

RELACION TEKNIK MBI PROJEKTIN
“RIKONSTRUKSION I RRUGES SE KUKALLAREVE, FSHATI KURJAN”

1. TË PËRGJITHSHME

Zona e projektit shtrihet në zonën jugore të Shqipërisë në qarkun e Fierit, në bashkinë Roskovec.

Pozita gjeografike e këtij rajoni vleresohet si shumë e favorshme për zhvillimin e tij ekonomik, e cila lidhet me faktin se rajoni tradicionalisht ka shërbyer si zonë me prodhim te lartë bujqësor dhe blegtoral për tregun vendas dhe eksport.

Projekti permban sistemimin dhe shtrimin me rere bituminoze te rrugës se Kukallareve, Fshati Kurjan, me gjatësi të përgjithshme 1190 ml.

Kjo rruga eshte pjese e sistemit rrugor te qendrave te banuara te fshatit Kurjan, te Bashkisë Roskovec, Qarku Fier. Si rrugë urbane eshte e shtruar me shtrese zhavorri ose cakell, por ka nevoje per shtim dhe sistemim edhe te shtreses se çakellit.

Kesaj rruga i mungon sistemi i disiplinimit te ujraleve te bardha dhe veprat e artit te nevojshme. Gjendja aktuale e rruges veshtireson qarkullimin normal te banoreve te zones dhe te ekonomise se zones sidomos me nxjerrjen ne treg te prodhimeve bujqësore.

Sistemimi i rrugës do të kushtëzojë gjithë zhvillimin e aktivitetit urban, përmirësimin e gjëndjes së rrugëve në nivel lokal dhe një pjesë të mirë të reduktimit të ndikimeve negative të zonës përreth.

a. Kushtet klimatike te zones

Rajoni dallohet per kushtet e tij specifike lidhur me klimen dhe hidrografine. Keshtu, ne dallim me rajonet e tjera te vendit ky rajon ndodhet kryesisht nen ndikimin e klimes me tipare kontinentale. Kjo klime gjen pasqyrimin e vet edhe ne pasurine ujore te rajonit, e cila perfaqesohet me forma te ndryshme te saj, si: liqene, lumenj, bimesi natyrore etj.

Klima e rajonit me tipare kontinentale kushtezohet nga lartesia e tij mbi nivelin e detit, largesa nga deti etj. Nje klime e tille ben qe rajoni te dallohet per dimrin mesatar dhe veren e nxehte. Te gjitha parametrat e klimes flasin per karakterin e saj kontinental. Keshtu temperaturat mesatare te ajrit lekunden 10°C ne dimer rreth 30°C ne vere.

Regjistrimi i reshjeve ne perpjeksimi eshte ne teresi i karakterit mesdhetar, por ne krahasim me rajonet e tjera te vendit nuk verehet shperpjestim i madh ne renien e reshjeve gjate stineve te vitit. Keshtu ne vere qe eshte stina me e thatë e vitit bien mesatarisht 13% e reshjeve vjetore, nderkohe qe ne rajonet e tjera gjate kesaj periudhe bien me pak ose pothuajse aspak reshje.

Rajoni përshkohet nga lumi Seman por ka disa burime artificiale ujore në formën e rezervuareve të cilat përdoren për qëllime të bujqësisë.



Klima e Rajonit Jugor vleresohet optimale per zhvillimin e veprimtarise bujqesore ne te, sidomos per kultivimin e disa kulturave bujqesore, si: perime, drithera, bime industruale, frutikulture etj.

Rajoni dallohet per shumellojshmeri te botes bimore e shtazore. Pothuajse te gjitha katet bimore te vendit tone jane te perfaqesuara me bimesine e tyre, shkurret, dushqet. Siperfaqet me te medha te tyre mbulojne zonat kodrinore kurse ne fushore bimesia natyrore eshte zevendesar ne pjesen me te madhe nga ajo e kultivuar.

Ne brendesi te kesaj bote bimore rriten lloje te ndryshme kafshe dhe shpende te egra. Rezervate te rendesishme perbejne basenet ujore ku rriten lloje te ndryshme peshqish.

b. Kushtet ambientale te zones

Ruga eshte e shtruar me shtrese zhavorri ose çakell.

Kjo rrugë eshte kryesore ne lidhjen e zones rurale me ate urbane.

Sistemim i kesaj rruge do te beje te mundur lehtesimin e qarkullimit te banoreve te zones . Ndikim per ambientin pervec gazrave te automjeteve qe shkaktojne ndotje te ambientit, kane edhe pluhurat qe shkaktohen nga ndertimet qe ne kete zone po ecin me ritme te shpejta.

c. Gjeologja e zones

Mbeshtetur ne te dhenat arkivore te studimeve te shumta gjeologjike hidrogjeologjike, gjeofizike dhe ne vrojtimet e rikonucionit te kryer po japim disa te dhena per kushtet gjeologo- inxhinierike te gjithe trasese sipas llojeve formacionale dhe disa tregues fiziko – mekanike teorike apo te dhena nga studimet e permendura me siper.

Themelet e rruges, gjate gjithe gjatesise, jane ndertuar nga çakell apo konglomerate me mbushje zhavorri.

PERFUNDIME :

Traseja kalon mbi formime terigjene dhe te shkrifta.

Kushtet gjeologo- inxhinierike te trasese se rruges jane te mira dhe shume te mira. Rajoni nuk dallohet per sizmicitet aktiv, problematik per infrastrukturen rrugore.

d. Gjendja e infrastrukturies

Ruga kalon ne nje trase ekzistuese per gjithesisht ne gjendje jo te mire. Kjo rruge eshte e shtruar me shtrese zhavorri ose çakell.



e. Gjendja e sistemit të kanalizimeve të ujrale të bardha

Zhvillimi urban i zones i ka rritur se tepermi prurjet e ujrale te bardha si pasoje e rritjes së sipërfaqes me objekte ndertimi, rritjes së numrit te popullsise, rritjes së aktiviteteve etj. Ndërtimet e reja qe vazhdojnë gjithashtu do te ndikojne ne rritjen e prurjeve te ujrale te bardha si rezultat i pakësimit te sipërfaqeve të gjelbera dhe zevendesimi i tyre me sipërfaqe betoni.

Sistemi i rrjetit te kanalizimeve ne rrugen ekzistuese pothuajse nuk ekziston.

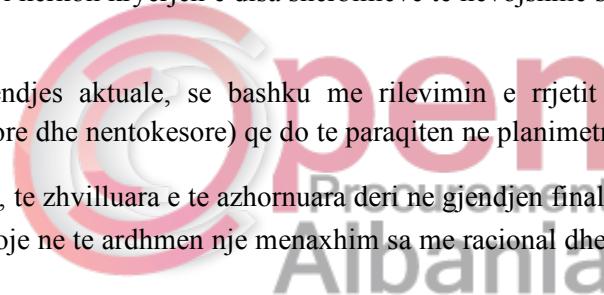
Te gjitha ujrat e bardha shkarkojne tek tombinot ekzistuese dhe tek urat ekzistuese dhe prej aty ne rrjetin kullues ekzistues te zones.

2. KERKESA TE DETYRES SE PROJEKTIMIT

Projekti eshte hartuar ne baze te detyres se projektimit, hartuar nga Bashkia Roskovec.

Detyra e projektimit kerkon qe te kryhen punime per rikonstruksionin e rruges se Kukallareve, fshati Kurjan.

Realizimi i ketij objektivi kerkon kryerjen e disa sherbimeve te nevojshme si:

- 
- o Studimin e gjendjes aktuale, se bashku me rilevimin e rrjetit ekzistues dhe interferencave te nderprerjes (ajrore dhe nentokesore) qe do te paraqiten ne planimetrite e gjeoreferuara te infrastrukturave, te zhvilluara e te azhornuara deri ne gjendjen finale te nderhyrjeve, ne menyre te tillë qe te na lejoje ne te ardhmen nje menaxhim sa me racional dhe eficient te sistemit te infrastruktureve.
 - o Hartimi dhe pergatitja e planit per sigurine fizike te punetoreve.
 - o Hartimi i dokumentacionit per kerkesat e autorizimeve dhe aprovimeve nga ana e zyrave shteterore te nevojshme.
 - o Raportin Teknik (masat e parashikuara, llogaritjet e shtresave rrugore, llogaritjet e statike, llogaritjet hidraulike).
 - o Raporti Gjeologjik & Hidrologjik (perberjen gjeologjike te zones, burimet dhe nivelin e ujrale nentokesore).
 - o Planimetrite e Rruges dhe ate te rrjeteve Inxhiniereike, Profilat Gjatesore, Profilat Terthore, Prerjet Tip, Detajet, Veprat e Artit dhe Detajet e Rrjetit Inxhinierik.
 - o Preventivin perkates me çmimet mesatare te miratuar me VKM.



PARAMETRAT E KERKUARA PER PROJEKTIN

Ne Termat e References eshte kerkuar rikonstruksion i rruges ekzistuese duke ju bere permiresimet e mundshme duke u mbeshtetur ne kategorine e rrugeve sipas Kushteve te reja te Projektimit. Sipas Kushteve te reja te Projektimit dhe standarti CNR rruget e projektuara do te plotesoje keto parametra.

- Gjeresi rruge 4 m.
- Bankina secila me gjeresi 0.5 m
- Shpejtesi te projektuar 35 km/ore.
- Intesitet trafiku 20 – 50 automjete njesi
- Rrezet minimale respektive do te jene: 20m.

Varianti i propozuar mbi aksin e trasese

Nga vizita ne vend, nga analiza e horografise mbi bazen hartografike 1:25,000, te fotove satelitore, aksi i rruges do te ruaje ate ekzistues duke i bere permiresime te nevojshme gjeometrike, permiresimin (rritjen) e rezeve te kthesave, eliminimin e kthesave te shpeshta duke krijuar segmente me te drejte. Kjo do arrihet duke eliminuar nje sere hundash dhe gropash te vogla. Ky permiresim do rrisi dukshem elementet e sigurise rrugore, levizjen komode te mjeteve.

Projektimi struktural e shtresave rrugore

- Ne zonen ku kalon segmenti rrugor kemi 1njesi gjemorfollogjike, rruge fushore .
- Llogaritjet e shtresave rrugore jane bere mbi bazen e Raportit Gjeologo-Inxhinerik si dhe duke pasur parashysh qe formacionet e mesiperme kane kushte gjetekerike te ndryshme.
- Dimensionimi i shtresave dhe verifikimi i tyre eshte bazuar ne “Metoden gjysem empirike e Deformacioneve” si dhe ne “Guide for Design of Pavement Structures”-1993.
- Karakteristikat paraprake ku jemi bazuar jane:
- Trafiku konsiderohet “i mesem”: 20-25x106 AADT ne jetegjatesine 15-20 vjecare te rruges.
- Ulja elastike e lejuar, jo me shume se 81/100 mm;
- Moduli i elasticitetit sipas formules qe perdoret ne kete metode eshte:
- $EH = 68 (\log R_{15} + 1) \text{ Mpa}$ (1)
- Ku R_n eshte intesiteti dimensionues i trafikut per periudhen 15 deri 20 vjecare.
- Shtresat e reja me mbulese asfalti jane dimensionuar ne baze te teorise se elasticitetit me deformim elastik te lejuar nen rroten e automobilit.
- Deformami elastik i lejuar nen rrote me peshe $P=5$ ton percaktohet me formulen empirike:
- 0.285
- $S_{5\text{lej}} = \text{cm}$ (2)



- Lg R15 + 1
- Mjeti njesi eshte mjeti me ngarkese ne aksin e mbrapem 10 ton ngarkese aksi, ngarkese

P=5ton ne çiftin e rrotave dhe presion specifik p=0.6Mpa dhe siperfaqe kontakti te perafert rrrethor me D=32.6cm.

- Nga 20 deri 25 % mjete te renda qe meren ne konsiderate, ose rrreth 100 mjete njesi me ngarkese aksi 10 ton ne aks ne te dy drejtimet ose:
- Treguesi i rritjes vjetore fL:
- $fL=(1+p/100)m$
- Ku: p- rritja vjetore, per rastin tone i=6%
- $fL=(1+6/100)7=1.5$

Koeficientet e shtresave:

- Shtresa baze = 0.10
- Shtresa e nenbaze = 0.20
- Faktori i drenimit, m_i = 1.0.

A. Paketa e shtresave do te jete:

Shtresa e themelit h3 do te jete nje shtrese rere bituminoze material me nje trashesi 100 mm.

C. Nenshtresa (subgrade) – stabilizant me trashesi 10cm
Ne rastin e germimeve:



Te kete te pakten 10 cm material çakelli, me permajtje argjile jo me shume se 10 %. Ky do te perdoret vetem kur do te konstatohen formacione te dobeta, ne rastet kur moduli i tabanit eshte i ulet, me permajtje dherash te lidhur apo kushte te veshtira hidrologjike.

- Ne rastin e mbushjeve:

Vetem ne rastet kur jane ndertuar me dhera nga germimet apo dhera te tjera çfardo, kur nuk do te arrihet CBR 2.5%, te pakten 10 cm trashesi, shtrese me material si ai i lartepermenduri dhe me te njeften cilesi.



Ekuacioni ne vazhdim jep bazat per konvertimin e SN ne nje trashesi reale te shtreses qarkulluese, shtreses baze, shtreses baze granulare

$$SN = a_1 D_1 + a_2 D_2 + a_3 D_3 + a_4 D_4$$

m₄ku D_1 , etj.eshte ne mm.

eshte per tu shenuar qe ekuacioni i mesiperm nuk ka nje zgjidhje te vetme d.m.th ka shume kombinime te trashesive te shtresave qe japin zgjidhje te kenaqshme.

3. RAPORTI TOPOGRAFIK

Drejtoria e Planifikimit dhe Zhvillimit të Territorit, Bashkia Roskovec ka kryer matjet topografike për të gjithë rrugën.

Pikat dhe koordinatat konkrete ku ne kemi vendosur bazën e instrumentit tonë janë të dhëna në planimetrite perkatese.

Saktësia e realizuar në matje me instrumentin tonë është +/- 1 cm në plan dhe +/- 1.5 cm në kuotat për një rrith me rreze 5 000 metra (ose diametër 10 000 metra). Kjo saktësi është e mjaftueshme për kërkesat teknike të projektit.

Në të gjithe zonen e rilevuar ne kemi vendosur disa pika të forta me gozhde betoni dhe kunja hekuri të cilat do të shërbejnë gjatë zbatimit të projektit (pikat poligonale).

Këto pika poligonale u shfrytëzuan njëkohësisht për gjithe rilevimin e zones.

Koordinatat planimetrike dhe alimetrike të këtyre pikave janë të paraqitura në fletet përkatëse, si dhe ne një tabele te permblodhur.

Vendi ku do te ndertohej objekti eshte ne pronesi te Bashkisë Roskovec.

Rilevimi eshte realizuar ne kete menyre:

Si fillim qe ne momentin e pare eshte bere rikonjicioni i zones dhe eshte vendosur per menyren e kryerjes se ketij procesi. Duke menduar qe te dhenat topografike do te jene sipas rrjetit koordinativ shteteror eshte filluar me grumbullimin e materialeve te nevojshme per transformimin e te dhenave tona ne kete rrjet. Keshtu nga hartat 1:25 000 te zones jane identifikuar pikat e triangolacionit Shqiptar dhe jane marre te dhenat nga Instituti Topografik Ushtarak per keto pika si dhe listen e reperave dhe te markave ne kete zone. Me pas eshte zhvilluar nje rrjet poligonal i mbeshtetur ne keto pika dhe duke perdorur instrumentin. Me instrumentin eshte ndertuar nje rrjet trekendeshash per te llogaritur koordinatat e pikave te poligonit ne menyren me te sakte te mundur. Llogaritja e pikave poligonale te matura me instrument per çdo pike eshte skicuar nje vizatim per te treguar vendndodhjen e pikes ne lidhje me objekte fikse dhe e shoqeruar me fotografi dixhitale, kjo do te perbejë monografine e pikave poligonale.



Gjithashtu jane fiksuar ne terren pikat fikse te fillimit dhe te mbarimit te rrugeve si dhe pikat te tjera te rendesishme qe jane gjykuar te domosdoshme.

Te gjitha pikat e rilevuara ne terren jane te regjistruala nga ana jone. Pikat e regjistruala ne terren jane transferuar ne kompjuter me programet e realizuara perkatesisht per kete proces. Me vone te gjitha pikat jane perpunuar dhe u be krijimi i hartes dixhitale ne shkalle reale ne kompjuter. Ne terren jane rilevuar te gjitha pikat karakteristike per te pozicionuar te gjitha detajet. Rendesi te veçante i eshte kushtuar pozicionimit te detajeve si: ndertimet e ndryshme civile, elementet e infrastruktureve, (rrjeti elektrik, telefoni, ujesjelles) etj. Programi qe eshte perdonur ka te vizatuar te gjithe elementet planimetrik. Te dhenat finale jane “file” dwg si dhe nje Model i Terrenit ne forme dixhitale ne formatin DXF per projektimin e rrugeve me programet perkatese. Te dhenat dixhitale permbajne te gjitha linjat e nederprerjes se terrenit per nje ndertim shume te mire te modelit tridimensional. Te gjitha detajet topografike jane te pranishem. Ndermjet te tjerve jane: rruge te asfaltuara dhe te pa asfaltuara, trotuare dhe kuneta, shqepi dhe mure mbajtes, peme, puseta ekzistuese dhe te gjitha sherbimet e ndryshme urbane, kanale dhe rrethime siperfaqesh etj. Te gjitha pikat e matura jane te pranishme ne harten e krijuar.

4. RAPORTI GJEOLOGO - INXHINIERIK

Drejtoria e Planifikimit dhe Zhvillimit të Territorit, Bashkia Roskovec ka kryer vrojtimet dhe matjet e duhura

për vleresimin e kushteve gjeologo – inxhinierike te trasese se rruges dhe te zones ne per gjithesi ku shtrihet objekti me objektiva per te percaktuar gjendjen fiziko-gjeografike, vrojtimet e siperfaqes se trasese si gjendja e per gjitheshme, valezimet, shkarjet, funksionimi i veprave te artit ekzistuese dhe influenca e fenomeneve te reja gjeologjike.

Percaktimin e trashësise së shtresës së themelit te rruges dhe ndertimin e perafert, paraprak, litologjik dhe vetitë fiziko- mekanike teorike të truallit ne thellësi.

Per rritjen e shkalles se njohjes se trasese ekzistuese dhe karakteristikave gjeologjike dhe gjeologo-inxhinierike me te plota, krahas vrojtimeve ne terren, u studiuani materialet me te fundit gjeologjike e gjeologo- inxhinierike te arkivave te rajonit, ne menyre te detajuar perreth traseve te rrugeve ekzistuese.

Rajoni i studimit ndodhet ne Shqiperine e mesme dhe administrativisht i perket Rrethit te Fierit.



Mbështetur ne Harten Gjeologjike ne Shkalle 1:25,000 te ndertuar vitet e fundit nga Sherbimi Gjeologjik Shqiptar dhe ne vrojtimet e rikonpcionit te kryer, dallojme qe ndertimi gjeologjik i zones ku kalon traseja eshte i thjeshtë, si nga larmia gjeologjike dhe nga pikpamja tektonike.

Njohja dhe vlerësimi i parametrave gjeoteknik si:

- vetitë dhe veçoritë e dhérave (peshë specifike, masë volumore, kohezion, kënd i fërkimit të brendshëm, etj);
- tipizimi i prerjeve litologjike;
- klasifikimi gjeoteknik i shkëmbenjve (të butë, mesatarisht të fortë, të fortë, etj.);
- rajonizimi gjeologo-inxhinierik.

Duhet të përbëjnë gjithashtu një nga kushtet bazë për zhvillim të qëndrueshëm dhe afat gjatë të çdo sipërmarrje teknike në sipërfaqe, si dhe për evidentimin e shkaqeve dhe të pasojave që lidhen me mosfunkcionimin normal të tyre. Studimi gjeoteknik duhet të konsistojë në vlerësimin gjeologo-inxhinierik të zonës dhe të parametrave projektues të formacioneve që gjenden në sheshin e ndërtimit. Për vlerësimin dhe realizimin e programit u kryen punime zbulimi dhe punime laboratorike, për përcaktimin e veteve fiziko-mekanike të dhérave dhe të formacionit rrënjosor.

Mbeshtetur ne te dhenat arkivore te studimeve te shumta gjeologjike hidrogjeologjike, gjeofizike dhe ne vrojtimet e rikonpcionit te kryer po japim disa te dhena per kushtet gjeologo- inxhinierike te gjithe trasese sipas llojeve formacionale dhe disa tregues fiziko – mekanike teorike apo te dhena nga studimet e permendura me siper.

Themelet e rruges, gjate gjithe gjatesise, jane ndertuar nga çakull apo konglomerate me mbushje zhavorri. Sipas te dhenave teorike, tabelore, treguesit kryesore fiziko- mekanike te ketyre shkembinjve variojne si me poshtë:

- Pesha volumore	1.85 – 2.54 gr/ cm ³
- Kendi i ferkimit te brendshem	16 ° - 24 °
- Kohezioni	0.13 - 0.90 kg/cm ²
- Ngarkesa e lejuar	1.6 - 1.8 kg/cm ²

Kushtet gjeologo- inxhinierike te trasese se rruges jane te mira dhe shume te mira. Rajoni nuk dallohet per sizmicit aktiv, problematik per infrastrukturen rrugore.



5. RAPORTI HIDROLOGJIK

KRITERET E LLOGARITJEVE HIDROLOGJIKE DHE KLIMATIKE

Kriteret e llogaritjeve do te mbajne parasysh standartet te vendit por pa shmangur standartet nderkombetare te pranuara. Prurja maksimale llogaritese Q 100 dhe niveli i ujit llogarites H100.(me periudhe perseritje nje here ne 100 vjet)

Siguria e llogaritjes se urave dhe te tombinove per prurjet maksimale jane: 1 per qind (nje here ne 100 vjet) dhe per tombinot 2 per qind (nje here ne 50 vjet).

Ky raport shpreh shkurtimisht kriteret e projektimit hidrologjike, kontrollin e Urave , tombinove, drenazhit dhe projektin e drenazhit ne programin e rrugeve.

KRITERET E PROJEKTIMIT

Strukturat dhe urat e propozuara per programin e rrugeve jane ne per gjithesi mesatare dhe te vogla . Brenda programit nuk ka struktura te medha dhe rralle zona ujembledhese jo me shume

se 20 km². Per tombinot eshte zgjedhur nje periudhe projektimi prej 50 vjetesh ,per ura te rejaduke perdonur projektin 100 vjecar te largimit te ujrate te shiut.

DIREKTIVA TE METEJSHME PROJEKTI

Strukturat ekzistuese te drenazhit jane per tu perdonur ne maksimum

Permbytja e pronave dhe tokave bujqesore nga ujrat qe nuk absorbohen nga toka e ne rruge duhet te evitohen ose te mbahen ne minimum .

Kanalet ne secilen ane te rruges jane dhene ne prerje ose ne kuoten e tokes.

Kanali eshte dhene ne pjesen e ndare ku rruga eshte ndare ne faqe, preferohet tombino betoni.

Kanalet buze trotuarit duhet te evitohen ne rrepire , seksionet e kurbezuara si forca gravitacionale do ta shtyjne ujin jashte kanaleve dhe per gjate rruges .

Kur shpejtësia e rrjedhjes eshte me e madhe se 1,5 m/s rekomandohen tombino te mbuluara.

Kushti strukturor i tombinove te shqyrtuara ka perdonur kriterin kryesor mbaj –riparo – zevendeso - perforco. Kudo qe ka qene e mundur eshte rekomanduar riparimi i strukturave ekzistuese, edhe kur kane qene per tu ripuar tubat hyres dhe shkarkues te kanaleve. Nga ana tjeter, shpesh rekomandohet zevendesimi i kanaleve plotesisht te bllokuar pasi ato mund te shkaktojne dem te konsiderueshem dhe se mund qe te rishfaqet lehtesisht, bllokimi.

Kanalet anesor dhe shkarkuesit siperfaqesore jane zgjedhur duke u bazuar mbi pajisjet ekzistuese dhe nevojes hidraulike te seksioneve te rruges.



ANALIZA E RESHJEVE

Baze e analizimit te reshjeve eshte studimi intensiv i kryer nga Instituti Hidrometeorologjik i vendit. Ata llogariten ne 100 vjet, 1ore intensitet shiu si 76 mm ne ore.

Tabela e meposhtme paraqet nje permblehdje te intensiteteve te shiut per kohezgjatje te ndryshme.

Kurba e projektimit e kohezgjatjes se intensitetit te shiut

Tabela e kohezgjatjes se Intensitetit

Per te lethesuar llogaritjen intensitetit te reshjeve brenda metodes racionale (Rational Method) ka ekuacione bashkangjitur te dhenave mbi intensitetin e shiut. Ekuacionet jane te formes

standarte:

$$I = \frac{a}{(D + b)c}$$

Ku I - eshte intensiteti i shiut ne mm / ore, D – kohezgjatja ne ore dhe a, b dhe c jane konstante. Ka rezultuar qe b dhe c kane qene te njejtë per te gjitha periudhat e perseritjes dhe respektivisht 0.64 dhe 0.80. Si rrjedhim Ekuacioni perfundimtar eshte :

$$I = \frac{a}{(D + 0.64)0.80}$$

Konstantja a per cdo periudhe perseritje merr vlerat

Periudha e Perseritjes	a
2	60.0
5	89.4
10	108.8
25	127.5
50	151.6
100	169.7

Ekuacionet e mesiperme parashikojne intensitetin e shiut per cdo kohezgjatje, me saktesi 1 ose 2 mm/ore.



LLOGARITJET HIDRAULIKE

Ne raste kur te dhenat jane te pamjaftueshme, Metoda racionale (Rational Method) perdoret per llogaritjen e ujrade te shiut.

Teoria e metodes racionale (rational method) thote qe nese reshjet e nje konstanteje te

intensitetit perdoren ne nje ujembledhes ,rrjedhja do te kape nje vlore maksimale ne nje kohe kur pjesa me e larget e rrjedhjes fillon ti kontribuoje prurjes. Kjo kohe quhet ‘Koha e Perqendrimit’. Kurbat IDF te zhvilluara ne analizat e reshjeve jane per te llogaritur intensitetin e shiut ne kohen e perqendrimit. Si kohezgjatje me te madhe do te kete nje intensitet shiu me te vogel, piku do te ndodhe ne ‘kohen e perqendrimit’.

Ekuacioni i metodes racionale per te llogaritur prurjen e pikut ne m³/sek eshte :

$$Q = 0.278 * C * I * A$$

ku ‘Q’ eshte prurja e pikut ne m³/sec, ‘C’ eshte koeficient, ‘I’ intensiteti i shiut ne mm/h ne kohen e perqendrimit dhe ‘A’ eshte zona e kapjes ne km².

Koeficienti C eshte krijuar nga dy komponent, Cv dhe Cr. ku Cv eshte koeficienti volumetrik dhe Cr eshte nje koeficient kursi. Koeficienti Cr merr parasysh dhe largimin qe perfshihet ne sistemin e lumenit sipas rritjes se nivelit te ujit. Ne analiza eshte perdonur nje koeficient i madh relativ prej 0.7, per shkak te dherave kompakte dhe te intensitetit te madh te shiut.

‘Koha e Perqendrimit’ per cdo kapje mund te llogaritet nga nje numer i formules . Ne kete studim eshte perdonur formula e Kirpich .

Koha e perqendrimit (Tc) ne ore eshte llogaritur duke perdonur ekuacionin e Kirpich :

$$Tc = \frac{0.00025}{(S0.5)} \quad (L)0.8$$

ku L eshte Gjatesia e kapjes per gjate kanalit kryesor e shprehur ne metra, S eshte Pjerresia e per gjithshme ne meter \ meter ku ‘TC’ = Kohen e perqendrimit (h), ‘L’ = gjatesine e rrjedhes se per gjithshme (km) dhe ‘S’ = Pjerresia (m/km).

Metoda Racionale (Rational Method) supozon kushte uniforme te intensitetit te shiut gjate gjithe ujembledhesit. Ky supozim eshte veshtire per tu plotesuar per ujembledhes mbi 100 ha dhe zakonisht con ne nje mbivleresim te largimit te ujrade te shiut. Metoda mund te perdoret per ujembledhesa deri ne 20 km², por vetem per basene te gjate dhe te ceket me ikje te gjata – ne kohe te perqendruar.



Te gjithe ujembledhesat e analizuar per kete projekt jane nen 10 km^2 . Koeficienti ‘C’ = 0,7 eshte perdonur ne te gjithe ujembledhesat. Kjo vlore eshte relativisht e larte. Gjithesesi, eshte vertetuar qe kushtet e dherave ekzistues, pjerresite dhe zhvillimet urbanistike justifikojne perdonimin e kesaj vlore te larte te ketij koeficienti .

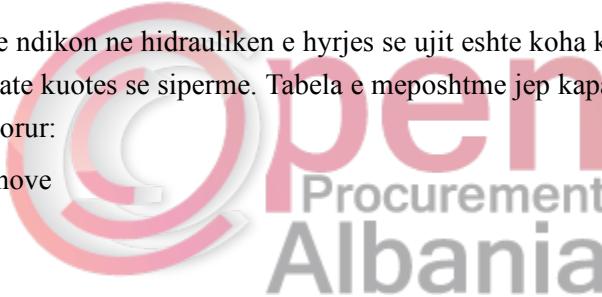
Analizat hidraulike te projektimit

Kapaciteti i prurjes se nje tombinoje drejtohet nga tre kriteret kryesore, kapaciteti i tubit ,hidraulika e nivelit te hyrjes se ujit dhe te nivelit ne drejtim te rrymes. Per tombino te shkurtra niveli i poshtem i ujit eshte i ulet, kriteri sundues eshte afersisht gjithmone hidraulika e hyrjes se ujit. Per kete studim jane perdonur programet, Culvert Master dhe Haested Methods, bazuar ne standartet e projektimit te Shteteve te Bashkuara te Amerikes mbi te cilat jane bere llogaritjet per kapacitetin e tombinove .

Llogaritjet per vleresimin e kapacitetit te tombinove ekzistuese kane rezultuar ne kuota e nivelit te siperme te ujit eshte ne nivelin e poshtem te arkitraut, dhe kur tubi eshte vendosur ne nje nivel te ulet do te mbaje nje kapacetet te madh. Eshte vleresuar gjithashtu qe kuotat e siperme te nivelit te ujit nuk ndikojne tek tombinot.

Nje faktor tjeter qe ndikon ne hidrauliken e hyrjes se ujit eshte koha kur eshte bere kapja dhe koha e shtrimit te tubit gjate kuotes se siperme. Tabela e meposhtme jep kapacitetet e tubave standart te tombinove te perdonur:

Kapacitet e tombinove



diametri i tubit mm	Tub betoni me prize	Tub betoni pa prize	Tub betoni i rrudhur	Tub betoni i rrudhur ne
Kapaciteti i tubave ne l/sek				
300	65	57	50	54
450	178	156	141	153
600	366	321	292	321
750	635	561	511	567
900	1002	884	805	900
1200	2057	1815	1643	1859
1500	3593	3171	2848	3253



6. VLERESIMI I NDIKIMIT NE MJEDIS

Qellimi i Projektit

Qëllimi i projektit : “Rikonstruksion i rrugës së Kukallarëve, fshati Kurjan, konsiston në përmirësimin e infrastruktures rrugore të ketij komuniteti, pjese e Bashkise Roskovec, Qarku Fier nëpërmjet Sistemimit te 1190 m rruge dhe shtrimit te saj me rere bituminoze, si dhe punime vepra arti.

Vendndodhja e Projektit

Projekti shtrihet në një hapesirë gjeografike te Bashkise Roskovec midis hapesirave rurale.

Përshkrimi i gjendjes aktuale

Zhvillimet e vrullshme qe ka marre zona ne vitet e fundit per arsyet e migrimit te brendshem te popullsise dhe vendndodhjes se saj ne nje pozicion kryesor, rritja e shpejtë e popullsisë, specifika dhe rrjeti i amortizuar i infrastruktureve bën të domosdoshëm nderhyrjen per sistemim e rruges se Kukallareve, fshati Kurjan.

Kerkesa për VNM (Vleresimi i Ndikimit ne Mjedis)

Një Vleresim i Ndikimit në Mjedis është një proces i nevojshem studimi që përdoret për të identifikuar impaktet negative dhe pozitive të aktivitetit të Projektit. Studimi përfshin identifikimin e impakteve potenciale që vijnë si rezultat i implementimit të aktivitetit si dhe masat monitoruese dhe përmirësuese për të eleminuar/reduktuar efektet negative. Përgatitja e VNM përfshin pjesmarrjen e të gjithë aktorëve në projekt (administratorët lokalë, të zgjedhurit e Pushtetit Lokal, bënonë të zonave që preken, perfittuesit, kompanitë e desinjimit, financuesit dhe menaxheret e aktivitetit).

Ndikimet e mundshme në Mjedis

Ndryshimet e regjimit ujor

Në zonen e nderhyrjes me sistemimin e rruges ka disa takime me trupat ujorë: kanale kulluese, ujitse, ujësjellsa të tjerë, ujembledhesa per ujitje, por duke qënë se kjo nderhyrje eshte ne drejtimin pozitiv te permiresimit te kushteve te mjedisit atehere edhe ndikimi negative është pothuaj zero. I vetmi kërcënim konsiston në faktin se gjatë ndërtimit do të këtë procese të cilat ndikojnë në cilësinë e ajrit.

Shpyllëzimi

Dëmtimi i vegjetacionit pyjor, livadhor dhe shkurrreve mesdhetare sidomos në disa zona është faktor çregullues mjaft i rrezikshëm. Meqenese nderhyrja ne infrastrukturë ne fshatin e permendor me lart behet ne rrugët ekzistuese nuk do te kete cenim te vegjetacionit pyjor apo shkurror.



Prishja e te mbjellave

Eshte perjegjesi e Pushtetit Lokal perkates te siguroje ”te drejten e kalimit” per te mos penguar vazhdimin e punimeve dhe per te zbutur ndonje dem ekonomik, qe mund t’ju shkaktohet banoreve. Ne rastin konkret nuk kemi demtim te te mbjellave pasi rruga eshte ekzistuese.

Ndikimi në ujërat sipërfaqësore

Nga veprimtaria e ndërtimit të rruges, sigurimit të inerteve dhe e transportit, pritet që të ketë shtim të sasive të materialit pluhuror dhe kokrrizor. Gjatë reshjeve të shiut një pjesë e këtij materiali, si edhe e tokës së shkrifët ka për t’u shpëlarë dhe përmes rrjedhave të përkohshme do të kalojë në përrenjtë/kanalet e zonës përreth duke rritur përbajtjen e lëndëve pezull të ujërave të tyre. Një pjesë tjeter e këtyre materialeve do të transportohet nëpërmjet sistemit të çarjeve me anën e ujit të infiltrimit në thllësi të shkëmbinjve gëlqerorë.

Segmenti i rruges qe do te shtrohet eshte mbi trase ekzistuese dhe punimet e parashikuara per to nuk do te ndikojne ne ujerat nentokesore.

Ndotja e ujërave sipërfaqësore pritet të ndodh kryesisht nga shpëlarja e ambientit përreth, ku këto ujra do të derdhen në një kanal lagunazhi. Për këtë do të merren disa masa zbutëse për rehabilitimin e këtyre ujraleve. Në këtë kanal do të maten nivelet e ndotësve prej vajrave, duke normalizuar në nivelet e ujërave industrial dhe në këtë moment ato derdhen pa problem në det. Siç është përmendur më lartë, gjatë procesit të ndërtimit çlironen gjithashtu tymra djegjes si; COV, NOX, CO, SOX, PM10. Në tabelën e mëposhtme jepen pajisjet e ndërtimit të standarte që do të përdoren si sasitë e gazrave që këto pajisje potencialisht shkarkojnë në atmosferën, ku punojnë. Është plotësisht e mundur të verësohet numri dhe tipi i pajisjeve, që do të përfshihen në realizimin praktik, duke u bazuar në publikime të ndryshme dhe në zgjatjen e periudhës së përdorimit.

Disa masa zbutëse për zvogëlimin e ndikimeve në reduktimin e çlirimeve të fazës së ndërtimit

Masa zbutëse	Frytshmëria
Realizimi sa më shpejt që të jetë e mundur i shtrimit të rrugëve të brendëshme	70%
Larja e rrugëve të pista dhe të shesheve të ekspozuara të ndërtimit gjatë stinës së thatë	60%
Ujita e grumbujve të inerteve në mënyrë periodike	60%
Përdorimi i hinkave për shkarkimin e matrialeve	65%
Kufizimi i shpejtësisë së mjeteve të rënda të transkompleks turistik	Sipas fazës

Këto çlirime dhe ndikimet e tyre mund të konsiderohen të neglizhueshme, duke pasur kohëzgjatjen e kufizuar të fazës së ndërtimit.

parasysh



Të dhëna mbi çlirimin e gazeve nga makineritë e ndërtimit

Pajisja	<i>CO ëgh⁻¹ç</i>	<i>COV ëgh⁻¹ç</i>	<i>NO_X ëgh⁻¹ç</i>	<i>Soxëgh- ç</i>	<i>Dust ëgh⁻¹ç</i>
Makinë shtrimi, Eskavatorë dhe buldozier me rrota gome, Ekskavatorë të vegjël me rrota	259.58	113.17	858.19	858.19	
Autobetoniere, Rul, Autovinç, Kamion, Traktor me rrota gome Autobot	816.81	86.84	1889.1	206	116
Vinç, Grup gjeneratori, Kompresor ajri, Saldatriçe, Çekiç pilotash	306.37	69.35	767.3	64.7	63.2

Ndikimet nga zhurmat

Zhurmat do të shkaktohen kryesisht nga lëvizjet e makinerive gjate proceseve te ndryshme te kryerjes se punimeve ne segmentet rrugore dhe transportit të materialeve. Ndikimi i zhurmave në faunën e zonës mendojmë që nuk do të jetë e madhe.

Lëvizja e automjeteve e përqëndruar në një interval dite kohor janë një burim zhurme, por me kohëzgjatje të rendit të milisekondave. Nivelet e zhurmës së krijuar nga lëvizja e automjeteve me llogari teorike mbërijnë në fshat me vlera rreth 40-50 dB(a), por jo më të mëdha. Në rastin e punëtorëve të këtij aktiviteti, kjo zhurmë i kalon kufijtë e lejueshme të ekspozimit profesional prej 65dB(a) për 8 orë ekspozim të vazhdueshëm gjatë javës 40 orëshe të punës. Lëvizja e shpejtë e makinave për uljen e ekspozimit ndaj zhurmave në njësi kohe nuk mund të realizohet, për shkak të rritjes së rizikut për aksidente dhe gjenerimit më të madh të pluhurave edhe në rast se rruga është e asfaltuar. Pra, niveli i zhurmave të këtyre mjeteve llogaritet në vlerat 75-85dB(a)

Ndikimet nga pluhuri në cilësinë e ajrit

Pluhurat që dalin nga proceset e ndërtimit, si dhe shkarkimi i gazrave të makinave janë burimet e mundëshme të ndotjes së ajrit, të cilat mund të rrisin përqëndrimin e materialeve të imta në të. Pjesa më e madhe e pajisjeve do të operojë në një ambjent të hapur, me një dispersion të madh, për shkak të rrymave dhe erërave. Ndikimi në ndotjen e ajrit, pra mund të konsiderohet i lartë. Çështja që ka nevojë për masa zbutëse është ndotja (pluhrat dhe çlirimet), që lidhen me kamionat vetë-shkarkues, që transportojnë material nga gurorja.

Standartet e cilësisë së ajrit dhe shkarkimet ndotëse në mjesht

Ndotësi	Autoriteti	Vlerat mesatare të elementeve ndotës					
		SO ₂			NO _X		
		Vjetore	24h MAX	Ditore	Vjetore	24h MAX	Ditore
BANKA BOTËROE		0.10	0.5 (jashtë)	1.0 (brënda)	0.05 ppm	-	0.05
SHBA		0.02ppm ëaq 0.03ppm ëbç	0.1ppmëaç 0.14 ëbç 0.5ppm ëacç	-	0.05 ppm	-	-



ËHO	-	90 µg/m ₃	-	-	-	-	-	320 µg/m ₃
EU	80 µg/m ₃	-	-	200 µg/m ₃	-	-	-	-

Gjatë ndërtimit do të gjenerohet pluhur, ndonse me sasi relativisht të vogla, do të ketë ndikim në ujë, bimë dhe kafshë.

Ndotja e ajrit nga grimcat e ngurta

Rrugët ndihmëse të furnizimit me lëndë do të trajtohen vazhdimesht me ujë përpara se të kalojnë automjetet, duke evitar kështu gjenerimin e pluhurave.

Efektet e dëmshme të ajrit të ndotur

Elementet që gjenden në ajër ushtrojnë efekte negative në shëndetin e njeriut. Këto efekte manifestohen në forma të ndryshme, që fillojnë me shqetësimë në fryshtëzim, vazhdojnë me sëmundje kronike profesionale dhe arrijnë deri në intoksikacione të rënda, madje deri në vdekje. Aktualisht, studiuesit ndjekin pikërisht këto efekte, që vijnë si pasojë e ekspozimit për një kohë të gjatë me substancë ndotëse të veçanta ose të përziera. Organet e para që preken nga këto ndikime janë organet e fryshtëzimeve. Ajri që thithet nga njeriu hyn në kontakt me gjakun dhe përhapet në gjithë trupin.

Efektet e dëmshme të gazeve

Veprimi i dëmshëm i gazeve ushtrohet kryesisht në rrugët e fryshtëzimeve. Shpesh, ai vepron në kombinim me grimcat e ngurta. Gazet, në pjesën më të madhe të rasteve kanë veçoritë e tyre karakteristike, në mekanizmin e veprimit në organizëm. Ndërmjet gazeve, që ndotin atmosferën mund të përmendim CO₂, CO, SO₂, SO₃, H₂S etj. Këto japosnë efekte të dëmshme në rrugët e sipërme të fryshtëzimeve, për shkak të tretshmërise së tyre. Gazet, që kanë në përbërje azotin ushtrojnë veprim toksik në rrugët e thella të fryshtëzimeve. Efektet pathologjike të gazeve shfaqen në këto sëmundje:

- bronkiti kronik;
- azma bronkiale;
- sëmundje të aparatit të fryshtëzimeve, etj.

Nga studimet e kryera mbi popullsinë e zonave të ndotura është vënë re rritje e sëmundshmërisë me kalimin e kohës. Këtu mund të përmendim pneumoninë, bronkitin, tuberkulozin dhe sidomos, ato të rrugëve të sipërme të fryshtëzimeve, siç janë rihinitë, faringite, otite etj.



Duke patur parasysh që ndotja e ajrit është prezente duhet të ndërmeren masa të ndryshne praktike për të ulur ndikimin negativ, që ato kanë në rrugët e frymëmarrjes.

Aspektet pozitive të ndikimit në mjedisin human

Zona do të ketë permiresim te dukshem te infrastruktures rrugore e cila do te permiresoje jeten e banoreve dhe nxjerjen e prodhimeve te tyre ne treg.

Faktorët e rrezikut mbi florën dhe faunën

Volumi i punimeve është relativisht i vogël dhe, në varësi të kapacitetave të kompanisë ndërtuese, do të zgjatë vetëm disa muaj. Megjithë kohën e shkurtër dhe makineritë e pakta ka të ngjarë që punimet ndërtuese të ndikojnë mbi specie të rralla të caktuara, veçanërisht nëpërmjet shqetësimit gjatë periudhës së riprodhimit. Plani i Zbatimit te “Sistemim Sistemimit te rrugeve te brendshme” duhet të përfshijë një program monitorimi gjithëpërfshirës për rreziqet potenciale mbi ekosistemin dhe udhëzime për menaxhimin mjedisor për kontraktorët me praktika të mira ndërtimi që të parandalohet, minimizohet dhe lehtësohet dëmi mjedisor.

Përbledhje e masave per eleminimin e ndikimeve ne mjedis

Aktiviteti	Impakti	Masat për zbutjen e ndikimeve	Monitorimi që kërkohet
Planifikimi i Projektit dhe Faza e Projektit			
Vlerësimi i rrugeve ekzistuese dhe Projekti i sistemim Sistemimit te tyre.	Nuk ka në këtë fazë ndjeshmëri mjedisore por është e rëndësishme që të parashihen impaktet potenciale për të marrjen e masave të përmirësimit dhe monitorimit.	Sigurimi i bashkëpunimit midis ekipeve te projektit dhe vleresimit mjedisor. Përdorimi i një ”Environmental Checklist” është i domosdoshëm që në planifikim.	Vizitë paraprake në terren dhe biseda me autoritetet lokale janë të nevojshme.
Faza e ndërtimit			
Modifikimi i sipërfaqes së tokës si rezultat i rrugeve që do të hapen provizorish për të transportuar materialet gjatë fazes së ndertimit.	Dëmtim i sipërfaqes dhe kompaktësimi i saj. Rreziku nga erozioni rritet duke transportuar granula dhe grimca toke drejt pellgjeve ujore.	Rigjenerimi i bimësisë ekzistuese dhe/ose zëvëndësim i tyre me bar pas përfundimit të punimeve. Sipërfaqet e shkelura nga makinat dhe mjetet e tjera të rënda të rehabilitohen.	Monitorimi i sipërfaqeve të dëmtuara dhe atyre që do të rehabilitohen në fund të projektit. Drenazhet natyrore /artificialë të funksionojne si më parë dhe të mos ketë erozion. Monitorim gjatë ndërtimit. Në fund të projektit duhet të
Modifikimi i sipërfaqes së tokës si rezultat i depozitimit te materialeve qe do	Dëmtim i të mbjellave të fermerve në zonat e kultivuara dhe i sipërfaqeve kullosore dhe pyjore në zonat	Kujdes i lartë në fusha për të bërë sa më pak dëmtime në të mbjella. Të respektohet projekt për zonën e punimeve	



te perdoren per ndertimin e rrugeve.	kodrinore. Dëmtim i rrjetit të kanaleve ujitse dhe infrastrukturës tjetër bujqësore (tuba ujiteje, sisteme ujite ne formë shiu, tunele serash). Dëmtim/mbushje me dhe të kanaleve kulluese dhe/ose tombinove që sigurojnë funksionimin normal të mbikalimeve dhe rrjedhave ujore. Zhurmat do të jene prezente gjate ndërtimit te rrugeve (hapje traseje, sheshim dhe germim). Pluhuri dhe gazet që emetohen nga puna e mjeteve të rënda apo transportit.	dhe procedurat e gjërrmimit të kanaleve anesore te rrugeve. Në edo kryqëzim të rrugeve me kanale ujitse do të vërehen shëmbje të bankinave prej dheu ose betoni. Kujdesi duhet të jetë maksimum dhe të bëhet direkt me zëvëndesimin e tubove edhe rregullimet e bankinave. Kujdes me dheun që del nga germimet sipërfaqësore dhe kanaleve anesore. Të ndërtohet një grafik punimesh dhe te respektohet duke eliminuar oret e pushimit të drekes dhe mbrëmjeve. Të laget traseja aty ku pluhuri eshte intensiv dhe kontrollohet gjëndja e mjeteve të transportit dhe punimeve	krahasohen dëmtimet e bëra (direkt nga rimbursimet e kryera) dhe planifikimi sipas projektit. Monitorim gjatë gjithë gjatësisë së rrugeve që rehabilitohen. Monitorimi paralelisht i punimeve dhe i menjehershëm pas përfundimit të punimeve të ndërtimit. Ndalon puna menjëherë dhe vihet ne dijeni per gjegjesi i punimeve, i cili nga ana e tij vë ne dijeni autoritetetet respektive ne Berat dhe Fier. Monitorim përzbatimin e orareve të punimeve nga kontraktori, ARM Berat dhe ARM Fier.
Rritja e erozionit sipërfaqësor si rezultat e gjërrmimive në trasete e rrugeve.	Ndikim në hidrologjine dhe në burimet ujore për shkak të ndryshimeve në drenimin/rrjedhjen lokale të ujit dhe përbrytje të terreneve të afërtë.	Të sigurohen që të gjitha modifikimet e bëra që mund të shkaktojnë rritjen e erozionit të elemiñojen tërësisht sipas një plani masash rehabilitues të parashikuar që në fillim të punimeve.	Kontroll të një pas njëshëm në gjithë gjatësitë e rrugeve.
Gërrmime të thella gjatë ndërtimit të rrugeve .	Ndikim në biodiversitet për shkak të largimit të shtressës sipërfaqësore të tokës dhe mikrofauna dhe fauna e cila ndodhet në thellësinë e kanalit.	Të sigurohen që materiali I germuar te transportohet ne vendin e caktuar per depozitim nga Komunitat Kutalli dhe Strum.	Verifikim që rehabilitimi mjedisor është bërë korrekt dhe në se është e nevojshme të rregullohen hapsirat dhe të rimbillen



	Humbje të mundshme të specieve të florës dhe faunës locale.		specie bimore lokale.
Gjenerimi i mbetjeve të ngurta : zhavorr, rërë, llaç, dërrasa, etj	Ndikim në ndotje e vendeve të shesheve të ndërtimit për shkak mbetjeve të ngurta, vajra motorash, etj.	Të sigurohemi për personel të trajnuar të cilët do të kujdesen për depozitim e mbetjeve si dhe pajisjet e domsodoshme të siguruara nga kompania ndërtuese.	Te sigurohemi që mbetjet solide ose të tjera ndotëse të jene grumbulluar, transportuar dhe depozituar konfrom rregullave.

Përbledhja e vlerësimeve të ndikimeve në mëdis gjatë shfrytëzimit

Parametri mjedor	Burimi	Rëndësia e Përgjithshme		
		E(U)lët	E(M)oderuar	E(L)artë
Ndotja e ujit	Ujra potencialisht të ndotura nga rrjedhja e "shpërlarjes së parë"	U		
	Çlirimet VOC	U		
Cilësia e ajrit	Pluhurat		M	
	Motorrat e pajisjeve		M	
Trafiku	Udhëtimet e kamioneve për ngarkimin e prodhimeve		M	
Mbeturinat e rezikshme	Shkumrat e lagura nga impjanti ndarës naftë/uje	U		
Mbeturinat e ngurta	Gjatë operimit	U		

Masat zbutëse gjatë periudhës së funksionimit

Aktiviteti	Ndikimet e Mundshme	Masat zbutëse
Lëvizjet e kamionave	TRAFIKU	Parashikimi i një grafiku lëvizjesh në orët e qarkullimit të pakët(natën mundësisht)
Për ngarkimin e prodhimeve	Çlirimet e tymrave dhe blozës së djegieve	Parashikimi i një grafiku lëvizjesh në orët e qarkullimit të pakët(natën mundësisht)
Derdhjet e rastit	Ndotja e mundëshme e ujit	Shtrimi me beton i baseneve të ruajtjes do të lejojë mbledhjen efektive të rastit në pusetat përkatëse dhe trajtimi i tyre sipas normave të parashikuara në projekt. Uji i ndotur me vaj do të trajtohet para se të derdhet në mëdis.
Menaxhimi i mbeturinave të lëngshme	Ndotja e mundëshme e mjedisit	Mbetjet e lëngëta do të riciklohen ose po të jetë e nevojshme do të depozitohet dhe do të nënshتروhet periodikisht trajtimit të përhershëm para se të derdhet.
Menaxhimi i mbeturinave të ngurta	Ndotja e mundëshme e mjedisit	Tipet, sasitë, data dhe mënyra e largimit të të gjithë mbeturinave të rendësishme do të rregjistrohen dhe do të bëhen sipas tableës



Konkluzione

Analizat e mësipërme nuk nxjerrin në pah ndonjë impakt negativ ose ndikim mbi ujin nëntokësor/akuiferët dhe mbi ndonjë prej instalimeve që lidhen me furnizimin e ujit të vendbanimeve.

Gjate zbatimit te projektit duhet te merren ne konsiderate te gjitha opinionet e dhena ne kete studim ne lidhje me masat monitoruese qe duhet te ndermerren gjate zbatimit te punimeve.

7. KERKESAT E SIGURIMIT TEKNIK GJATE ZBATIMIT TE PUNIMEVE TE NDERTIMIT

Gjate zhvillimit te punimeve ne objekt duhet te zbatohet rregullorja e sigurimit teknik ne ndertim si me poshte:
Te plotesohen kerkesat higjeno sanitare per punetoret dhe mjetet ne objekt.

Nga kontraktori duhet te sigurohen mjetet mbrojtese kolektive dhe individuale si veshmbathje, mjete mbrojtje, etj.

Te behet instruksioni teknik i sigurmit te punonjesve sipas proceseve te punes qe kryhen ne objekt. Ne objekt duhet te mbahet rregullorja e sigurimit teknik dhe protokollet per instruksionet e dhena nga personeli inxhinjero teknik.

Te punohet sipas plan organizimit te punimeve per cdo nenobjekt sipas grafikut te percaktuar ne kontrate.

Te instruktohen drejtuesit e makinerive meqenese punohet ne zona te banuara, paraprakisht te bejne kontrollin e terrenit ku kalojne linjat me qellim qe te mbrohen nga renia ne tension ose demtimi i punimeve te maskuara te infrastrukturek ekzistuese.

Per me hollesisht kontraktori duhet te zbatoje Rregulloren e Sigurimit Teknik per punen ne ndertim, dhene nga ISTN-ja ne Shtator 2000.

8. ZGJIDHJA E PROJEKTIT

Zgjidhja teknike e projektit paraqet:

Koorografine e zones me ortofoto, ku paraqitet gjurma e rruges dhe lidhja me rruget ekzistuese ne hyrje dhe dalje.

Planimetria e rruges ne shkalle 1 : 2000 ku paraqitet plani topografik ne gjithe gjatesine

L= 1190 m.

Profili gjatesor i rruges ne shkalle 1: 100, 1: 3000 ku jepet vija e terrenit sipas faktit dhe vija e projektit ne funksion te pjerresise.



Profilat terthore per cdo PK.ne menyre te detajuar ne shkalle 1:100 ku paraqiten gjithe elementet teknik si :

- Gjeresi rruge 4 m.
- Bankina secila 0.5 m
- Tombino d=600mm, L=6m cope 3
- Tub betoni d=300 mm, L=30 ml
- pjerresia ne aks 2 %

Punimet kryesore qe parashikon projekti jane:

1.- Krijimi i nje vije te re projekti

Duke hartuar dokumentacionin topografik, vihet re se rruga ka disa vende ku nuk plotesohej kerkesat teknike per kete rruge, prandaj projekti ka parashikuar germime dhe mbushje me çakell, per te krijuar nje vije te re projekti, qe i pergjigjet me mire kerkesave teknike.

2.- Shtrimi i rruges me stabilizant dhe rere bituminoze

Me krijimin e vijes se projektit, sistemimit te ujrave te bardha, rruga eshte gati per shtresat rrugore. Projekti parashikon keto punime ne shtresat rrugore:

a.-Shtrese çakelli 10 cm

b.-Shtrese stabilizanti 10 cm, per te krijuar kushte per shtresen e reres.

c.-Shtrese rere bituminoze 10 cm.



Shtresat e rruges jane llogaritur dhe trajtuar ne menyre te tille qe te sigurojne garanci per rrugen, qendrueshmeri dhe te perballojne kapacitetet faktike dhe te perspektives per nje periudhe 8-10 vjecare. Perllogaritja e trashesise se shtresave u be duke patur parasysh gjeologjine e zones ku kalon rruga duke pranuar nje koeficient deformacioni 80kg/cm²



Projektimi i shtresave rrugore u krye duke perdorur metoden moderne (AASHTO). Llogaritia e shtresave u bë per një frekuencë te kufizuar mjetesh te renda që perfshin kamiona me peshe totale deri ne 60 ton si dhe per një trafik me intensitet mesatar ditor prej 200 autovetura dhe furgona ne 24 ore. Eshte e natyrshme që, per efekt te llogaritjes se shtresave, autoveturat nuk kane ndonje efekt te madh.

Metoda e konsideron shtresen e rruges si një mbulese fleksible dhe vleresimi i trafikut behet sipas metodes duke bere vrojtime ne terren ne dite dhe intervalle te ndryshme gjate 24 orave te qarkullimit. Meqenese nuk eshte bere ndonje vrojtim i tille, pasi edhe afati kohor i hartimit te projektit nuk e mundeson një gje te tille, jane marre vlera te peraferta duke pranuar ne rruge një intensitet prej 50 automjete te renda e te mesme per 24 ore dhe 200 autovetura ne 24 ore.

Faktori i ekuivalences (ef) llogaritet me formulen Naksiale/8160. Me tej percaktohet mesatarja vjetore e trafikut ditor (AADT) që do te perdoret per percaktimin e vleres se trafikut llogarites per projektin per periudhen 20 vjecare te sherbimit ne formen e numrit akumulativ ne milione akse standart ekuivalent (ESA- Equivalent Standart Axes) te nevojshme per projektimin e shtresave rrugore.

Indeksi i nivelit te sherbimit (PSI) percaktohet midis vlerave 0 – 5 (ku 5 eshte per rruge shume te mire) si aftesi per ti sherbyer tipit te trafikut që do te perdore rrugen.

Cdo shtrese eshte konvertuar ne një strukturre shtrese fleksibel nepermjet një koeficienti AASHTO te struktura se shtreses nepermjet numrit te struktura (SN) dhe që shpreh masen e aftesise relative te materialit te shtreses.

Me tej llogaritia e trashesise se shtreses behet nepermjet monogramave duke perdorur numrin e automjeteve që qarkullojne ne 24 ore, raportin mbajtes kalifornian (CBR) dhe koeficientin e presionit ne rruge M(ne MPa) duke gjetur koeficientin I ne baze te te cilit, mbasi kemi percaktuar shtresat e siperme te reres bituminoze 10 cm, stabilizant 10 cm, llogarism shtresen variable fundore (sub – base) te zhavorrit 20 cm.



5.- Ndertimi i trotuarit

Projekti nuk ka parashikuar ndërtimin e trotuareve ne kete rruge.

9. AFATI I KRYERJES SE PUNIMEVE

Projekti parashikon qe per kryerjen e punimeve per objektin : “Rikonstruksion i rrugës së Kukallarëve, fshati Kurjan” nevojitet një afat prej 6 muajsh.

10. ORGANIZIMI I PUNIMEVE

Te gjitha shtresat qe parashikohen te vendosen ne rruge jane parashikuar te rulohen me rul sipas kushteve teknike per kete qellim.



Hedhja e cakellit(zhavorrit) eshte parashikuar te hidhet me makineri dhe te ngjishet me rul, sipas kushteve teknike.

Theksohet qe per te gjitha proceset e punes, duhet te zbatohen me rigorozitet kushtet teknike te zbatimit te punimeve gjate ndertimit dhe te perdoren materiale per ndertim, sipas standardeve shteterore.



Volumet kryesore per rrugen, e cila perfshin 1190 ml jane:

Germim dheu per riseksionimin e trupit te rruges dhe kanal anesor	m ³	1480
F.V tuba betoni Ø 600 mm	ml	18
F.V tuba betoni Ø 300 mm	ml	30
Shtrese rere bituminoze t=10cm + ngjeshje	m ²	4760
Strukture buto betoni C - 12/15, per hyrje-dalje te tombinos	m ³	15
Struktura monolite betoni C 16/20, mbi tubo t=20 cm	m ³	10
Shtrese çakelli t=10cm, perhapur e ngjeshur me makineri	m ²	3750
Shtrese stabilizant t=10cm	m ²	4760
Shtrese çakelli t=10cm, per bankine	m ²	1100

11. PREVENTIVI I PUNIMEVE

Preventivi eshte hartuar ne baze te VKM 629, dt.15.07.2015.

Projekti do te perfshije rrugen, me nje gjatesi 1190 ml, me nje vlore totale **8 908 453** leke me TVSH .

Hartoi : Ark. Kejsi Voli

