër.

4.4.1 Pershkrimi i paisjeve të përdorura

Shpimet në zonë, janë realizuar me një paisje shpimi “Autosonde” të cilat do të përshkruajmë si më poshtë.

Në terren janë kryer testime SPT në borehole sipas programit të hartuar. Parametrat e Standart Penetration Test S.P.T

Pesha e çekiçit të SPT	63.5kg
Pesha e shtangave të shpimit me 50mm diametër	10.0 kg/ml
Lartësi e goditjes së çekiçit	76.40mm
Diametri i brendshëm të karotierit të SPT	34.9mm

Metodika e përdorur për mënyrën e shpimit në dhëra dhe në shkëmbinj, kryerjen e provave me SPT në borehole, marrja e kampioneve me struktura të prishur dhe të paprishur është kryer sipas metodikës së përshkruar në ASTM dhe BSI Standard

4.4.2. Marrja e Kampioneve me Struktura të Prishur dhe të Paprishur

Shpimet janë realizuar me autosonda me mënyrë shpimi me rrotullim. Mënyra e shpimit realizohet duke shpuar me një karotier (core drilling) me diametër $\phi=100\text{mm}$, gjatësi sipas rastit 2.00-3.00m dhe pusi (hole) mbrohet me tub rrethimi (casing) (tub metalik me diametër $\phi=150\text{mm}$). Mbas mbarohet një manover shpimi me karotier, futet një tub rrethimi, pastrohet pusi deri në thellësinë e shpuar me parë duke treguar vëmendje që struktura e tokës të mos prishet, pastaj sipas programit ekzekutohet një test ose merret një kampion me struktura të paprishur (tipi shellby). Mënyra e nxjerrjes së kampionit nga karotieri (core drilling) është me presion me një pompe e cila formon një perzierje ajër dhe ujë. Shtangat e shpimit (rods) janë me gjatësi 1.5-3.00m dhe me peshe 10kg/ml.

Gjatesia e manovrave të shpimit kryhet sipas porosive të inxhinierit gjeolog. Nga ana e grupit të shpimit, tregohet vëmendje që të respektohet me korrektesë zbatimin e porosive të inxhinierit duke siguruar që struktura e tokës të ruhet e paprishur në të gjitha rastet kur do të kryheshin prova në pus (borehole) ose kur do të merrej kampion me struktura të paprishur.

Marrja e kampioneve.

Në studimet gjeologjike dhe gjeoteknike prarshkohet të merren disa lloje kampionesh të cilat shërbejnë për të identifikuar cilesitë e dherave. Të cilat me hollësisht po i trajtojmë më poshtë.

1. **Kampione me struktura të prishur nga Testet (SPT)** i cili është quajtur D_{spt} . Ky lloj kampioni është marrë në këtë mënyrë : Sapo mbaron prova

SPT hapet Core spt dhe behet pershkrimi i kampionit , pastaj futet ne nje qese plastike dhe mbeshtillet me skoç me qellim qe te ruhet lageshtira natyrore. Keto kampione vlejne per te matur lageshtine dhe per te bere analiza identifikimi.

2. **Kampione me strukture te prishur** te tipit small disturbed sample qe jane shenuar me “D”. Pesha e kampioneve eshte marre sipas tipit te llojit te dherave sasia ne peshe e tyre. Per keto kampione jane zbatuar keto menyra marrje menjehere sapo del kampioni nga Core Drilling behet pershkrimi i tij dhe futet ne nje qese plastike pastaj mbeshtillet me skoç me qellim qe te ruaje lageshtine natyrore. Te gjitha kampionet ruhen ne arka druri qe te mos demtohen gjate transportimit per ne laborator. Njekohesisht gjate dites ruhen ne vende te freskete qe te mos demtohen nga veprimi e rrezeve te diellit.
3. **Kampione bulk disturbed samples** sipas tipit te dherave ato jane marre ne keto permasa ;
Per argjilat (clay) ,fin sand and silt jane marre me peshe =3kg
Per rerat koker mesme me peshe 5kg. Dhe keto kampione siç e kemi pershkruar me siper menjehere sapo kampioni del nga Core Drilling behet pershkrimi i tij dhe pastaj futet ne qese plastike behet me skoç dhe pastaj ruhet me kujdes ne arka prej druri.
4. **Kampione me strukture te prishur** me pesha 40kg per te kryer testet : Proctor dhe CBR ,keto kampione zakonisht merren ne gropa te cekta 2-3m te cekta dhe sherbejne per klasifikimin e shtresave te zonave
5. **Kampione me strukture te paprishur** ne tubo metalike me diameter $\phi=100 \times 550$ mm. Per te realizuar marrjen e ketyre kampioneve ne fillim jane pregatitur tubo metalike me gjatesi te pergjithshme 600mm dhe gjatesia efektive e tubit me kampion eshte 550mm. Para se te merret kampioni trangu i pusit eshte i pastruar dhe i mbushur deri ne gryke me uje. Mbasi te jete realizuar fundi i pusit i paster me toke natyrore te paprishur futet instrumenti per marrejn e kampionit i cili mbasi arrin ne ballin e pusit (fundi i tij ose Botom) shtyhet instrumenti pa rrotullim me gjatesine e tubit metalik i cili eshte 600mm dhe menjehere ngrihet instrumenti deri ne siperfaqe per te marre kampionin. Mbasi del kampioni pastrohet tubi metalik dhe pastaj ne te dy anet rreth 20mm mbushen me parafine dhe ne fund behet me skoç gjithe kampioni. Shenohet etiketa e marrjes se kampionit (ose adresa e marrjes se tij) Ne te gjitha rastet matet thellesia e marrjes se kampionit prara dhe mbas ekzekutimit te tij. Keto kampione ruhen me kujdes ne arka druri qe te mos demtohen gjate udhetimit per ne laborator.

4.4.3 Kontrolli i Nivelit te Ujit Nentokesor

Nga ana e inxhinierëve gjeologe, eshte treguar nje vemendje e vecante per matjen e nivelit te ujit nentokesor ne programin e studimit gjeologjik nuk jane para shikuar monitorimet e nivelit te ujit nentokesor per nje kohe te gjate, per

kete arsye monitorimi i ujit nentokesor eshte bere per nje periudhe prej 24ore deri ne maksimum 96 ore.

5. ANALIZAT LABORATORIKE

5.1 Qellimi I provave

Sipas programit te hartuar, jane kryer testimet laboratorike te mostrave te marre ne zonen ku shtrihet objekti . Testimet u kryen per te percaktuar karakteristikat fiziko – mekanike te llojeve te dherave dhe te shkembinjve, te cilat ishin me strukture te prishur dhe te paprishur. Keto kampione jane marre nga shpimet dhe gropat me thellesi 2-3m.

Provat laboratorike jane kryer duke ndjekur procedurat ne fuqi te Manualit te Cilesise te laboratorit. Keto procedura qe jane konform manualit te cilesise ISO 9001 – 2008 dhe conform manualit te cilesise EN ISO 17025-2006 garantojne cilesine dhe sakesine, si dhe nje raport te plote e te hollesishem te provave te kryera.

5.2 Percaktimi i struktures se kampionit,ngjyres dhe fortesise

Per klasifikimin e kampioneve te testuara eshte ndjekur nje procedure rigoroze ku cdo kampioni i eshte vendosur nje targe perkatese sipas te ciles identifikohet plotesisht origjina e kampionit, vendmarrja, thellesia dhe te gjitha hollesite e tjera te nevojshme. Kampionet e mberritura ne laborator jane ruajtur me kujdesin maksimal, ne temperature dhe lageshti ne menyre qe te mos kishte ndryshime te karakteristikave te tyre origjinale.

Duke zbatuar kerkesat e kontraktorit dhe konsulentit, ne laborator u kryen provat e meposhteme:

- Hapja e kampioneve me strukture te paprishur nga cilindrato metalike me ane te nje Hidraulic Extruder. Pershkrimi I kampioneve sipas BSI 1377-1:1990 3/3.2
- Percaktimi lageshtires natyrore, duke ndjekur normativen BS 1377-2:1990 3
- Percaktimi i kufinjve te plasticitetit, duke ndjekur normativen BS 1377-2:1990 4.5,5.0 .
- Percaktimi i Peshes Specifike duke ndjekur normativen BS 1377-2:1990 8/8.4
- Percaktimi i Peshes Volumore duke ndjekur normativen BS 1377-2:1990 7
- Percaktimi i analizave granulometrike me sit ate tipit BS-series, sipas normatives BS 1377-2:1990 9/9.2
- Percaktimi i analizave granulometrike per fraksionin e imet, e cila u krye ne materialin qe kalon siten BS - 0.063mm, sipas normatives BS 1377-2:1990 9/9.5

5.3 Testimet e Dherave

5.3.1 Testimet Standarte

Ne kemi pershkruar me siper menyren e kryerjes se analizave te identifikimit te llojeve te dherave qe kane mberitur ne Laborator si dhe standartet e perdorura. Ne laboratorin, provat jane kryer bazuar ne standardet BS(British Standard) ,ASTM, AASHTO, UNI ne cdo certificate te testeve jane te shenuar dhe standartet e perdorura per realizimin e proves.

5.3.2 Procedurat e Vecanta per Kampionet me Struktura te Paprishur

Kampionet me struktura te paprishur jane te ruajtur ne tubo metalike me gjatesi 600mm te cilat nuk lejojne qe te behet ne terren pershkrimi i kampionit qe eshte brenda ne tube, ne terren pershkruhen vetem dy pjeset anesore te tij. Kampioni del nga tubi me anen e hidraulik extruder dhe behet pershkrimi I tij nga inxhinieri i laboratorit pershkruhet lloji I dheut,ngjyra, kompaktesia, dhe struktura. Zgjidhet pjesa qendrore e kampionit per t'u analizuar e cila perfaqeson pjesen me te paprishur te kampionit dhe sipas rastit sipas programit fillojne testimet, testimet e klasifikimit te dherave te cilat i kemi pershkruar me siper metodiken e perdorur. Testimet me te rendesishme per keto tipe kampionesh jane

Prova e One-Dimensional Consolidation (oedometric test) duke rritur ngarkesen ne kampionet cilindrike (Diametri = 50.27mm dhe lartesi = 20mm), duke ndjekur proceduren BS 1377-2:1990 .3. Ngarkesat e perdorura zgjidhen ne funksion te thellesise se marrjes se kampionit, ne funksion te ngarkeses qe do te ushtrohet nga objekti qe do te vendoset mbi shtresat gjeologjike nga te cilat eshte marre ky kampion. Nga ky testim vleresohen parametra shume te rendesishme sic jane koha e llogaritjes se uljeve te shtresave.

Prova e Direct Shear Test Consolidated Undrained Conditions ne kampione katrore me gjeresi & gjatesi 60mm dhe lartesi 20mm, duke ndjekur proceduren BS – 1377-7:1990 4. Keto teste jane shume te rendesishme dhe jane kryer sipas udhezimeve te dhena nga Eng. Charles Scott Dunn specialist me shume ekperience ne fushen e mekanikes se dherave, per te marre parametra te drenuara duke prere kampionin me nje shpejtesi sipas llojit te dheut duke llogaritur kohenn e konsolidimit dhe te drenimit te tij.

Prova e Triaksialit, per keto object nuk jane kryer prova triaksialit sepse nuk ishte e domosdoshme.

6.0 KUSHTET GJEOLIGO – INXHINIERIKE TE SHESHIT TE NDERTIMIT

Bazuar ne vrojtimet fushore, perberjen litologjike te sheshit te ndertimit, provat “IN SITU” dhe karakteristikat fiziko - mekanike te dherave dhe shkembinjve qe takohen ne sheshin ku shtrihen objekti, kemi veçuar 4 (kater) shtresa, te cilat po i trajtojme ne veçanti me poshte:

SHTRESA Nr.1.

Perfaqesohet nga toka vegjetale dhe dhera te hedhura, te cilat perbehen nga suargjila te mesme, me bezhe ne kafe, permbajne rrenje bimesh.Vende - vende jane te ngjeshura dhe pjese te tjera jane pak te ngjeshura .Takohet ne thellesite; 0.00-0.60m.

SHTRESA Nr.2

Perfaqesohet nga suargjila te mesme me ngjyre kafe ne bezhe me lageshtire dhe ne gjendje plastike.Permbajne guriçka te vogla dhe rralle zaje zhavori. Jane mesatarisht te ngjeshura.Takohet ne thellesite; 0.60-4.20m

Karakteristikat fiziko-mekanike per kete shtrese jane:

Perberja granulometrike

Fraksioni argjilor	< 0.002 mm	32.60 %
Fraksioni pluhuror	0.002-0.05 mm	47.90 %
Fraksioni rere	> 0.05 mm	19.50 %

Plasticiteti

Kufiri i siperm i plasticitetit	$W_{rr} = 40.50 \%$
Kufiri i poshtem i plasticitetit	$W_p = 22.10 \%$
Numri i plasticitetit	$F = 18.4$
Lageshtia natyrore	$W_n = 27.90 \%$
Pesha specifike	$\delta = 2.71 \text{ T/m}^3$
Pesha volumore ne gjendje natyrale	$\Delta = 1.90 \text{ T/m}^3$
Koeficienti i porozitetit	$\varepsilon = 0.74$
Grada e lageshtise	$G = 0.90$
Moduli i deformacionit	$E = 95 \text{ kg/cm}^2$
Koeficienti i ngjeshjes	$\alpha = 0.044 \text{ cm}^2/\text{kg}$
Moduli i uljes	$S = 42.31 \text{ mm/ml}$
Kendi i ferkimit te brendshem	$\varphi = 19^\circ$
Kohezioni	$C = 0.20 \text{ kg/cm}^2$
Ngarkesa e lejuar ne shtypje	$\sigma = 1.80 \text{ kg/cm}^2$

SHTRESA Nr.3

Perfaqesohet nga suargjila te lehta deri ne surera pluhurore. Jane me ngjyre bezhe me njolla gri, jane me lageshtire, ne gjendje te bute, permbajne breza rere koker imet me trashesi 10 – 15 cm. Jane pak te ngjeshura. Takohet ne thellesite: 4.20-6.00m

Karakteristikat fiziko-mekanike per kete shtrese jane:

Perberja granulometrike

Fraksioni argjilor	< 0.002 mm	14.90 %
Fraksioni pluhuror	0.002-0.05 mm	32.60 %
Fraksioni rere	> 0.05 mm	52.50 %

Plasticiteti

Kufiri i siperm i plasticitetit	$W_{rr} = 26.80\%$
Kufiri i poshtem i plasticitetit	$W_p = 19.50 \%$
Numri i plasticitetit	$F = 5.30$
Pesha volumore ne gjendje natyrale	$\Delta = 1.96 T/m^3$
Koeficienti i porozitetit	$\varepsilon = 0.75$
Kendi i ferkimit te brendshem	$\varphi = 24^\circ$
Kohezioni	$C = 0.05 \text{ kg/cm}^2$
Moduli i kompresionit	$E = 70 \text{ kg/cm}^2$
Ngarkesa e lejuar ne shtypje	$\sigma = 1.60 \text{ kg/cm}^2$

SHTRESA NR 4

Perfaqeson eluvionin e formacionit rrenjesor dhe perfaqesohet nga argjilite dhe alevrolite intesivisht te perajruara te kthyer ne mase dherore, me teksture dhe strukture ne mjaft vende te pandryshuar nga formacioni rrenjesor, Jane me ngjyre bezhe ne gri jane me lageshtire plastike te forta dhe mjaft te ngjeshura. Takohet ne thellesite: shiko prerjet gjeologo litologjike

Vetite fiziko – mekanike per kete shtrese jane:

Perberja granulometrike

Fraksioni argjilor	< 0.002 mm	36.70 %
Fraksioni pluhuror	0.002-0.075 mm	34.50 %
Fraksioni rere	> 0.075 mm	28.80 %
Pesha volumore ne gjendje natyrale	$\Delta = 2.10 T/m^3$	
Kendi i ferkimit te brendshem	$\varphi = 29^\circ$	
Kohezioni	$C = 0.32 \text{ kg/cm}^2$	
Moduli i kompresionit	$E = 3820 \text{ kg/cm}^2$	
Rezistenca ne Shtypje nje boshtore	$Rsh = 21.40 \text{ kg/cm}^2$	
Ngarkesa e lejuar ne shtypje	$\sigma = 3.20 \text{ kg/cm}^2$	

7.0 PERFUNDIME DHE REKOMANDIME

1. Ne zonen e studiuar takohen depozitimet Neogjenike te cilat mbulohen nga mbulesa deluvialo eluviale.
2. Meqenese ne kete zone takohen depozitime argjilore me veti bymyese dhe tkurrese çarjet e tharjes shkojne deri ne thellesine 1.50 metra nga siperfaqja e terrenit.
3. Dherat kane veti te mira fiziko – mekanike, por problematika kryesore eshte qendrushmeria e shpatit, rekomandimet perkatese te sygjeruara ne kapitullin special, duhet te kihen gjithmone parasysh.
4. Ujrat siperfaqesore dhe ato teknologjike apo industriale duhet te disiplinohen ne menyre sa me te mire.
5. Autoret e studimit jane ne dispozicion te investitorit qofte per fazen e projektimit ashtu dhe per fazen e ndertimit te objekteve ne fjale.
6. Rekomandojme qe te ne rast se gjate germimeve, do te takohet ndonje shtrese me karkarakteristika te ndryshme me studimin e dhene duhet te merret mendimi i gjeologut dhe projektuesve per kalimn e situates.
7. Rekomandojme qe materialet e krijuara nga germimet te mos perdoren per mbushjet e trupit te rruges sepse jane me perberie argjilore.
8. Problemet kryesore gjeoteknike qe duhen zgjidhur ne kete rrjet rrugor jane
 - ndertimi i trupit te rruges sipas kushteve teknike me materiale te cilesise se larte
 - ndertimi i drenazheve dhe tubacioneve ne menyre qe uji te mos kaloje ne trupin e rruges.
9. Materialet e ndertimit per mbushjet e ndryshme te merren ne zonen e Dajtit, Krujes. Per prodhimin e asfalteve dhe betoneve do te merren nga mali i Krujes. Per shtresen konsumuese te rruges te perdoren material lumore ose materiale bazalte nga shkembinjte magmatike te zones Mirdites.

C – STUDIMI HIDROLOGJIK

1. Hyrje

Territori që përfshihet në zonën e studimit ndodhet në pjesën e mesme të Shqipërisë ndërmjet koordinatave gjeografike Φ 41° 20' 05", Λ 19° 50' 30" brenda qytetit të Tiranës.

Sipas ndarjes administrative, zona përfshihet në territorin e Bashkisë së Tiranës. Tirana, kryeqendra e vendit tonë, qendra administrative, ekonomike dhe kulturore ku është përqendruar popullata më e madhe e vendit tonë.

Në aspektin klimatik zona në studim ndodhet në nënzonën klimatike mesdhetare fushore nën ndikimin e fuqishëm të detit Adriatik.

Temperatura mesatare e Janarit, muajt më të ftohtë të vitit, arrijnë deri në 6°C. Gjatë Korrikut dhe Gushtit temperatura mesatare e ajrit arrijnë deri në 24°C kurse temperatura mesatare shumëvjeçare arrijnë deri në 15°C. Reshjet mesatare shumëvjeçare arrijnë deri 1280 mm dhe reshjet maksimale kanë arritur deri 257 mm në 24 orë.

Nga ana gjeologjike kodrat janë të përbëra nga formacione konglomerati shpesh të shkruara ranore dhe argjilore.

Aktualisht e tere zona sot është kthyer në një rajon të mirefillte urban.

Të dhënat mbi reshjet janë marrë nga burimet arkivale të Institutit Hidrometeorologjik të Tiranës dhe botimet periodike të tij.

Autorët e studimit kanë shfrytëzuar gjithë punimet ekzistuese dhe punimet e reja në rajonin dhe janë kryer matje gjatë periudhës së studimit të zonës dhe janë nxjerrë rezultate përfundimtare për llogaritjet hidrologjike.

Tabela Nr. 1 Parametrat klimatik të zonës në studim.
Vendmatja meteorologjike Tiranë

	Emërtimi	Tiranë
1	Temperatura mesatare vjetore, °C	15.1
2	Temperatura mesatare më e lartë në verë, °C	23.0
3	Temperatura më e lartë absolute, °C	41.5
4	Temperatura mesatare më e ulët në dimër, °C	7.6
5	Temperatura më e ulët absolute, °C	-1.4
6	Reshjet mesatare vjetore, mm	1210
7	Reshjet maksimale vjetore, mm	1756
8	Reshjet minimale vjetore, mm	860
9	Reshjet më të mëdha 24 orëshe	237
10	Zgjatja faktike e diellzimit në orë, vjetore	2532
11	Drejtimi mbizotërues i erës vjetore	S.E 15.8
12	Mbizotërimi i drejtimit të erës në verë	N.W 20.6
13	Mbizotërimi i drejtimit të erës në dimër	S.E 22.5
14	Shpejtësia mesatare e erës, m/sek	1.6
15	Presioni bazë i erës, kg/m²	0.281
16	Thellësia maksimale e borës, cm	20
17	Thellësia e ngrirjes së tokës në cm	10
18	Lagështia relative mesatare, %	70
19	Avullimi mesatar	800, 600
20	Numri mesatar i ditëve me reshje ≥ 0.1mm	130
21	Numri mesatar i ditëve me reshje ≥ 1 mm	103
22	Numri mesatar i ditëve me reshje ≥ 5mm	64
23	Numri mesatar i ditëve me reshje ≥ 10mm	43
24	Intensiteti i tërmeteve në studim (Magnituda max. e pritshme Botim 1998 Harta me zona sizmike me rrezik potencial të mundshëm. Sh. Aliaj)	5-6

KARAKTERISTIKAT KLIMATIKE

2.1 Temperatura e ajrit

Paraprakisht duhet vënë në dukje se e gjithë ultësira bregdetare (ku ndodhet edhe zona në studim) gjendet nën ndikimin e fuqishëm të detit Adriatik. Ndikimi i tij shprehet në vlerat mesatare të temperaturës së ajrit, në minimumet dhe maksimumet absolute të tyre të cilat ndikojnë në strukturat ndërtimore. Një nga parametrat më të rëndësishëm të temperaturës së ajrit është temperatura mesatare e tij. Në tabelën Nr.2 jepen temperaturat mesatare mujore të vendmatjes meteorologjike Tiranë.

Tabela Nr. 2 Temperatura mujore dhe vjetore

Vendmatja	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	Mes
Tiranë	6.9	7.9	9.9	13.3	17.7	21.6	23.8	23.8	20.6	16.1	11.8	8.2	15.1

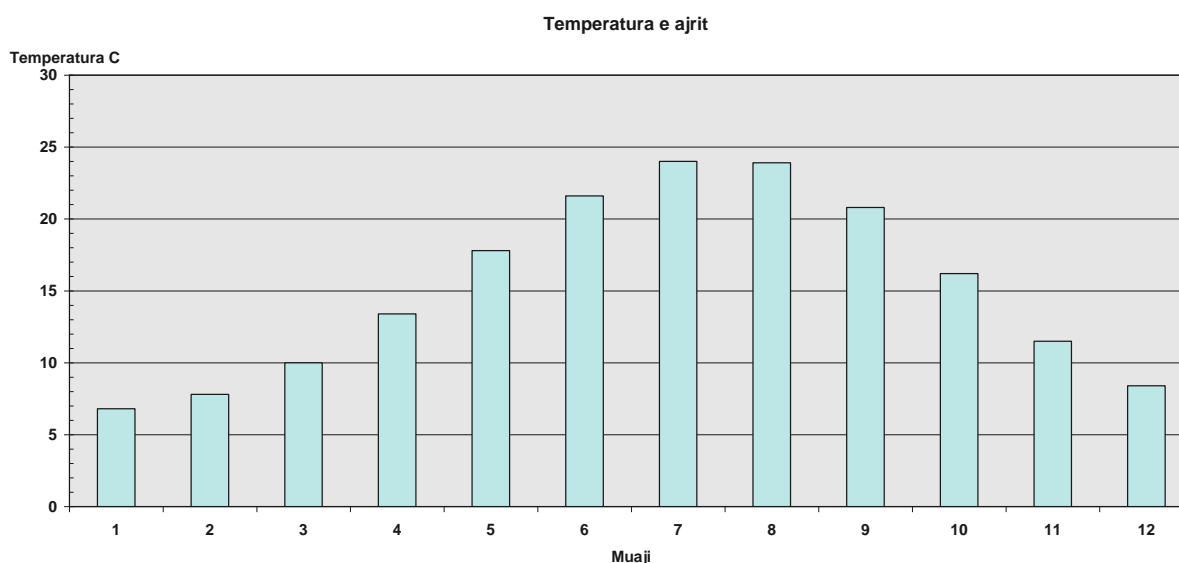


Fig. 1 Shpërndarja brendavjetore e temperaturës mesatare të ajrit, stacioni Tiranë

Tabela Nr. 3 Temperatura maksimale absolute

Vendmatja	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	Vjet.
Tiranë	21.3	27.7	29.6	31.7	35.8	37.9	35.8	37.9	41.5	31.4	26.9	22.5	41.5

Tabela Nr. 4 Temperatura minimale absolute

Vendmatja	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	Vjetore
Tiranë	-10.4	-7.6	-7.0	0.0	1.8	5.6	9.4	10.0	3.8	-1.3	-6.1	-6.9	-10.4

Tabela Nr. 5 Numri i ditëve me temperaturë $\leq 0^{\circ}\text{C}$

Nr	Vendmatja	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	Shuma
1	Tiranë	10.3	5.5	3.8	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.3	3.4	8.6	32.2

Tabela Nr. 6 Numri i ditëve me temperaturë $\leq -5^{\circ}\text{C}$

Nr	Vendmatja	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	Shuma
1	Tiranë	0.9	0.7	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.3	1.9

Nga analiza e temperaturave mesatare të ajrit dhe të vendmatjeve meteorologjike në periferi të zonës në studim, vihet re se kemi të bëjmë me një zonë pak a shumë homogjene nga ana termike. Për sa i përket luhatjes brenda vitit të temperaturës së ajrit duhet thënë se kemi të bëjmë me një regjim tipik mesdhetar ku temperatura minimale vërohet në muajin Janar, 6.9°C ndërsa temperatura maksimale vërohet në periudhën Korrik-Gusht 23.8°C .

Në projektimin e rrugëve, rëndësi paraqet gjithashtu edhe numri i ditëve me temperaturë nën -10°C që quhen ditë të akullta. Në zonën në studim, ditë të tilla janë tepër të rralla dhe në tabelën Nr. 6 janë dhënë temperaturat nën -5°C dhe janë vërtetuar vetëm dy ditë me temperaturë nën -5°C .

2.2 Reshjet atmosferike

Reshjet atmosferike janë një nga elementët më të rëndësishëm klimatik që përcaktojnë veçoritë klimatike të zonës në studim. Në rastin e projektimit të një rruge apo më tepër të blloku të tere, veçoritë e reshjeve atmosferike kanë një rol të rëndësishëm sepse kanë të bëjnë me projektimin e sistemit të drenazhimit që lidhet direkt me mbrojtjen e rrugës si dhe me kushtet e transportit të mjeteve lëvizëse nga njera ane si dhe me kushtet e jetesës së banorëve nga ana tjetër.

Në tabelën Nr. 7 jepen veçoritë kryesore të reshjeve mujore dhe vjetore për vendmatjet meteorologjike Tiranë dhe Dajt Rezervuar nr. 3.

Tabela Nr. 7 Reshjet mujore dhe vjetore

Nr	Vendmatja	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	Shuma
1	Tiranë	135	126	113	102	92	63	38	45	84	111	162	141	1210
2	Dajt Rez nr.3	156	182	180	151	113	123	50	61	124	156	194	190	1670

Siç shihet nga të dhënat e tabelës nr. 7 zona në studim ka vlera afërsisht të barabarta. Këto vlera janë nën mesataren e territorit të vendit tonë e cila arrin në vlerën 1450 mm.

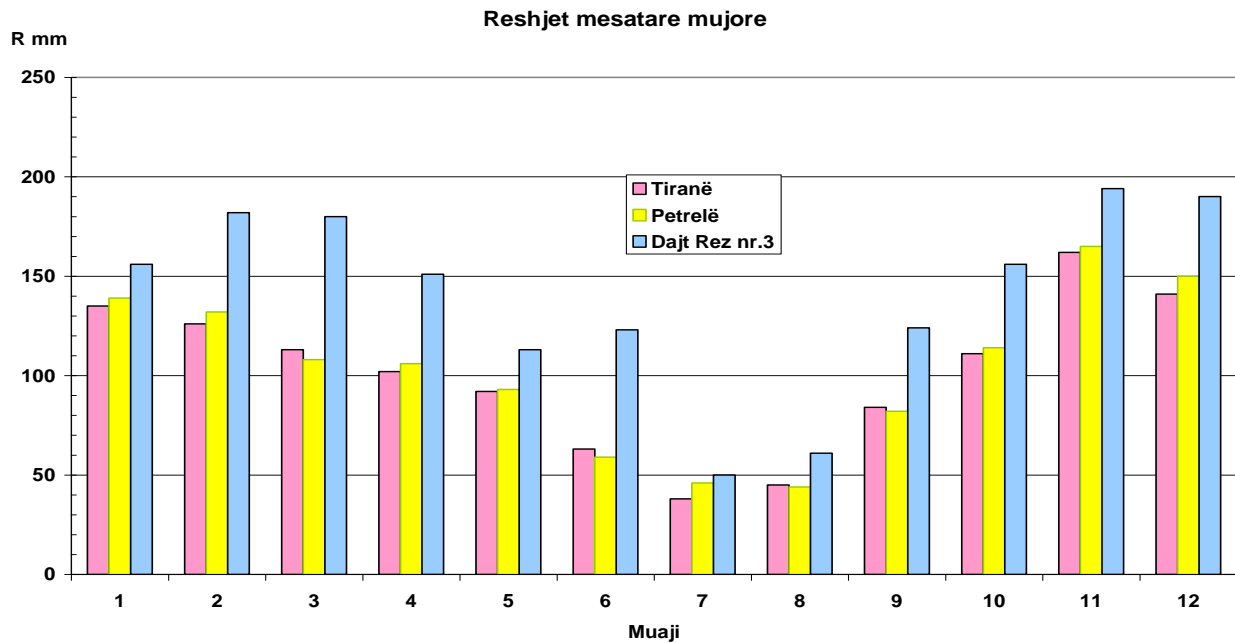


Fig. 2 Shpërndarja brendavjetore e reshjeve atmosferike

Për sa i përket shpërndarjes brendavjetore të reshjeve atmosferike bie në sy se sasia më e madhe e tyre, rreth 83%, bie në periudhën tetor-maj që në vendin tonë konsiderohet periudha më e lagët e vitit. Muaji me reshje më të larta gjatë viti është muaji nëntor.

Tabela Nr. 8 Vitet me reshje vjetore maksimale dhe minimale dhe raporti ndërmjet tyre

Nr	Vendmatjet	Reshjet maksimale		Reshjet minimale		Raporti
		Sasia në mm	viti	Sasia	Viti	
1	Tiranë	1756	1937	860	1943	2.00
2	Dajt rez nr.2	2330	1981	937	1973	2.47

Duke bërë analizën e të dhënave meteorologjike mbi reshjet maksimale dhe minimale dhe vitet përkatëse të rënies së tyre, shikojmë se raporti midis reshjeve maksimale dhe minimale është rreth 2.0. Gjithashtu konstatojmë nga materiali shumëvjeçar se periudha 1940-1950 është periudha me më pak reshje, kurse periudha 1960-70 me më shumë.

Në projektimin e rrugëve përveç reshjeve mujore dhe vjetore, rëndësi paraqet edhe shpeshtësia e shfaqjes së reshjeve të vogla si 0.1 mm, 1.0 mm, dhe 10.0 mm.

Për këtë qëllim janë llogaritur për gjithë periudhën e dhënë për vendmatjet meteorologjike Tiranë dhe Dajt Rezervuar, numri i ditëve me reshje ≥ 0.1 mm, me reshje ≥ 1.0 mm dhe me reshje ≥ 10.0 mm të cilat paraqiten në tabelën Nr. 9.

Tabela Nr. 9 Karakteristikat më të rëndësishme të reshjeve

Nr	Vendmatja	Numri i ditëve			
		me reshje $\geq 0.1\text{mm}$	me reshje $\geq 1.0\text{mm}$	me reshje $\geq 5.0\text{mm}$	me reshje $\geq 10.0\text{mm}$
1	Tiranë	133	103	64	43
2	Dajt Rez. nr 3	131	112	66	58

Një parametër tjetër i rëndësishëm i reshjeve atmosferike janë dhe intensiteti i tyre për intervale kohe të ndryshme. Një nga intervalet kohore më karakteristik janë ato 24 orëshe.

Duke pasur parasysh sasinë e reshjeve për intervale kohore nga 10 minuta deri në 24 orë në periudha të ndryshme kthimi (return periods). Kjo zonë karakterizohet nga intensitete relativisht të larta. Në Tiranë reshjet 24 orëshe me siguri 1% janë 181mm, dhe reshjet 10minuta për Tiranën me siguri 1% janë 32mm. Të dhënat mbi intensitetin për intervale kohe nga 24 orë në 10 minuta jepen respektivisht në tabelat Nr. 10 dhe Nr. 11.

Tabela Nr. 10 Intensitetet e reshjeve nga 24 orë deri në 10 minuta me siguri të ndryshme për vendmatjen meteorologjike Tiranë

Emërtimi	1%	2%	5%	10%	20%
Reshjet 24 orëshe	181	164	142	125	107
Reshjet 12orëshe	169	152	129	11	93
Reshjet 6 orëshe	130	117	100	87	73
Reshjet 2 orëshe	87	79	68	60	51
Reshjet 1 orëshe	74	67	57	49	42
Reshjet 30 min	50	46	39	34	30
Reshjet 20 min	38	35	30	27	24
Reshjet 10 min	32	29	25	22	19

Tabela Nr. 11 Intensitetet e reshjeve nga 24 orëshe deri në 10minuta me siguri të ndryshme për vendmatjen meteorologjike Mali Dajt. Rez. Nr. 3

Emërtimi	1%	2%	5%	10%	20%
Reshjet 24 orëshe	175	158	140	123	105
Reshjet 12orëshe	138	124	110	97	82
Reshjet 6 orëshe	109	98	87	77	65
Reshjet 2 orëshe	75	68	60	53	45
Reshjet 1 orëshe	59	53	47	41	35
Reshjet 30 min	46	41	37	32	28
Reshjet 20 min	40	36	32	28	24
Reshjet 10 min	32	29	26	22	19

Tabela Nr. 12 Intensitetet (\bar{i} mm/min) të disa rrebesheve karakteristike në Tiranë

Viti	Data	Minuta									
		2	5	15	30	60	120	180	240	360	720
1943	22.XI	0	0	1.1	1.0	0.63	0.40	0.29	0.24	0.18	0.095
1961	14.XI	4.5	3.0	1.2	0.85	0.49	0.39	0	0.32	0.27	0.11
1962	15.XI	2.2	1.8	1.1	0.62	0.57	0.34	0.30	0.23	0.16	0.14
1964	31.V	1.8	1.4	1.1	0.80	0.50	0.37	0.33	0.30	0.22	0.13

Rrebeshet e jashtëzakonshëm kanë një dukje të rallë. Më 02.11.1957 një rrebesh i tillë në Tiranë ka rënë për 15 minuta 24mm dhe për 30 minuta 45mm.

Tabela Nr. 13 Sasitë më të mëdha të rrebesheve për intervale të ndryshme kohe të rënies

Vendmatja	Data	Minuta			Orë					Sasia totale	Koha totale
		2	15	30	1	2	4	6	12		
Tiranë	14.XI.1961	10	15.5	0	0	0	0	101	151.5	151.5	11.50

Në tabelën Nr. 14 jepen disa reshje karakteristike me zgjatje 1 deri në 5 ditë që shkaktojnë plota të forta, si dhe vlerat mesatare vjetore të vendmatjes meteorologjike Tiranë.

Tabela Nr. 14 Reshjet më të mëdha vjetore maksimale me zgjatje 1 deri 5 ditë gjatë periudhës së dhënë (mm)

Vendmatja	1 ditë	2 ditë	3 ditë	4 ditë	5 ditë	Reshjet mesatare
Tiranë	185	214	155	160	193	1210
Mali Dajtit Rez. Nr. 3	218	242	261	295	309	1670

2.3 Bora

Në zonën në studim bora është një fenomen i rrallë dhe kur qëllon të bjerë, ajo nuk krijon shtresë, ose edhe nëse krijon shtresë, koha e qëndrimit të kësaj shtrese është shumë e shkurtër.

Në të gjithë zonën çdo vit vrojtohen mesatarisht 1 deri në 5 ditë me borë. Këto ditë vrojtohen më tepër në muajt Janar, Shkurt dhe Dhjetor, Shtresa e borës qëndron gjatë vetëm gjatë dimrave të jashtëzakonshëm që shoqërohen me temperatura negative. Të tilla janë dimrat e viteve 1944-1945, 1949-, 1954-55, 1962-63 dhe vitet 1985, 2004. Në zonën në studim mesatarja e lartësisë maksimale është deri në 10cm. Përveç malit të Dajtit, siç shihet në tabelën nr. 15 numri i ditëve me borë është 27 ditë në vite.

Tabela Nr. 15 Numri mesatar i ditëve me borë

Vendmatja	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	Shuma

													Vjetore	
Tiranë	1.3	0.9	0.4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.1	0.3	3.0
Dajti Rez. Nr. 3	8.0	6.0	4.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	4.0	5.0	27

Sipas shpërndarjes së lartësisë maksimale të borës me siguri 2% (periudhë përsëritje një herë në 50 vjet) për zonën në studim lartësia është 42 cm. (Në marsin e vitit 1949 në Tiranë kanë rënë 50 cm borë dhe temperatura negative ka arritur -13.0°C, të tilla parametra meteorologjike për Tiranën që ka filluar matjen e elementëve meteorologjik në vitin 1925 nuk janë arritur ndonjëherë deri më sot.

Në 30 vjet arrin 38cm, në 20 vjet 34 cm, dhe një herë në 10 vjet arrin në lartësinë 20cm borë.

2.4 Lagështia e ajrit

Si tregues i rëndësishëm i lagështirës së ajrit shërben lagështia relative e ajrit, e cila ka një ndikim të drejtpërdrejtë në aktivitetin ekonomik dhe njerëzor.

Siç shihet nga tabela Nr. 16, Ultësira Perëndimore, ku hyn dhe zona në studim, karakterizohet nga vlera mesatare vjetore të lagështirës relative të ajrit që luhet nga 60% deri 70%.

Pjesa perëndimore e vendit tonë ku hyn dhe zona në studim ka vlera më të larta të lagështirës mesatare relative se sa pjesa e brendshme, kjo për arsye se pjesa perëndimore është nën ndikimin veçanërisht të theksuar të detit Adriatik.

Vlerat më të larta të lagështirës mesatare relative përgjithësisht vrojtohen në periudhën e ftohtë të vitit që është e lidhur me veprimtarinë ciklonare që zhvillohet gjatë kësaj periudhe.

Siç shihet dhe nga tabela Nr. 16 vlerat më të larta i kanë muajt Nëntor dhe Dhjetor dhe më pas vjen Janari. Gjatë muajve të verës, vlerat mesatare të lagështirës së ajrit janë më të ulta sidomos në muajt korrik dhe gusht që janë muajt më të ngrohtë të vitit.

Duke u nisur nga amplituda vjetore, e gjithë zona në studim i përket regjimit detar. Ndikimi i detit ndahet në Tiranë ku amplituda arrin në 14%.

Në zonën në studim, maksimumi i lagështirës relative bie në orën 4 dhe 5, ndërsa minimumi në orën 14 dhe 15. Në pjesën më të madhe të natës, lagështia relative qëndron pothuajse e pandryshuar.

Në zonën në studim numri mesatar i ditëve me lagështi relative $\geq 80\%$ luhet për Tiranën rreth 40.5 ditë.

Tabela Nr. 16 Mesataret mujore të lagështirës relative të ajrit në %

Vendmatja	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	Mes. Vjetore	Amplituda
Tiranë	73	71	71	72	71	66	61	63	70	72	76	76	70	14

Një tregues karakteristik është dhe amplituda e lagështirës relative që vë në dukje ndryshimet që vërehen në vlerat e lagështirës relative gjatë ditës, muajt dhe vitit. Gjithashtu është karakteristike rritja e saj me shpejtësi nga vera në vjeshtë se sa ulja e saj nga dimri në pranverë. Kjo ndodh edhe për arsye të rritjes së shpejtë gjatë muajve të vjeshtës.

2.5 Stuhitë (Breshër)

Stuhitë për vendin tonë janë të shumta dhe ndodhin në të gjitha stinët e vitit. Shumë ditë me breshër ka në muajt e dimrit, gjysmën e dytë të vjeshtës dhe gjysmën e parë të pranverës dhe pak në korrik dhe gusht.

Në Tiranë vërohet gjatë vitit 8 ditë me breshër. Në Tiranë, më 24 Maj 1963, gjatë 40 minutave breshëri formoi një shtresë prej 1 deri cm.

Tabela Nr. 17 Numri mesatar i ditëve me breshër

Vendmatja	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	Shuma
Tiranë	1.1	1.3	0.9	1.3	0.6	0.3	0.1	0.1	0.2	0.3	0.9	1.0	8.1

Si rregull, zgjatja e breshërit është 3 deri 5 minuta. Në zonën në studim breshëri vërohet në çdo kohë të vitit, por më shumë në periudhën e ftohtë të vitit. Gjatë janarit pothuajse vërohet ditë me breshër.

Në periudhën e ngrohtë të vitit numri i ditëve me breshër është i pakët, gjithashtu stuhitë në vendin tonë mund të ndodhin në çdo muaj të vitit; kjo tregon karakterin mesdhetar që ka klima e vendit tonë.

Tabela Nr. 18 Sasitë më të mëdha të rrebesheve për intervale të ndryshme kohe të rënies të vërejtur gjatë viteve me të dhëna (në mm)

Vendmatja	Data	Minuta			Orë					Sasia totale	Koha totale
		2	15	30	1	2	4	6	12		
Tiranë “A”	16.11.1961	10.0	15.5	0	0	0	0	101.0	151.15	151.5	11.50
Tiranë “Q”	02.11.1957	0	24.0	45.0	0	0	0	0	0	45.0	0.30
Tiranë “Q”	14.11.1961	0	0	0	0	0	77.0	97.2	133	133.5	13.00

Nga analiza e materialit mbi stuhitë me shumë ditë me stuhi ndodhin në pjesën perëndimore të vendit tonë. Konkretisht në Tiranë ka mesatarisht 30.3 ditë në vit me stuhi.

Në pjesën perëndimore të vendit tonë numri më i madh i ditëve me stuhi vërohet në muajin maj, dhe në Tiranë, gjatë këtij muaji ka 4 ditë me stuhi.

Shkaku kryesor që maksimumi i ditëve me stuhi vërohet në muajin maj dhe qershor duhet kërkuar në qarkullimin e masave ajrore dhe rastisjen e cikloneve.

Muaji maj përfshihet në periudhën e qarkullimit dimëror të atmosferës që zëvendësohet me qarkullimin veror, domethënë me ardhjen e masave ajrore nga deti në thellësi të territorit.

Tabela Nr. 19 Numri mesatar i ditëve me stuhi

Vendmatja	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	Shuma
Tiranë	1.8	1.9	1.5	2.4	4.1	2.7	2.8	2.1	2.2	2.8	3.4	2.4	30.3

2.6 Mjegulla

Mjegulla është një ngjarje atmosferike që vështirëson transportin rrugor, detar dhe ajror, sidomos kur ka intensitet të madh.

Në përgjithësi, si rregull, në brendësi të territorit hasen më shpesh në periudhën e ftohtë të vitit, ndërsa në bregdet gjatë periudhës së ngrohtë.

Për të analizuar këtë dukuri në zonën në studim do të ndalemi në dy aspekte: në numrin e ditëve me mjegull dhe zgjatja e saj në orë.

Tabela Nr. 20 Numri mesatar i ditëve me mjegull

Vendmatja	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	Shuma Vjetore
Tiranë	3.1	1.9	1.6	0.4	1.1	0.2	0.3	0.7	0.7	0.9	1.8	2.9	14.9

Në Tiranë numri më i madh i ditëve me mjegull vrojtohet në periudhën e ftohtë të vitit (Tetor-Mars) 12.0 ditë, ku janari ka numrin më të madh të ditëve me mjegull.

Në dhjetor të vitit 1974 janë vrojtuar 20 ditë me mjegull në zonën në studim, gjë që përfaqëson një ngjarje atmosferike që realizohen një herë në 50 vjet. Gjithashtu në Tiranë, më 29 dhe 30 Janar 1968 mjegull ka pasur një zgjatje maksimale pa ndërprerje 11 orë e 43 minuta.

2.7 Era

Regjimi i erës ka një rëndësi të veçantë si për formimin e klimës ashtu dhe për qëllime praktike (në projektimin e urave). Për të përshkruar regjimin e erës në zonën në studim do të bazohemi në vrojtimitet në vendmatjen meteorologjike të qytetit të Tiranës.

Në parametrat kryesorë të erës përfshihen të dhënat për drejtimin e saj (shpeshësia sipas drejtimeve të ndryshme) si dhe shpejtësia e saj sipas drejtimeve të ndryshme.

Tabela Nr. 21 Rastisja mesatare shumëvjeçare e drejtimit të erës dhe shpejtësia mesatare sipas drejtimeve në %.

Vendmatja	Qetësi	N		N.E.		E		S.E.		S		S.W.		W		N.W	
		r	sh	r	sh	r	sh	r	sh	r	sh	r	sh	r	sh	r	sh
	%																

Tiranë	44.0	3.5	2.7	2.8	2.0	3.4	1.5	15.8	2.5	4.4	2.4	7.1	2.7	3.9	2.5	5.2	2.9
--------	------	-----	-----	-----	-----	-----	-----	------	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----

r- rastisja
sh- shpejtësia m/sek

Në vendmatjen meteorologjike Tiranë, qetësia është 44% gjatë vitit. Shpejtësia mesatare sipas drejtimeve varion nga 1.5 deri në 2.9 m/s. Më e madhja është në drejtimin NW dhe më e vogla në drejtimin. Shpejtësia maksimale ka arritur në raste të veçanta atmosferike (tufane) deri në 40m/sek.

Siç shihet nga tabela Nr. 21 si drejtim i parë mbizotërues shfaqet në S.E. me frekuencë 15.78%. Ky drejtim karakterizohet nga një shpejtësi mesatare 2.5 m/s.

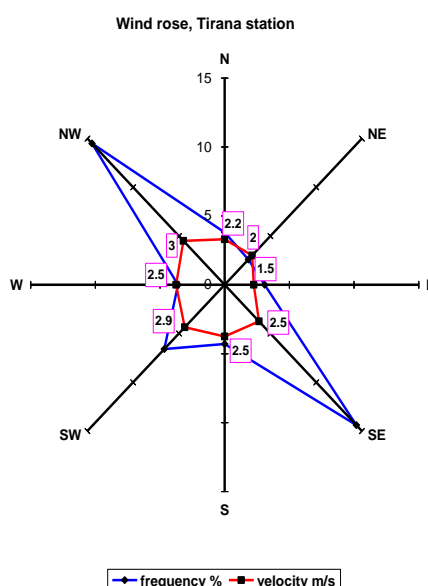


Fig. 3 Trëndafili i erës, Stacioni Tirane

Në vartësi të lëvizjeve të sistemeve barrike dhe të orografisë së zonës që po studiojmë, era pëson ndryshime të rëndësishme,

Në tabelën nr. 22 jepen të dhënat e rastisjeve të shpejtësisë së erës në përqindje.

Tabela Nr 22 Rastisja e shpejtësisë së erës në %

Vendmatja	Shpejtësi 0-1 m/s	Shpejtësi 2-5 m/s	Shpejtësi 6-10 m/s	Shpejtësi 11-15 m/s	Shpejtësi >15 m/s
Tiranë	58.7	37.0	4.0	0.2	0.1

Në tabelën Nr. 22 shihet se shpejtësia nga (0-1)m/s mbizotëron në përqindje të madhe, pak më pak shpejtësia (2-5)m/s, kurse shpejtësitë e tjera ulen shumë.

Gjatë ditës, era arrin shpejtësinë maksimale në orët e mesditës, dhe kjo lidhet me lëvizjet vertikale të masave ajrore, sidomos gjatë stinës së verës.

Erërat lokale në zonën në studim janë ato të brizave detare (dete – mali i Dajtit) por janë të rralla dhe erërat veriore dhe lindore gjatë periudhës së ftohtë të vitit.

2.8 Diellëzimi

Njohja e karakteristikave të diellzimit është e domosdoshme në projektimin e qendrave urbane. Madje, studimi i këtij elementi klimatik duke dhënë ligjshmërinë e tij në kohë dhe hapësirë për zonën në studim (që është dhe zonë bregdetare) është me vlerë praktike.

Në përgjithësi, studimi mbi këtë element u mbështet në analizën e karakteristikave kryesor të tij: zgjatja faktike e diellzimit, dhe numri i ditëve me diell.

Zgjatja faktike e diellzimit varet kryesisht prej gjerësisë gjeografike, pozicionit topografik. Më i rëndësishëm është pozicioni gjeografik i vendmatjen se sa elementi i diellzimit.

Zgjatja faktike e diellzimit për vendmatjen e Tiranës (që përfaqëson zonën në studim) u bë duke shfrytëzuar të dhënat shumëvjeçare të buletineve meteorologjike).

Vlerat më të larta të zgjatjes mujore të diellzimit vërejtohen në Korrik dhe Qershor kur është zgjatja më e madhe astronomike e ditës. Vlerat më të ulëta të sasisë të orëve me diell vërejtohen në muajin dhjetor, gjë që përkon edhe me zgjatjen më të vogël astronomike të ditës.

Tabela Nr. 23 Zgjatja faktike e diellzimit(orë)

Vendmatja	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	Shuma Vjetore
Tiranë	125	124	163	191	256	297	351	328	257	107	125	108	2532

Treguesi tjetër klimatik me interes është dhe numri i ditëve me diell. Nga një vështrim që mund t'i bëhet tabelës Nr. 24 vërehet në periudhën maj-shtator pothuajse nuk vërejtet as një ditë pa diellzim. Shpërndarja territoriale e ditëve me diell përputhet me shpërndarjen territoriale të sasive të orëve me diellzim. Numri më i madh i ditëve me diell vërejtet në stinën e verës, kurse në stinën e dimrit vërejtet numri më i vogël i tyre.

Tabela Nr. 24 Numri mesatar i ditëve me diell

Vendmatja	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	Vjetore
Tiranë	24	24	27	28	30	30	31	31	29	30	25	23	332

Siç shihet numri mesatar vjetor i ditëve me diell në zonën në studim është i konsiderueshëm, fakt që duhet t'i tërheqë akoma më tepër specialistët e urbanistikës, dhe të fushave të tjera të ekonomisë.

Ing. Edison DRISHTI

ARCHISPACE SH.P.K

ARK. RAIS PETRELA