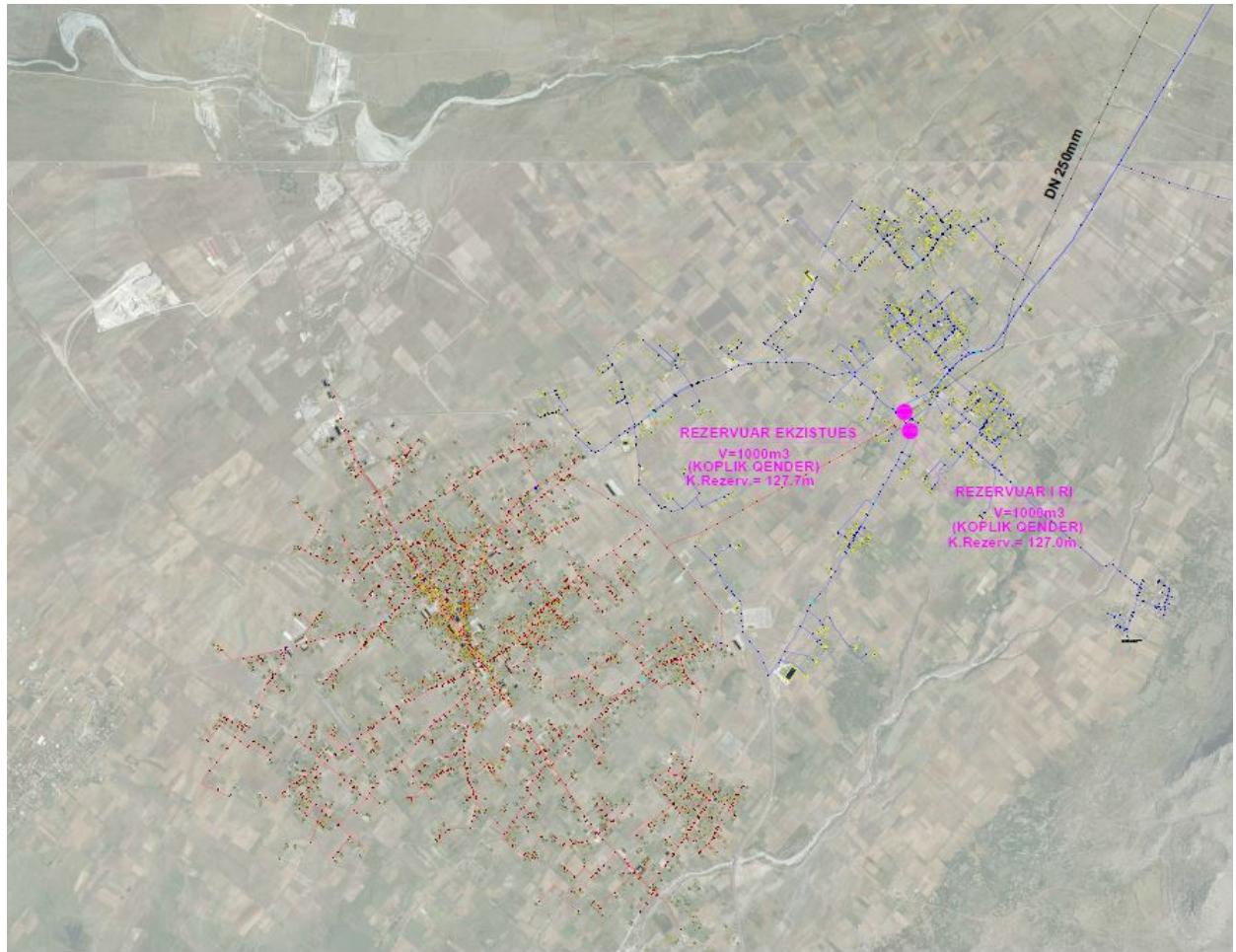


## 1.1. RAPORTI TOPOGRAFIK

**Projekti: NDERTIMI I RRJETIT SHPERNDARES TE UJESJELLESIT TE QYTETIT KOPLIK DHE I FSHATIT KOPLIK I SIPERM**

### Pozicioni gjeografik

Qyteti Koplikut dhe Koplikut te Siperm ndodhet ne veri te Shqiperise ne veri te Shkodres, buze liqenit dhe ne rrugen per ne Hanin te Hotit.



*“Pozicioni Gjeografik”*

#### 1.1.1. Metodeologjia dhe Instrumentat

## Zgjedhja e instrumentave dhe aparaturave

Duke njojur 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 reliefit .

Parametrat teknik te ketyre instrumentave, se bashku me kompatibilitetin e perpunimit te te dhenave ne programet kompjuterike si edhe metodika e matjes, garantojnë sakesine 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 sakesie te tilla si:

ne matjen e distancave

Top Con GR-3

$$\begin{array}{ll} \text{Nga 2 deri ne 200m} & +/- (1.5mm + 3ppm) \\ \text{mbi 200m} & +/- (3mm + 3ppm) \end{array}$$

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

Gabimi gjatesor ne poligonometrine qe do te perfthohet eshte:

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

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:

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

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 zgjodhen pervec kriterit teknik , (ne vende te hapura dhe me shikim hapsinor te kenaqshem dhe gjatesi te pranueshme) u tregua kujdes edhe zgjedhjen e pozacioneve sipas mundesise locale dhe lehtesisht te identifikueshme si dhe strukturave te qendrueshme, kryesish 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 referencia 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 saktesise se garantuar ,DHE SAKTESUAM KOORDINATAT PERFUNDIMTARE TE PIKAVE TE RRJETIT MBESHTETES MBAS PERFUNDIMIT TE MATJEVE NE POLIGONOMETRI KALUAM NE RLEVIMIN E ZONES.

**Poligonometria perbehet gjithsej nga 10 pika referuese nga te cilat dy jane pika baze (BM 10 dhe Bm 11) dhe te tjerat poligone pune. Pavaresisht nga cilesimi i tyre te gjitha pikat garantojne saktesine :**

Horizontal	±5 mm + 0.5 ppm RMS
Vertical	±5 mm + 1 ppm RMS

**“Infrakonsult” shpk**  
**Drejtues Ligjor**  
**Ing. Redi Struga**

