

GEOBETON, Marko Košir univ. dipl. inž.geol. S.p IZS RG0053

Kriška vas 178, 1294 Višnja Gora, tel/fax: 01 788 2004, GSM: 041 885 889, E mail: geobeton@siol.net

Datum: 08.08.2025
Poročilo št. G79/25

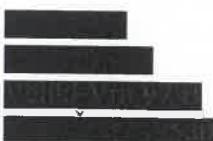
**GEOLOŠKO GEOTEHNIČNO POROČILO O STABILNOSTI IN
ERODIBILNOSTI TERENA ZA PREOBLIKOVANJE STAVBNEGA
ZEMLJIŠČA ZA REKONSTRUKCIJO ZIDANICE
NA PARCELNI ŠT. 543/4, K.O. 1552 – ADLEŠIČI**

Obdelal:

Marko Košir, univ.dipl.inž.geol., IZS RG0053



GEOBETON s.p.
MARKO KOŠIR
univ. dipl. inž. geol.



GEOLOŠKA SESTAVA TAL V JAŠKIH (lokacije so podane v prilogi 1):

Sondne jaške smo izvedli na območju predvidenega preoblikovanja stavbnega zemljišča.

V vršnjem delu se v vseh treh jaških nahaja 20 do 30 cm humusa. Pod njim leži rjava glineno meljna zemljina (slika 5), tlačna trdnost je 2,5 kg/cm. Njena debelina je v J1 0,5 m (slika 6), v J2 1,2 m (slika 7) in v J3 1,4 m (slika 8). V glini so vložena manjše samice apnanca, površina apnenca je škrbinasta. Izkopi so suhi.

slika 5



slika 6



slika 7



slika 8



3. IZVEDBA ODVODNJAVANJA IN PONIKANJA

Fekalna kanalizacija hiše bo speljana v neprepustno MČN na prazenje (PRILOGA 1). Meteorne vode s povoznih površin se bodo preko peskolova in lovilca olj odvajale v ponikovalnico (PRILOGA 1).

Meteorne vode s strešnih površin se bodo zbirale v zbiralniku deževnice, morebitni višek se odvaja v ponikovalnico (PRILOGA 1).

Ponikovalnice se vkoplje v površinsko preperel apnenec, koeficient propustnosti k ocenujem na 1×10^{-4} m/s, na to vrednost se dimenzionira ponikovalnice.

Ker apnenec z globino postaja kompaktnejši, se izvede ponikovalno polje ali jarek v vršni coni. Priporočam uporabo ponikovalnih tunelov ali komor.

Priporočam pregled geomehanika, po potrebi se izvede nalivalni preiskus.

4. ERODIBILNOST TERENA

Teren je poraščen z travo in redkimi drevesi (slika 9), tako da ni erozijsko ogrožen. Na pobočju nad zidanico ni vidnih sledov erozije (slika 10). Nad lokacijo je asfaltna cesta, ki odvede meteornne vode mimo območja (slika 1).

slika 9



slika 10

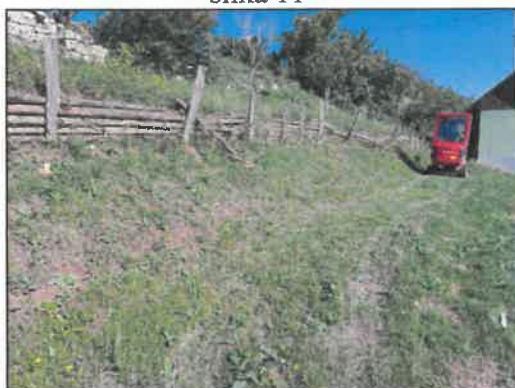


Sveže odkopne površine do naklona 60° se humuzira in zatravi. Za večje nagibe se uporabi sidrane geotekstilne mreže ali satovje, ki bodo zadrževale humozno zemljino. Nad objektom bo erozijo preperečevala kamnita zložba.

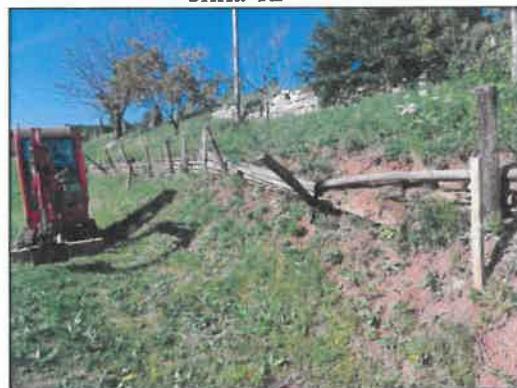
5. STABILNOST TERENA IN OBJEKTA

Na področju gradnje so izvedene terese, ki pa so nestabilne. Apnenec je plitvo pod površjem, nestabilen je zunanji nasuti rob, ki se mestoma zarušuje (slika 11 in 12). Nad objektom je potrebno izvesti kamnito zložbo, ki bo stabilizirala pobočje

slika 11



slika 12



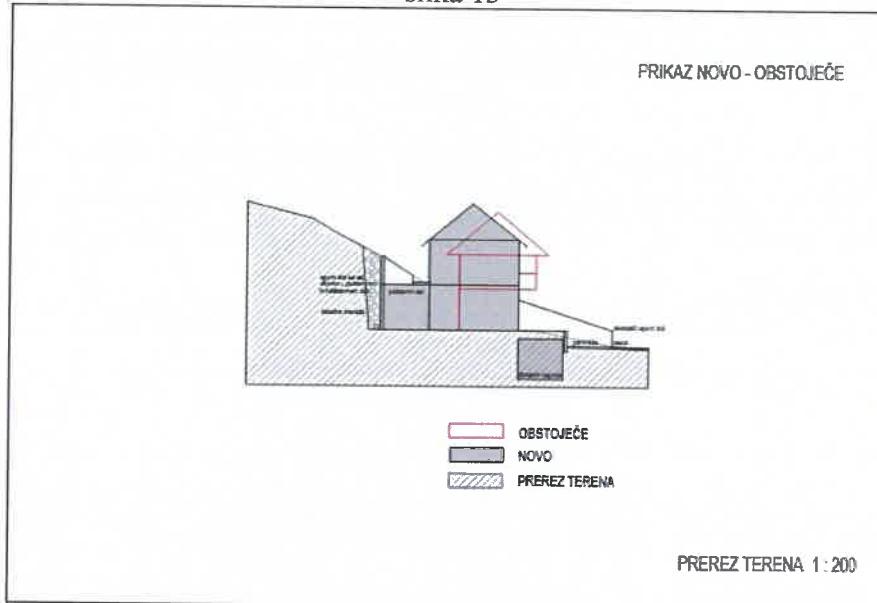
Kamnito zložbo se izvede z AB temeljem direktno na hribinski osnovi apnenca. Na nivoju temeljnih tal se izvede zaledno drenažo.

Zaradi vpadanja hribinske podlage apnenca je potrebno dozidavo temeljiti na stopničastih pasovnih temeljih. Temelji morajo biti na apnenu. Tako izvedeno temeljenje bo stabilno in nepodajno. V fazi PZI se izvede natančno dimenzioniranje temeljev dozidave in sanacije obstoječih temeljev zidanice.

Kletna etaža bo pretežno vkopana, zato je potrebno izvesti dozidavo objekta v AB izvedbi in jo dimenzionirati na zaledni pritisk pobočja (slika 13).

Na nivoju temeljnih tal se izvede zaledno drenažo.

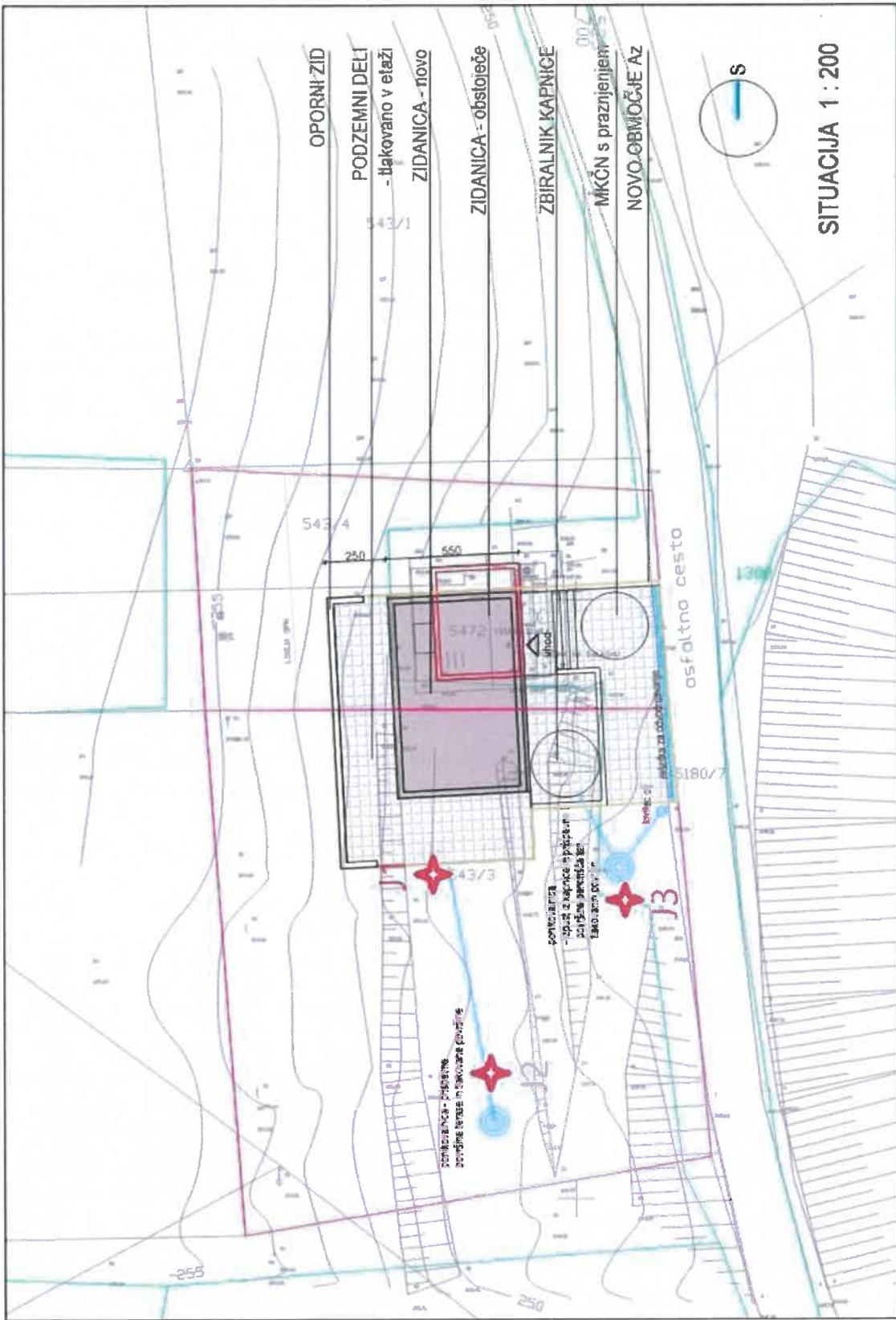
slika 13



Zaradi strmega pobočja nad objektom, priporočam najprej izvedbo dozidave. Ko je ta izvedena in zasuta, se izvede dozidava in sanacija stare zidanice.

Pri tako izvedenem temeljenju in zaščiti brežine bosta objekt in okolica stabilna.

PRILOGA 1 – SITUACIJA



PRILOGA 2 – KARTA PROJEKTNEGA POSPEŠKA TAL

