



rijekaprojekt

D.O.O. ZA PROJEKTIRANJE, NADZOR I IZVOĐENJE
Moše Albaharija 10a, HR-51000 Rijeka

INVESTITOR: ŽUPANIJSKA LUDVIGA UPRAVA NOVI VINODOLSKI
Trg Vinodolskog zakona 5, Novi Vinodolski

NAZIV GRAĐEVINE: II FAZA REKONSTRUKCIJE LOJP LOKALNOG ZNAČAJA KLENOVICA:
RIBARSKA LUKA I GATOVI

DIO GRAĐEVINE: GATOVI

MAPA: GATOVI

VRSTA PROJEKTA: GRAĐEVINSKI PROJEKT

RAZINA PROJEKTA: GLAVNI PROJEKT

ZAJEDNIČKA OZNAKA: 12-082 / GP / II

OZNAKA MAPE: 1 od 4

BROJ PROJEKTA: 12-082

2.1.2. TEHNIČKI OPIS

TEHNIKI OPIS

UVOD

Luka Klenovica je smještena u prirodnoj istoimenoj uvali, u središtu naselja Klenovica. Lu ko podru je obuhva a morski dio itave uvale, dok je relativno mali kopneni dio površina uglavnom u funkciji samog naselja (prometne površine).

Sadašnja luka je prvenstveno namjenjena komunalnim vezovima lokalnog stanovništva (manje brodice do 8 m dužine) privezane uz postoje e obale te dva ribarska broda koji su na sidrenom vezu unutar uvale.

Kapacitet uvale može omogu iti smještaj oko 80-tak plovila, ali je zbog nedovoljne zašti enosti akvatorija luka nesigurna. U ljetnim mjesecima na vezu je oko 40 manjih plovila. Luka ima u cijelosti ure eni obalni rub.

I. faza ure enja luke Klenovica je novoure eni jugozapadni dio uvale gdje je izgra en lukobran dužine 80 m i pripadaju a obala uz lukobran dužine 64 m.

Temeljem izra enih vjetrovalnih analiza utvr ena je potreba izgradnje i sekundarnog lukobrana ime e se stvoriti preduvjeti za pove anje postoje eg kapaciteta luke. Stoga se pristupilo izradi projektne dokumentacije za II. fazu razvoja ribarske luke Klenovica.

Idejnim projektom su obuhva eni: sekundarni lukobran u funkciji zaštite luke, novi gatovi u funkciji komunalnih vezova i sezonskih vezova, i dogradnja operativne obala u funkciji priveza i iskrcaja ribarskih bodova.

Ovaj glavni projekt predvi a mogu nost fazne izgradnje po pojedinim cjelinama.

POSTOJE E STANJE

Južni dio uvale je novoure en (novi lukobran i obala), dok je ostali dio uvale stara betonska i dijelom kamena obala promjenjive visine (stepenasto od 0.7 do 1.1 m.n.m.), a na sjeveru uvale je kamena operativna obala visine 1,5 m.n.n. namjenjena ribarskim brodicama. Luka nema gatove ve su plovila vezana na postoje i obalni rub, ili na sidrenom vezu (ribarski brodovi).

Dubine uz obalni rub su od -1,0 m na zapadnom dijelu, a od -2.0 do -3.0 m na sjevernom dijelu tj. uz operativnu obalu. Kolni pristup luci je mogu na itavom kopnenom podruju.

Podruje izloženosti valovima uvale Klenovica nalazi se u II, III i IV kvadrantu. Primarni lukobran je luku zaštitio od vjetrova iz IV kvadranta, i djelomi no III kvadranta, te je luka ostala dijelom nezašti ena pogotovo iz II. kvadranta.

NOVO GRA EVINSKO RJEŠENJE OBALNIH GRA EVINA

Zahvat u okviru ovog projekta obuhva a novi sekundarni lukobran, produženje operativne obale uz lukobran za privez ribarskih brodova te zaobalnu površinu za manipulaciju i prekrcaj terete (ribe) kao i gatove za plovila domicilnog stanovništva Planirani zahvat mogu e je razdvojiti na tri faze, koje ine zasebne funkcionalne i uporabne cjeline.

1. Faza : Sekundarni lukobran
2. Faza : Produženje operativne obale i površine
3. Faza : Gatovi

Nakon zaštite luke sekundarnim lukobranom izvode se gatovi „T“ oblika. Unato zaštititi uvale lukobranima, uvala nije u potpunosti zašti ena od vjetra, naro ito sjeveroisto ni dio uvale (pored potoka), stoga su gatovi locirani prema jugozapadnom dijelu. Na gatovima sa unutarnje strane su planirani komunalni vezovi (plovila 5 do 6,5 m) dok su sa vanjske strane planiraini vezovi sezonskih plovila (plovila 6,5 do 11 m). Gatovi su ukupne dužine 93 m te pristupni gat dužine 31 m.

MORSKE RAZI

Op enito, amplitudo morskih mijena se pove avaju od juga Jadrana prema sjeveru. Srednje amplitude kre u se od 0,22 m (Bar) do 0,68 m (Trst). Pove anje tlaka zraka i jaki, dugotrajni sjeverni vjetrovi (bura i tramontana) mogu uzrokovati sniženje razine mora do 0,50 m u južnom i srednjem Jadranu, a u sjevernom Jadranu i do 0,60 m. Tako er uvjetuju i kašnjenje nastupa voda. Smanjenje tlaka zraka i jaki, dugotrajni južni vjetrovi (jugo, lebi) mogu uzrokovati porast razine mora do 0,80 m u srednjem i južnom Jadranu, a u krajnjem sjevernom Jadranu do 1,50 m, što uzrokuje poplave u nekim lukama.

Morske mijene na podruju Vinodolskog kanala vrlo su sli ne onima na otvorenom Jadranu. Jedino se za vrijeme jakih i dugotrajnih juga razina vode povisi za nešto više nego na otvorenom moru. Tako er za puhanja dugotrajnih i jakih bura nivo vode se spusti za nešto više nego na otvorenom dijelu Jadranskog mora.

U razmatranom podruju ti uvjeti mogu izazvati prosje an porast vodenog raza do 1,4 m te sniženje do 0,3 m u odnosu na hidrografsку nulu.

U Republici Hrvatskoj je geodetska nula definirana kao "ploha geoida koja je odre ena srednjom razonom mora na mareografima u Dubrovniku, Splitu, Bakru, Rovinju i Kopru u epohi 1971.5" ("Hrvatski visinski referentni sustav za epohu 1971.5 – HVRS71")¹.

Razlika vodenog raza hidrografske nule u odnosu na geodetsku nulu za luku Klenovica odre ena korištenjem prognoziranih vodenih razova na osnovu podataka Hrvatskog hidrografskog instituta – Split² za mareograf u Bakru i iznosi 0,326 m (hidrografska nula niža je od geodetske nule za 0,326 m).

Za razmatrani akvatorij približno podizanje visine vode uslijed puhanja juga može se odrediti prema izrazu:

$$UH = 2(t + v)$$

gdje su:

- UH - podizanje razine vode u cm
t - vrijeme puhanja vjetra u danima
v - brzina juga u vorovima

Pri puhanju dugotrajne bure visina vode se smanjuje. Snižavanje razine vode može se približno odrediti izrazom:

$$UH = t + v$$

gdje su:

- UH - snižavanje razine vode u cm
t - vrijeme puhanja bure u danima

U Tablicama morskih mijena visina plimnog vala dana je za tlak od 1013 hPa. Periodi no dizanje i spuštanje razine mora neovisno o plimi i oseci posljedica je djelovanja stojnog vala – seša. Ta je pojava uvjetovana atmosferskim

pritiskom i valovima otvorenog mora. Ja e je izražen u zatvorenim morima. Za podru je Vinodolskog kanala je male amplitude, a velikih valnih duljina.

Podmorski iskopi i nasipi

Prije po etka radova na površinskom iskopu marinskog sedimenta na mjestima stupova potrebno je izraditi kontrolnu geodetsku snimku morskog dna (batimetrija). Ova geodetska snimka je baza za obra un radova.

Debljina površinskog sloja podmorskog iskopa nekoherentnog marinskog sedimenta (pijesak) izvodi se u prosje noj debljini sloja od cca 0,5 m (ovisno o zbijenosti i rastresitosti).

Nakon izvedbe podmorskog iskopa, a prije nastavka radova (na temeljnem nasipu stupova), potrebno je izvršiti podmorsku geodetsku snimku iskopa te podmorski geotehni ki pregled površine iskopa kako bi se utvrdile to ne kote te geotehni ke karakteristike i zbijenost materijala temeljnog tla. Geodetsku snimku te geotehni ki opis materijala temeljnog tla (izviješ e) potvr uje nadzorni (geotehni ki) inženjer te preko gra evinskog dnevnika utvr uje dopuštenje za nastavak radova na izvo enju temeljnih nasipa stupova.

Ovisno o geotehni kim karakteristikama temeljnog materijala može se odrediti primjena geotextila.

Tehnologija ugradnje nasipa ispod mora mora biti prilago ena na na ina da se nasipavanje izvodi ravnomjerno, kao i da se sprije i segregacija frakcija prilikom transporta (kroz more).

Svaku fazu izrade nasipa (geometrija profila, granulaciji materijala) uz geodetsku snimku izvedenog stanja pisano, kroz gra evinski dnevnik prihva a nadzorni inženjer, te time odobrava po etak rada na slijede oj fazi.

Prihvatljivosti izvora materijala za kamene nasipe.

Prije pocetka radova na izradi podmorskih nasipa potrebno je od strane nadzornog (geotehni kog) inženjera pisano potvrditi izvore (pozajmišta) kamenih materijala u smislu strukture i kvalitete osnovne stijenske mase iz koje e se dobivati granulat kao i u smislu tehnologije dobivanja (selektiranja) materijala odgovaraju ih granulacija. O tome treba izraditi : *Geotehni ko*

izviješ e o prihvatljivosti izvora materijala za kamene nasipe. Tako er u izviješ u mora biti prikazana i tehnologija ugradnje kamenih materijala u podmorske nasipe.

Ukoliko se ustanovi da izvoditelj ugra uje neodgovaraju i kameni materijal u nasip dužan ga je ukloniti u cijelosti do predhodne faze koja je primljena zapisni ki kroz gra evinski dnevnik.

Napomena: Izravnavaju i sloj tucanika se izvodi na površini temeljnog nasipa. Ne dozvoljava se da se korekcije neravnosti površine temeljnog nasipa izvode sa slojem tucanika ! Sloj tucanika služi isklju ivo za izravnanje lokalnih neravnina predhodnog sloja tj. mora biti uklopljen u gabarite predhodnog sloja.

Konstrukcija gatova

Konstrukciju gatova ine :

- Privezni gat 1, L = 64,0 m,
- Privezni gat 2, L= 28,65 m,
- Pristupni gat 1, L= 31,42 m,

Gatovi ukupno : Luk = 124,07 m

Na gatovima je predvi en vez za ukupno 43 plovila i to :

- Brodovi duljine 5,0 – 6,5 m 9 kom
- Brodovi duljine 6,5 – 8,0 m 21 kom
- Brodovi duljine 9,5 – 11,0 m 13 kom

Rasponske konstrukcije gatova su arm.bet. montažni prednapeti nosa i slobodno oslonjeni na montažne stupove. Osni razmaci stupova iznose 11.65 m, 12.20 m, 13.50 m. Na središnjem dijelu tj. spoju gatova i pristupnog gata izvodi se atipi ni rasponski nosa koji se oslanja na tri stupa. Rasponski nosa i su popre nog pi-presjeka, popre nih dimenzija b/h = 2,00 / 0,85 m. Hodna plo a gatova oblaže se kamenim plo ama u cementnom mortu. Instalacije za priklju ne ormari e plovila (voda, struja) vode se ispod plo e rasponskih nosa a do priklju nih ormari a. Gatovi su opremljeni bitvama i priveznim prstenovima na me usobnom razmaku od 2,0 m.

Oslonac prvog raspona pristupnog gata (obalni) izvodi se kao armiranobetonska, monolitna greda izvedena u postoje em obalnom zidu.

Ukoliko se tijekom gradnje ustanovi da je postoje i zid konstruktivno nepovoljan za izvedbu oslonca u sklopu postoje eg zida, izvesti e se samostalni upornjak, monolitni, plitko temeljen na stijenskoj podlozi. Iza upornjaka izvesti e se kamera prizma te sanacija postoje e hodne konstrukcije.

Temeljenje gatova

Rasponski nosa i gatova oslanjaju se na montažne arm.bet. stupove. Visine stupova ovise o dubini mora na mjestima oslonaca i iznose 2.00 m, 3.20 m, 4.20 m. Odgovaraju e kote temeljnih ploha stupova iznose -2.10 m, -3.00 m, -4.00 m. Kota vrhova stupova odnosno kota ležajeva rasponskih nosa a iznosi +0,30 m za sve stupove.

Na stupnim mjestima izvodi se iskop površinskog sloja marinskog sedimenta (pijesak, mulj, kameni kršje) u prosje noj debljini sloja od 0,5 m odnosno do stijenske podloge. Stupovi gatova se temelje na sloju istog kamenog nasipa (kamen 0,5 - 20 kg), presje ne debljine sloja od 1,00 - 3,50 m, sa tolerancijom ravnosti završne površine ± 5 cm. Širina berme oko temeljnih stopa stupova iznosi min. 1,00 m, dok su pokosi temeljnih nasipa ispred su 1:1.5.

Šljunak ili tucanik (32 – 64 mm) se ugra uje kao izravnavaju i sloj završne površine temeljnog nasipa0tj. kao podloga za polaganje montažnih stupova gatova. Poravnavaju i sloj tucanika razastiru ronioci pomo u ranije pipremljene skele (vodilica), kojom je odre en tlocrtni položaj stupova i visinska kota.

Napomena: Izravnavaju i sloj tucanika se izvodi na temeljnom nasipu (0,5 – 20 kg). Ne dozvoljava se da se korekcije neravnosti predhodnog sloja izvode sa slojem tucanika ! Sloj tucanika služi isklju ivo za izravnanje neravnina predhodnog sloja tj. uklopljen je u neravnine predhodnog sloja.

IZVO ENJE

Pripremni radovi - iskol enje

Na osnovu podataka iz projekta treba iskol iti gra evinu tako da se osigura projektirani položaj (visinski, horizontalno), kao i da se dobiju pravilni pokosi, visine i ispravne visinske kote za podmorske nasipe te podmorski i nadmorski dio gra evine.

Tako er treba izvršiti osiguranje iskol enja na na in da ukoliko do e do ošte enja - gubitka pojedinih elemenata, da je mogu a brza rekonstrukcija iskol enja. Tako er treba provoditi kontrolu iskol enja za vrijeme gra enja kao i predaju geodetskih to aka po završetku radova.

Radovi na iskopu

Prije po etka radova potrebno je snimiti karakteristi ne profile morskog dna i postoje e obale radi to nih izra una koli ina radova.

Cijeli tijek radova na iskopu se prati zapisni ki (kroz gra evinski dnevnik) kojeg ovjerava nadzorni inženjer. U zapisniku mora naro ito biti vidljivo: vrsta, sastav i debljine pojedinih slojeva tla, koli ine iskopa, tehnologija iskopa.

Preostali materijal iz iskopa prevozi se i deponira na mjesto koje odredi nadzorni inženjer.

Nakon izvedbe podmorskog iskopa, a prije nastavka radova potrebno je izvršiti podmorsku snimku iskopa te geotehni ki pregled temeljne površine kako bi se utvrdile to ne dubine te vrsta materijala temeljnog tla. Snimku podmorskog iskopa kao i po etak izvo enja slijede e faze (temeljni nasipi stupova), mora potvrditi nadzorni inženjer preko gra evinskog dnevnika.

Oplata

Oplate moraju biti izra ene po mjerama kako je to ozna eno u nacrtima za pojedine dijelove koji e se betonirati. Oplata mora biti sposobna podnijeti odgovaraju e optere enje odnosno teret svježeg betona za vrijeme betoniranja, mora biti stabilna, dobro ukru ena i poduprta, kako ne bi došlo do izvijanja ili povijanja u bilo kojem pravcu.

Oplata mora biti izraena od blanjanih dasaka ili "blažujke". Mora biti solidno izvedena i povezana tako da može izdržati pritisak svježeg betona bez deformacija. Ukoliko se oplata koristi višekratno, treba je oistiti od komadi a stvrdnutog betona.

S obzirom na velike površine ploha oplate, posebno voditi rauna o vitoperenju oplate uslijed nejednolikog pritezanja veza što se održava i prilikom betoniranja, a što može rezultirati smanjenjem zaštitnog sloja betona za armaturu. Tolerancija vitoperenja oplate iznosi +/- 1 cm po plohi.

Sve oštore bridove betonskih elemenata potrebno je obraditi kutnim letvicama. U vršenje oplate elementa nije dozvoljeno sa žicom obzirom da su "brkovi" žice koji ostaju nakon skidanja oplate most agresivnog djelovanja - korozije prema unutrašnjosti elemenata, odnosno prema armaturi. Također se ne dopušta primjena oplatnih distancera od željeza.

Armatura

Za konstruktivne elemente upotrijebiti će se elik oznake B500B. Prije početka ugradnje armature obavezno provjeriti dimenzije do tada ugraene oplate kako ne bi došlo do promjene debljine zaštitnih slojeva. Isto vrijedi i za dimenzije šipki armature. Bilo kakva odstupanja u tom smislu padaju na teret izvoditelja radova.

Ne dozvoljava se ugradnja zamašene armature, ne iste ili sa ljsupicama korozije.

Armatura mora biti ugraena točno po projektu. Za osiguranje zaštitnih slojeva koristiti betonske ili plastične podmetače. Propisani zaštitni sloj betona mora biti osiguran na svakom mjestu bez izuzetaka. Unutar zaštitnog sloja ne smije se pojaviti nikakav element armature, bilo šipka, paljena žica za vezivanje armature, žica za uvrštenje oplate ili šipka za podupiranje koševa armature. Vez (petlja) paljene žice mora biti okrenut prema unutrašnjosti arm. bet. elementa.

Pomoćne šipke armature za podupiranje ili uvrštenje oplate moraju stajati na betonskim podmetačima.

Armatura mora biti dobro uvrštena kako prilikom betoniranja ne bi došlo do njenog pomaka, a iz oplate moraju biti odstranjeni svi drveni, željezni ili drugi otpatci.

BETON

Osnovni materijali za beton

Za spravljanje betona mogu se upotrebljavati samo oni osnovni materijali, koji odgovaraju hrvatskim standardima i TPBK za beton i armirani beton, odnosno, koji udovoljavaju odgovaraju im standardima i posjeduju o tome uvjerenje o kvaliteti (atesti), a sve sukladno prema *Programu kontrole i osiguranju kakvo* e iz posebnog poglavlja ovog projekta.

Uzorak potreban za ispitivanje zapisni ki uzima predstavnik ustanove koja provodi ispitivanja.

Broj ispitivanja odre uje se na temelju dva kriterija :

- koli ina isporu enih osnovnih materijala (dnevnik)
- vrijeme trajanja uskladištenja osnovnih materijala

Kod odre ivanja broja ispitivanja mora biti ispunjen kriterij koji odre uje ve i broj ispitivanja.

Dio konstrukcije	Razred vrsto e betona	Max. zrno agregata (mm)	Min. kol. cementa kg/m ³	Korozijska karbonatiza - cijom	Korozijska kloridima iz mora	Zaštitni sloj betona
Montažni stupovi gatova	C 35/45	31,5	400	XC4	XS2 XS3	7,0
Rasponski pp nosa i na gatovima	C 35/45	31,5	400	XC4	XS1 XS3	5,5
Ležajna greda	C 35/45	31,5	400	XC4	XS1 XS3	7,0
Nadmorski beton „in situ“	C 35/45	31,5	400	XC4	XS1 XS3	7,0

Podmorski i nadmorski beton imaju razred tla ne vrsto e C 40/45.

Prije po etka betoniranja treba provjeriti položaj armature te dimenzija zaštitnih slojeva. Nakon pregleda ispravnosti, nadzorni inženjer upisom u gra evinski dnevnik odobrava po etak betoniranja.

Prije po etka betoniranja nadzornom inženjeru dostaviti plan i tehnologiju betoniranja.

Plan tehnologije betoniranja odre uje izvo a te ga dostavlja nadzornom inženjeru na potvrdu.

Iz plana betoniranja mora biti vidljiv cjelokupan sustav rada, tj. priprema, transport i ugraivanje betona.

U programu mora biti pokazan:

- ✓ stvarni volumen ugraivanja betona te da se dat računski dokaz da je kapacitet pogona betonare i ostale mehanizacije dovoljan obzirom na sve zahtjeve odnosno uvjete, koje određuju tražena brzina napredovanja ugradbe betona,
- ✓ siguran transport, vrijeme transporta i ugradba betona.
- ✓ broj, ani i stručni sastav radnih grupa izvođača,
- ✓ projektirani sastav betona.

Bez obzira na potrebne količine betona ili raspoloživo vrijeme za transport i betoniranje, beton mora biti dostavljen i ugraivan kontinuirano bez prekida, dinamikom koja osigurava kvalitetno izveden element !

Prekidi betoniranja odnosno radne reške su isključivo određene (izvedbenim) projektom te ih se izvoditelj radova mora pridržavati bez obzira na tehnologiju. Sve eventualne promjene moraju biti dogovorene sa projektantom konstrukcije.

Strogo se pridržavati navedenih marki betona, količina cementa kao i V/C faktora za betone navedene u projektu. Naknadno dodavanje vode u beton ne dozvoljava se. U slučaju isplivavanja vode na površinu betona u toku betoniranja (vibriranja), betoniranje se prekida na štetu izvođača.

Nadmorski beton

Nepredviđeni prekid betoniranja unutar jednog elementa se ne dozvoljava, pa izvođač mora uvijek imati u pripremi rezervnu mehanizaciju odnosno kapacitete. U slučaju nemogućnosti osiguranja istih prije početka betoniranja ne može se započeti sa betoniranjem.

Treba izbjegavati betoniranje ljeti i zavrijeme velikih vrućina. Također u slučaju eventualnih nepovoljnih vremenskih prilika (kiša - prevveliko vlaženje, jaki vjetar - isušivanje, niske temperature zraka i sl.) nesmije se započeti sa betoniranjem kako nebi došao u opasnost kontinuirani završetak

betoniranja pojedinog elementa odnosno njega ugra enog betona do potrebnog o vrš ivanja.

U slu aju nagle promjene vremenskih prilika (nakon betoniranja) osigurati sredstva za zaštitu i njegu novog betona.

Bez obzira na dob dana, po završetku betoniranja, izvo a mora osigurati ispravnu njegu betona u narednih minimalno sedam dana. Površina betona u tom periodu mora biti stalno vlažna. Nakon uklanjanja oplate betonsku površinu je potrebno zaštiti od direktnog djelovanja sunca (naglog isušivanja).

Sve kasnije utvr ene nepravilnosti a kojima je uzrok odstupanje od projekta ili od prihva enih planova, padaju na štetu izvoditelja radova.

OTPAD

Lu ka uprava i koncesionari luka dužni su osigurati opremanje luke odgovaraju om opremom i ure ajima za prihvat krutog i teku eg otpada, ostatke tereta s plovnih objekata te donijeti Plan za prihvat i rukovanje otpadom i osigurati prihvat i sakupljanje otpada s plovnih objekata. Za prihvat otpada nabaviti e se potreban broj odgovaraju ih tipnih posuda za odlaganje miješanog komunalnog otpada, bio razgradivog otpada i posebnih kategorija otpada. Luka Klenovica je postoje a luka i ve ima spremnike za prikupljanje otpada, ije kapacitete e trebati pove ati. Spremnik za prikupljanje ulja je na postojeoj operativnoj obali i uz njega e se dodati još ostale spremnike za prikupljanje otpada. Na južnom dijelu luke tj. pored lokacije planiranih gatova potrebno je tako er postaviti spremnike za prihvat otpada.

ZAKLJU NO

Opisi iz ovog tehni kog opisa sastavni su dio stavaka troškovnika te su u istoj mjeri obvezni za izvo enje. Tako er, prilikom izvo enja radova, izvo a i su dužni pridržavati se odredaba i postupaka koji su propisani važe im standardima.

Ne dopušta se ugradnja materijala bez atesta ili odobrenja nadzornog inženjera.

Svi radovi se moraju organizirati i planirati tako da ne dođe do ugrožavanja postojećih građevina u zoni građenja.

Ukoliko se u toku izvođenja radova ustanove injenice i okolnosti koje odstupaju od projektnih postavki, prije nastavka radova potrebno je obavijestiti projektanta o istim.

KAKVO A IZVOĐENJA I OBRAĆANJE UN RADOVA

Svi materijali za beton i armirani beton te armaturu moraju zadovoljiti kakvo u traženu projektom odnosno PROGRAMOM KONTROLE I OSIGURANJA KAKVO ĐE. Eventualna odstupanja moguće su samo uz pristanak projektanta.

Jedini ne cijene za pojedine vrste radova u troškovniku sadrže i sve posredne troškove, koji nisu iskazani u troškovniku, ali su nužni za izvršenje radova predviđenih projektom, kao što su na primjer razni radovi u vezi s organizacijom i uređenjem gradilišta prije početka građenja i nakon dovršenja građenja, uređenje prostora gdje će izvođaći imao gradilišne barake, strojeve i materijal itd. (išenje gradilišta te dovođenje okoliša u prijašnje stanje).

Količine radova iskazane u dokaznici mjera odnosno u troškovniku obraćanate su na osnovu idealnih mjera iz nacrta. Svako odstupanje ili promjene odnosno dopune projektne dokumentacije donose ili odobravaju sporazumno projektant, nadzorni inženjer i izvođač radova.

Promjene mogu biti uzete u obzir kod privremenog ili konačnog obraćanja izvršenih radova samo ukoliko su upisane u građevinski dnevnik ili su izrađeni posebni dijelovi elaborata koji su ovjereni potpisom projektanta, nadzornog inženjera odnosno i odlukom investitora.

Višeradnje i manjeradnje po ugovorenim stavkama zarađene se po istim ugovornim cijenama.

PROJEKTANT:

mr.sc. Rajko Kuželić, dipl.ing.gra.