



Bashkia Malesia e Madhe

Raport Toporafik

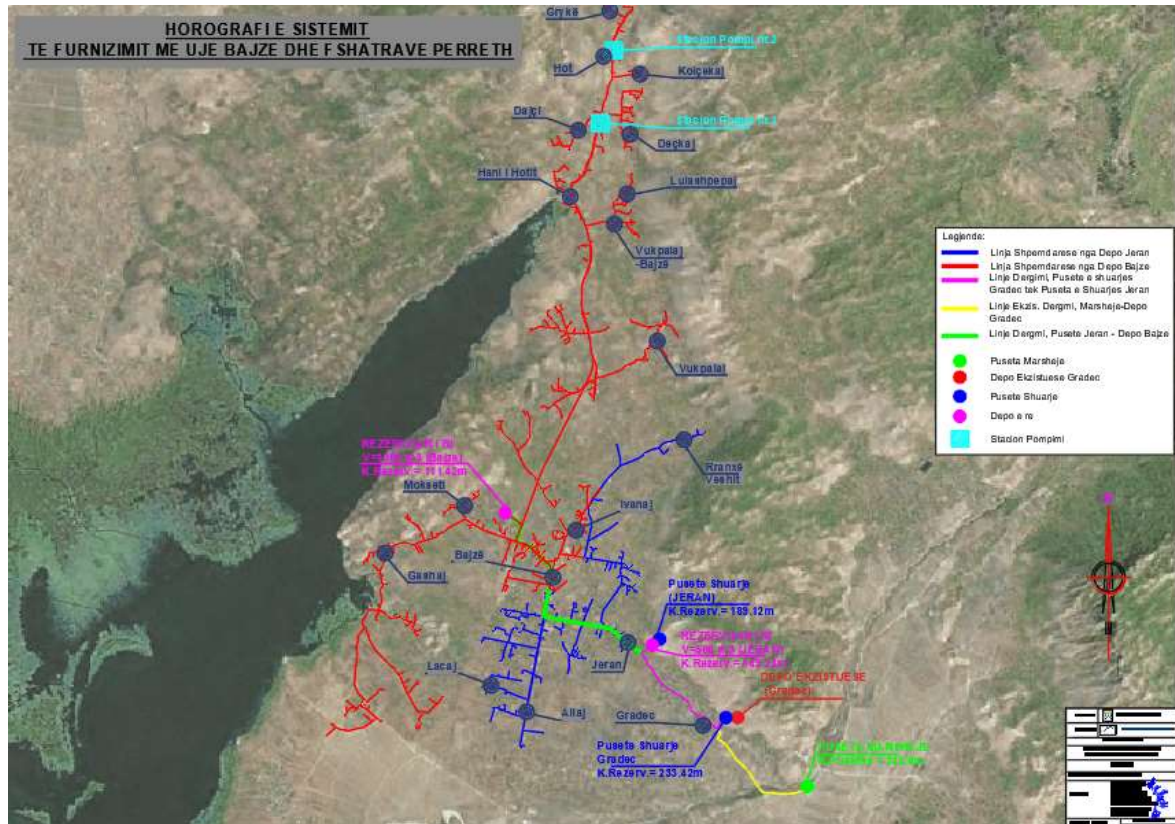
Objekti: *“NDERTIM I UJESJELLESIT TE BAJZES DHE FSHATRAVE PERRETH” LOTI II, BASHKIA MALESI E MADHE*”

1.1. RAPORTI TOPOGRAFIK

Projekti: **NDERTIMI I UJESJELLESIT BAJZE DHE FSHATRAVE PERRETH**

Pozicioni gjeografik

Qyteti Bjazes Shkodres, buze liqenit dhe ne rrugen per ne Hanin te Hotit.



“Pozicioni Gjeografik”

1.1.1. Metodologjia dhe Instrumentat

Zgjedhja e instrumentave dhe aparaturave

Duke njohur tashme karakteristikat e zones ku do te ndertohet , e cila ne teresine e saj eshte zone me dendesi urbane te ulet por me vizualitet te kufizuar. Grupi topografik zgjodhi dhe operoi ne terren me GPS Top Con GR3, si per ndertimin e rrjetit mbeshtetes dhe kompletimin e detajeve te relievit .

Parametrat teknik te ketyre instrumentave, se bashku me kompatibilitetin e perpunimit te te dhenave ne programet kompjuterike si edhe metodika e matjes, garantojne saktesine e kerkuar nga parametrat teknike te projektimit dhe te zbatimit.

Sistemi i Referimit, ne plan dhe ne lartesi, duke respektuar standartet ne fuqi, eshte zgjedhur Sistemi Shteteror i Pozicionimit ALPOS kurse si sistem koordinativ eshte zgjedhur sistemi UTM 34-N Global (WGS 84).

GR-3



Sokkia SRX3



GETAC Data Collector



Per realizimin e ketij procesi u perdor Instrumenti mates gjeodezik Total Stacion (Sokkia) dhe GPS: TopCon GR-3 me parameter saktessie te tilla si:

ne matjen e distancave

Top Con GR-3

Nga 2 deri ne 200m	+/- (1.5mm+3ppm)
mbi 200m	+/- (3mm +3ppm)

Ne keto instrumenta jane te instaluar dhe programe perkatese te cilat do te bejne te mundur proceset e kompesimit te poligonit te perftuar nga matjet

Gabimi gjatesor ne poligonometrine qe do te perftohet eshte:

$$T_L = (0.05\sqrt{L} + 0.05 \times L + 0.4) \text{m},$$

ku L=gjatesia e poligonit ne km

Ky gabim i shprehur ne gabime gjatesore dhe terthore do te jete si me poshte:

$$F_L = \pm(0.03\sqrt{n}+0.01n+0.10)$$

$$F_Q = \pm(m\beta L \sqrt{n/12}+0.10)$$

Ku n = numri i kendeve horizontale

L = gjatesia e poligonit ne km

$m\beta$ = gabimi i matjes se kendeve horizontal

Saktesia ne percaktimine kuotave ndermjet pikave poligonale eshte percaktuar si me poshte:

$$F_H = \pm(M \cdot 1\text{km} \sqrt{L} + 0.03)$$

Kuotat e pikave poligonale do te llogariten ne baze te matjeve qe do te kryehen me sistem satelitor duke u mbeshtetur ne sistemin shteteror te pozicionimit.

1.1.2. Ndertimi i rrjetit mbeshtetes ne terren

Pozicionet e pikave mbeshtetese u zgjedhen pervec kriterit teknik , (ne vende te hapura dhe me shikim hapsinor te kenaqshem dhe gjatesi te pranueshme) u tregua kujdes edhe zgjedhjen e pozicioneve sipas mundesise locale dhe lehtesisht te identifikueshme si dhe strukturave te qendrueshme, kryesisht bordure trotuari, sheshe betoni , duke u fiksuar me gozhde betoni. Ne vendet me pak te sigurta fiksimi i poligonaleve do te realizohej me shufra hekuri te ngulura ne toke 30-40 cm

Skema e rrjetit mbeshtetes (Poligonometria)

Ne Ndertimin e rrjetit te pikave te poligonometrise eshte mbajtur ne konsiderate edhe sherbimi qe do realizojne keto pika gjate zbatimit te punimeve si referenca mbeshtetese per zbatimin e punimeve

Rrjeti mbeshtetes per vete shtrirjen pergjate nje segmenti rrugor , konfiguron skemen e poligonit te hapur. Poligonometria u mat me metodiken vajtje ardhje Perfundimet e ketyre matjeve rezultuan brenda saktetise se garantuar ,DHE SAKTESUAM KOORDINATAT PERFUNDIMTARE TE PIKAVE TE RRJETIT MBESHTETES MBAS PERFUNDIMIT TE MATJEVE NE POLIGONOMETRI KALUAM NE RLEVIMIN E ZONES.

“InfraKonsult” shpk
Drejtues Ligjor
Ing. Redi Struga

