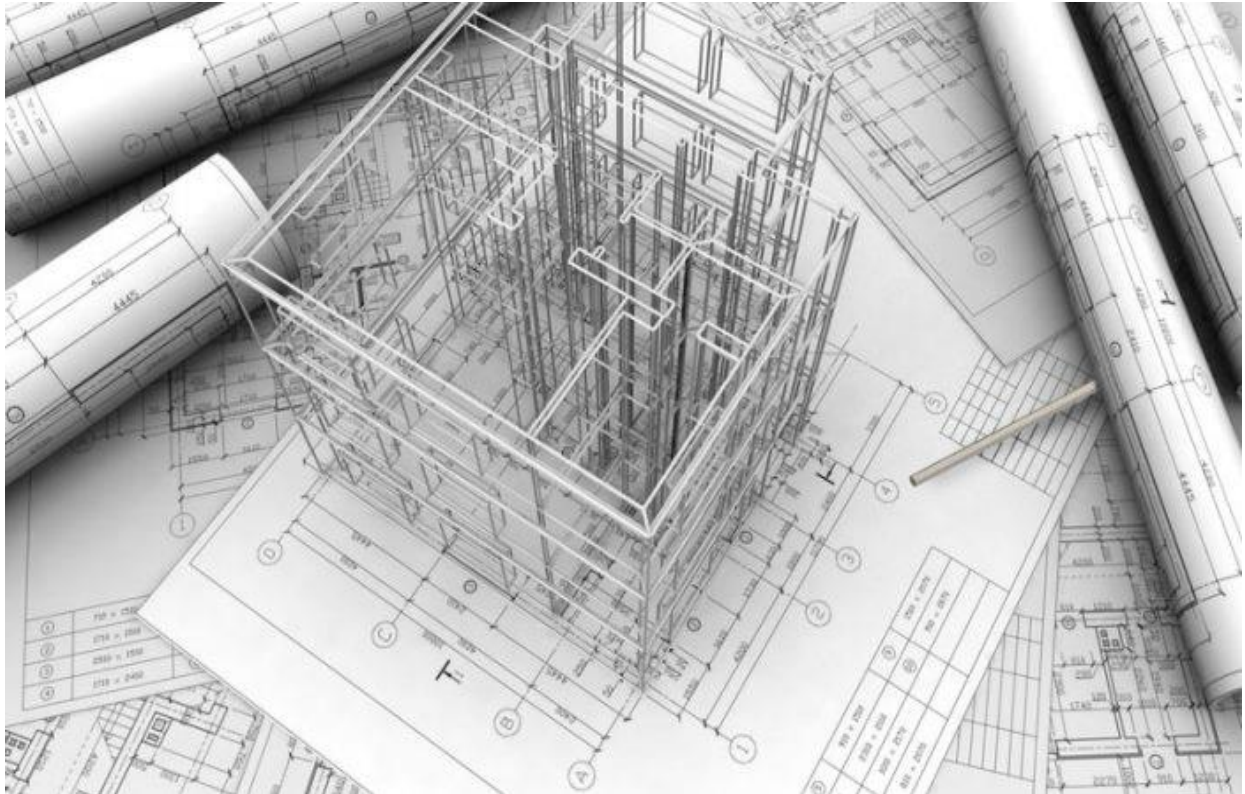


# عملیات نقشه برداری معماری



مدرس:

**دکتر عفتی**

استادیار، گروه مهندسی عمران (راه‌وترابری)، دانشکده فنی دانشگاه گیلان

**Dr Meysam Effati**

Ph.D. in Geospatial Information Systems (GIS)

Assistant Professor, Department of Civil Engineering, Faculty of Engineering

The University of Guilan, Iran

Email: Meysameffati@guilan.ac.ir

مهر ۱۳۹۸

دانشکده هنر و معماری - دانشگاه گیلان

گروه معماری



## هدف از پروژه عملی نقشه برداری

ایجاد یک پلیگون ۳ ضلعی با میخ های چوبی یا فلزی در محوطه دانشگاه، مترکشی طول ها، تراز یابی خطی اضلاع، برداشت استادیمتری طولها و قرائت زوایا (بدون کوپل)، محاسبه مختصات رئوس، و برداشت تاکتومتری گوشه های ساختمان معماری (حداقل ۵ نقطه) و ترسیم آن با استفاده از مختصات رئوس پلیگون در نرم افزار AutoCAD یا Civil3D می باشد.

کار تشویقی: پیاده سازی یک ساختمان کوچک طراحی شده در نقشه سایت با استفاده از طول و زاویه

## زمانبندی تحویل گزارشات

تحویل از طریق ایمیل به استاد و تحویل پرینت به TA صورت گیرد.

فاز پروژه	زمان تحویل
صفر	۳۰ مهر
یک	۱۸ آبان
دو	۲ آذر
سه	۱۶ آذر

## فاز صفر: ایجاد پلیگون و مترکشی

- یک پلیگون ۳ ضلعی در محوطه دانشگاه (بین فنی و معماری) ایجاد کرده و رئوس آن را با میخ چوبی یا فولادی طوری مشخص نمایید که رئوس به هم دید داشته باشند و میخ‌ها در طی انجام پروژه تخریب و جابه‌جا نگردند.
- برای هر راس دو نقطه رفرنس ثابت بگیرید و فواصل هر راس تا رفرنس را مترکشی و در کروکی یادداشت کنید.
  - می‌توانید از میخ فولادی در سایزهای مختلف و رنگ آمیزی رئوس پیمایش با اسپری استفاده کنید.
  - حداقل فاصله رئوس ۳۰ متر و حداکثر ۵۰ متر می‌باشد.
  - فاصله بین هر دو راس را در چند دهانه (که با ژالن از هم جدا شده‌اند) به روش استاندارد مترکشی کرده و بر روی کروکی یادداشت کنید.
  - جهت شمال را با قطب نما و عوارض اطراف را روی کروکی مشخص کنید.
  - کروکی ترسیمی پس از تایید استاد راهنما همواره در پروژه عملی به همراه داشته باشید.

### تجهیزات موردنیاز

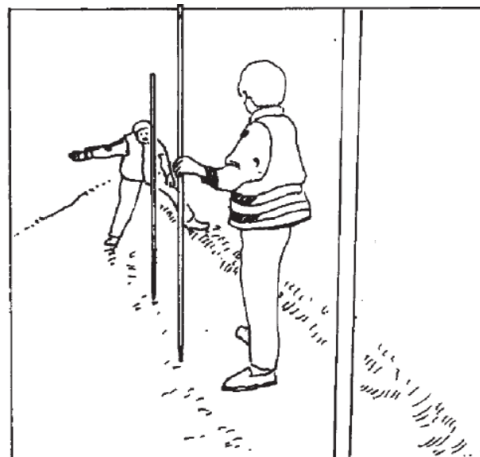
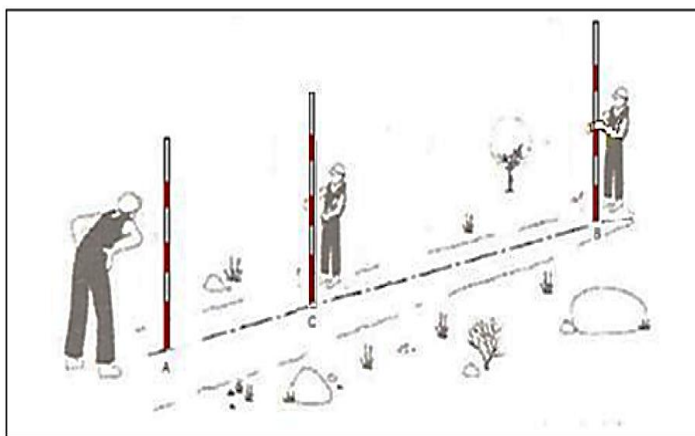
۱. متر فلزی یا پارچه‌ای
۲. میخ چوبی ۱۰ عدد
۳. میخ فولادی در ۳ سایز هر کدام ۵ عدد
۴. ژالن ۴ عدد
۵. یک اسپری رنگی با رنگ متفاوت از گروه‌های دیگر
۶. قطب نما

### طریقه صحیح مترکشی

۱. امتدادگذاری: فاصله‌های زیاد را به وسیله متر نمی‌توان یکباره اندازه گرفت لذا با بکار بردن ژالن آنها را به دهانه‌های کوچکتر تقسیم میکنیم.
۲. کشیدن متر
۳. شاقولی کردن
۴. قرائت متر
۵. یادداشت

### روش امتداد گذاری

یک ژالن در نقطه‌ی A مستقر می‌نماییم. نوک ژالن را روی نقطه‌ی A قرار داده به کمک یک تراز نبشی ژالن را در وضعیت قائم نگه می‌داریم. ژالن دیگری را در نقطه‌ی B به همین طریق مستقر می‌نماییم. اکنون عامل امتدادگذاری در فاصله‌ی تقریبی دو تا سه قدمی یکی از ژالن‌ها مثلاً ژالن A قرار می‌گیرد و یک نفر ژالن‌گیر در نقطه‌ی فرضی بین دو نقطه A و B و در امتداد آن مستقر می‌شود و با دستورات عامل، جابه‌جا می‌شود تا دقیقاً در امتداد AB قرار بگیرد.



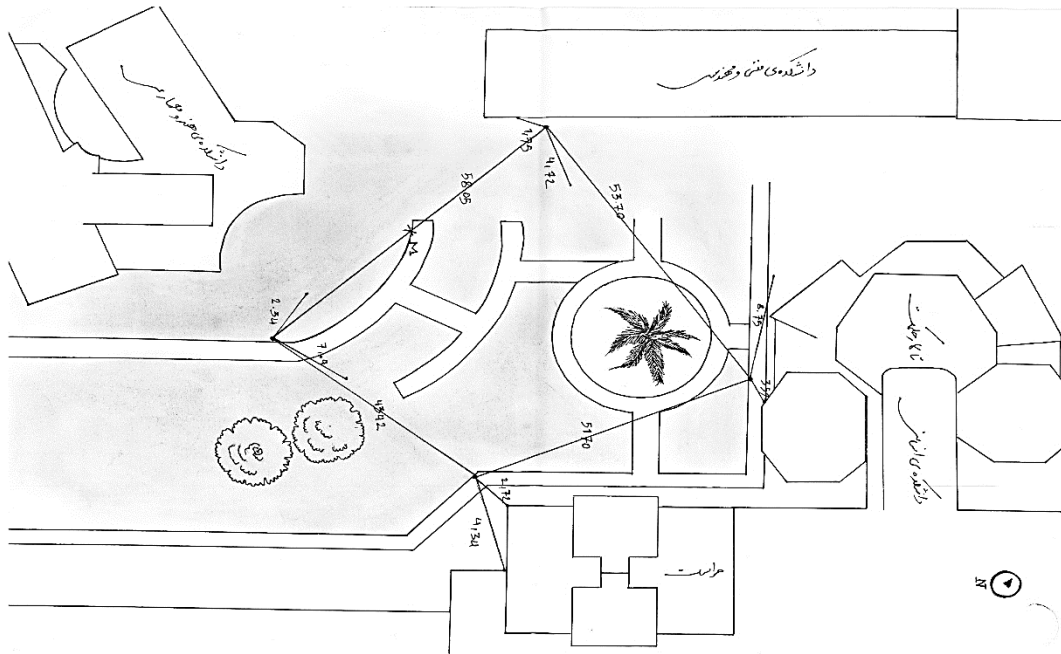
شکل (۲) - امتدادگذاری

### نکات مهم در مترکشی

- از سالم و کامل بودن متر و تجهیزات جانبی اطمینان حاصل کنید.
- متر باید بصورت افقی در بین دو نقطه کشیده شود.
- یک سمت متر بر حسب متر و سانتیمتر و طرف دیگر بر حسب فوت و اینچ تقسیم بندی شده است، در هنگام اندازه گیری دقت شود که بر حسب متر اندازه گیری و یادداشت شود.
- نقطه صفر هر متر متفاوت است و ممکن است در ابتدای متر نباشد لذا دقت شود که صفر متر اشتباه در نظر گرفته نشود.
- در هنگام مترکشی، متر بدون پیچ خوردگی و کاملاً کشیده و بدون شنت (شکم دادن متر) باشد.
- در هنگام قرائت متر و همچنین حین نوشتن آن، دقت شود اعداد، اشتباه قرائت و نوشته نشود.

تذکر: ماشین حساب و کپی کروکی را سرگروه همواره همراه خود داشته باشد.

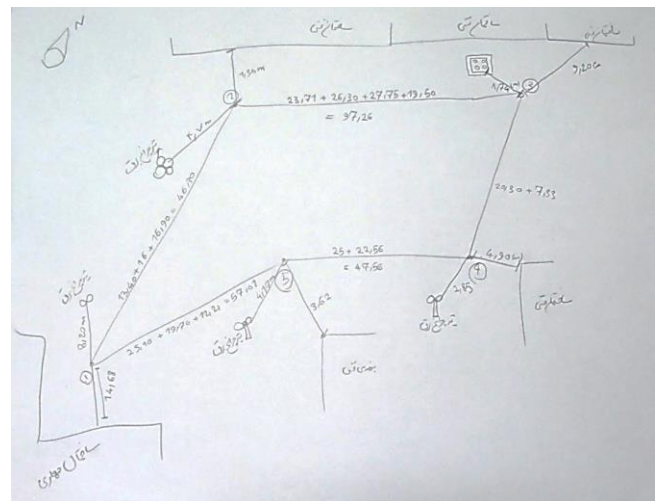
گزارش فاز صفر پروژه عملی: ضمن توضیح روند انجام کار در یک فایل WORD با عکس از مراحل انجام کار، رنوس و رفرنس ها، کروکی دقیق را در یک برگه A3 تحویل دهید.



شکل ۳- کروکی دستی



شکل ۵- نقشه گوگل پلیگون

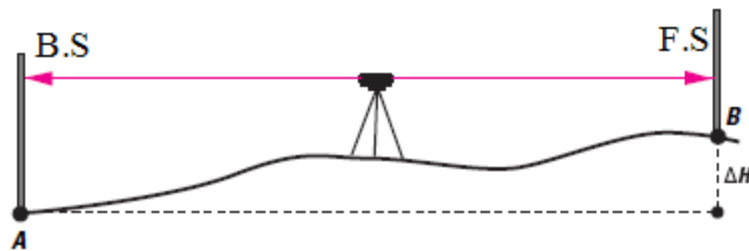


شکل ۴- کروکی دستی

# فاز ۱: تراز یابی

ترازیابی عبارت است از تعیین اختلاف ارتفاع نقاط نسبت به یکدیگر. مقصود از تراز یابی تعیین اختلاف ارتفاع بین دو نقطه می باشد که اگر ارتفاع یکی از این دو نقطه معلوم باشد می توان ارتفاع نقطه دیگر را محاسبه نمود. ارتفاع نقطه شروع تراز یابی (راس A) را ۱۰۰ در نظر بگیرید. قرائت عقب Bs و قرائت جلو Fs خواهد بود.

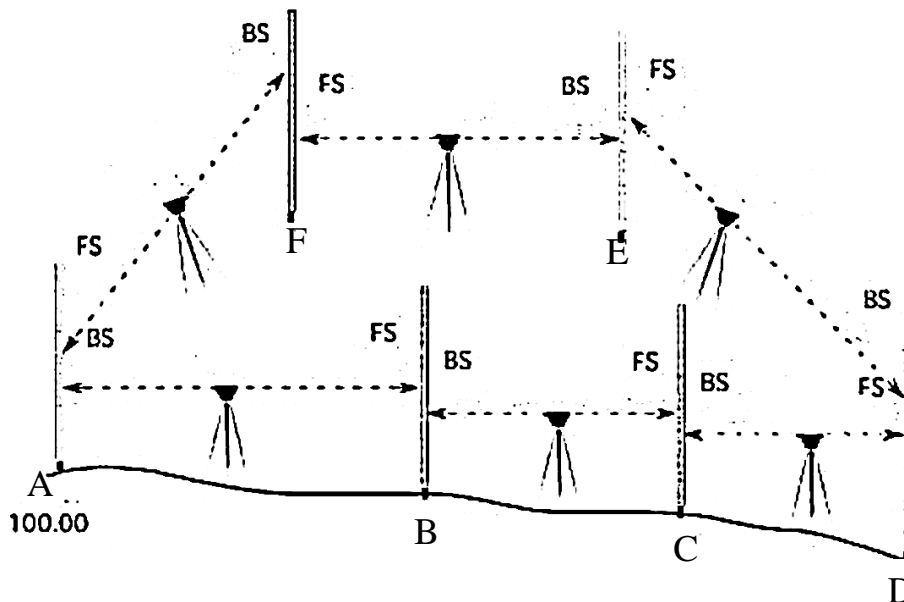
اختلاف ارتفاع  $Bs-Fs$



شکل ۶- تراز یابی مستقیم

## تجهیزات مورد نیاز

۱. دوربین نیوو
۲. شاخص ۲ عدد
۳. تراز دستی (به منظور تراز کردن میر)
۴. سه پایه
۵. متر

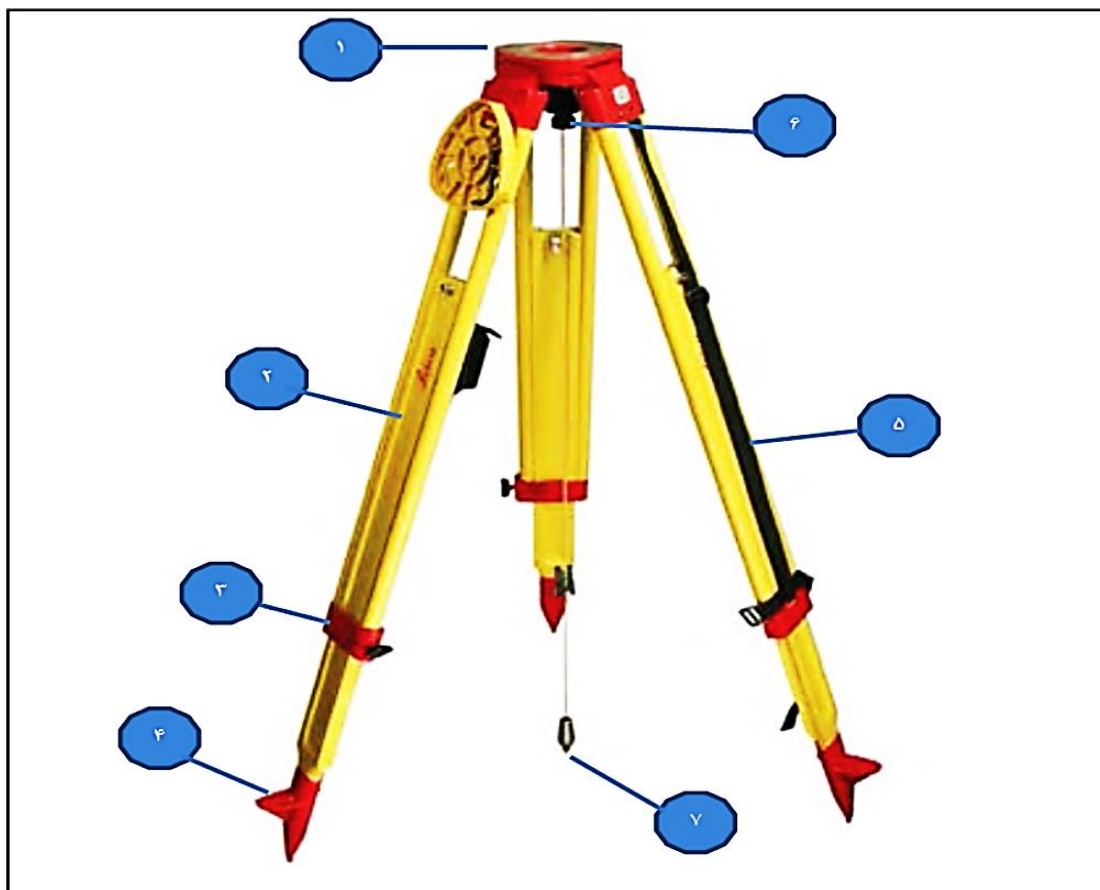


شکل ۷- تراز یابی بسته



دوربین به وسیله این صفحه بر روی سه پایه نصب می شود.	صفحه استقرار	۱
سه عدد پیچ که به وسیله آنها تنظیمات مربوط به تراز دوربین بر روی سه پایه انجام می شود.	پیچ های تراز دوربین	۲
به کمک این صفحه می توان میزان زاویه چرخش دوربین را به صورت چشمی تعیین نمود.	صفحه مدرج	۳
به کمک این پیچ زاویه افقی دوربین را به آرامی حرکت داده و تعیین می کنند.	پیچ حرکت کند زاویه	۴
نشان دهنده تراز بودن دوربین در محل استقرار است.	تراز کروی	۵
در صورت واضح نبودن تصویر مشاهده شده در دوربین به کمک این پیچ وضوح تصویر تنظیم می شود.	پیچ وضوح تصویر	۶
به کمک این ابزار می توان قبل از اندازه گیری، قراول روی حدودی به سمت ژالون یا میر را انجام داد.	آلیداد دوربین	۷
نقشه بردار می تواند با قرار دادن یکی از چشم های خود در مقابل آن قرائت های لازم را انجام دهد. در داخل عدسی دوربین جهت اندازه گیری دقیق تارهایی به نام تارهای رتیکول قرار داد که به کمک این پیچ می توان تنظیمات لازم بر روی تارهای رتیکول را انجام داد.	عدسی چشمی و پیچ تنظیم تارهای رتیکول	۸
به کمک این عدسی دوربین بزرگنمایی لازم جهت مشاهده و قرائت دقیق اعداد روی میر و اجسام انجام می شود.	عدسی شیئی دوربین	۹
انعکاسی از تراز کروی نشان می دهد تا در میدان دید نقشه بردار قرار گیرد.	آیینه تراز کروی	۱۰



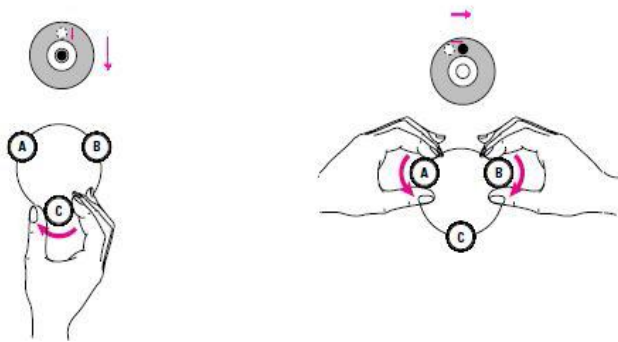


۱	صفحه استقرار دوربین	این صفحه نگهدارنده دوربین نقشه برداری است و دوربین به وسیله پیچی که در زیر آن قرار گرفته به دوربین متصل می شود.
۲	پایه های تلسکوپی	این پایه ها ، قابلیت تنظیم ارتفاع به سه پایه را می دهند.
۳	قفل های پایه تلسکوپی دوربین	به کمک این قفل ها پایه های تلسکوپی در محل مورد نظر ثابت می شود.
۴	پدال پایه های دوربین	در قسمت انتهایی، سه پایه دارای قسمت فلزی نوک تیز است که به کمک این پدال ها و با فشار پا در زمین محکم می شود.
۵	بندهای حمل پایه	پس از جمع کردن پایه ها می توان به کمک این بندها سه پایه را حمل کرد.
۶	پیچ اتصال پایه به دوربین	به کمک این پیچ دوربین به پایه متصل و محکم می شود.
۷	شاقول	به کمک امتداد شاقول، مرکز پایه های دوربین دقیقا بر روی نقطه ایستگاه نقشه برداری قرار می گیرد.

## روش انجام تراز یابی

ابتدا سه پایه را در محلی بین دو نقطه‌ای که می‌خواهید اختلاف ارتفاعشان را تعیین کنید قرار دهید، پیچ‌های تعبیه شده روی آن را باز کرده، اندازه پایه را متناسب با قد کوتاهترین شخص گروه تنظیم کرده و مجدداً پیچ‌ها را ببندید. بهتر است صفحه محل قرار گیری دوربین بر روی سه پایه، تراز و افقی باشد تا تراز کردن دوربین با سرعت بیشتری صورت گیرد.

دوربین را روی سه پایه قرار داده و پیچ اتصال سه پایه به دوربین را ببندید. پایه‌ها می‌بایست کاملاً در زمین محکم باشد، تا در هنگام نقشه برداری جابه‌جا نشود و یا دوربین به زمین نیفتد. با استفاده از سه پیچ تنظیم تراز



شکل ۸- تنظیم تراز کروی

کروی، حباب تراز را به وسط هدایت کنید. به این صورت که راستای دوربین را در راستای دو پیچ تراز قرار داده و همزمان با دو دست دو پیچ تراز را به سمت داخل یا خارج بچرخانید تا حباب به سمت پیچ سوم حرکت کند، سپس پیچ سوم را تنظیم کنید تا زمانی که حباب دقیقاً در مرکز قرار گیرد. برای اطمینان از تراز شدن باید این کار را در دو راستای دیگر تکرار نمایید.

از نقطه ۱ شروع کرده و شاخص را روی این نقطه قائم نمایید. دوربین را مابین نقطه ۱ و ۲ تراز نمایید و با دوربین نقطه نشانه روی کنید عدد خوانده شده قرائت عقب نقطه ۱ می‌باشد در جدول تراز یابی با خودکار آبی بر حسب میلی متر یادداشت نمایید. شاخص را به نقطه ۲ برده و دوربین را به سمت آن برگردانید. عدد خوانده شده قرائت جلو نقطه ۲ می‌باشد. سپس دوربین را بین دو نقطه ۲ و ۳ و سایر نقاط قرار داده و به همین ترتیب ارتفاع آنها را اندازه گیری کنید و قرائت‌ها را در فرم قرائت تراز یابی یادداشت نمایید تا مجدد به نقطه ۱ برسید (ترازیابی بسته).

نقطه	BS	FS	اختلاف ارتفاع		ارتفاع	نصب	نصب شده	ملاحظات
			+	-				
1	1382				100.00			
AP <sub>1</sub>	1282	1450		68	99.932			
2	1116	1266	17		99.949			
3	0960	1514		398	99.551			
4	1534	1008		48	99.503			
AP <sub>2</sub>	1320	1391	143		99.646			
1		0968	352		99.998			

شکل ۹- نمونه فرم قرائت تراز یابی

**نکته:** در نقشه برداری و مخصوصاً در کارهای ترازیبی که اختلاف ارتفاع بین نقاط را تعیین می کنند از شاخص مدرج استفاده می شود و آن خط کش بزرگ‌گیت که طول آن ۴ متر و عرض آن حدود ۱۵ سانتی متر و ضخامت آن ۲ تا ۳ سانتیمتر می باشد. چون حمل شاخص ۴ متری مشکل است معمولاً تاشونده بوده و از ۲ تکه که روی هم لولا شده‌اند تشکیل می‌شود. درجات شاخص هر ۱۰ سانتیمتر به ۱۰ سانتیمتر روی آن نوشته شده و برای هر متر طول یک علامت یا عدد نیز ذکر شده است. در پشت شاخص ۲ دستگیره برای نگهداشتن آن نصب شده و برای آنکه شاخصدار، شاخص را به طور قائم نگهدارد تراز کوچک کرووی به آن متصل می کنند.

### محاسبات مربوطه

پس از محاسبه‌ی اختلاف ارتفاع نقاط مطابق جدول زیر، به محاسبه‌ی خطای بست ترازیبی می‌پردازیم.

$$\Delta H = BS - FS$$

شماره نقاط	قرائت عقب (mm)	قرائت جلو (mm)	اختلاف ارتفاع (mm)	ارتفاع نقاط (m)
A	B. S <sub>A</sub>			H <sub>A</sub> (ارتفاع نقطه A معلوم است)
1	B. S <sub>1</sub>	F. S <sub>1</sub>	B. S <sub>A</sub> - F. S <sub>1</sub>	H <sub>1</sub> = H <sub>A</sub> + ΔH <sub>A1</sub>
2	B. S <sub>2</sub>	F. S <sub>2</sub>	B. S <sub>1</sub> - F. S <sub>2</sub>	H <sub>2</sub> = H <sub>1</sub> + ΔH <sub>12</sub>
3	B. S <sub>3</sub>	F. S <sub>3</sub>	B. S <sub>2</sub> - F. S <sub>3</sub>	H <sub>3</sub> = H <sub>2</sub> + ΔH <sub>23</sub>
4	B. S <sub>4</sub>	F. S <sub>4</sub>	B. S <sub>3</sub> - F. S <sub>4</sub>	H <sub>4</sub> = H <sub>3</sub> + ΔH <sub>34</sub>
5	B. S <sub>5</sub>	F. S <sub>5</sub>	B. S <sub>4</sub> - F. S <sub>5</sub>	H <sub>5</sub> = H <sub>4</sub> + ΔH <sub>45</sub>
A		F. S <sub>A</sub>	B. S <sub>5</sub> - F. S <sub>A</sub>	H' <sub>A</sub> = H <sub>5</sub> + ΔH <sub>5A</sub>

### کنترل عملیات ترازیبی

به منظور کاهش خطاهای تصادفی، کنترل عملیات در ترازیبی ضروری است. خطای ترازیبی ( $f$ ) را از رابطه‌ی زیر محاسبه کنید و با خطای مجاز ( $\epsilon$ ) مقایسه نمایید اگر این خطا از خطای مجاز بیشتر نباشد بایستی آن را بین ارتفاعهای بدست آمده از ترازیبی سرشکنی کرد در غیراینصورت عملیات ترازیبی باید تکرار شود.

$$\epsilon = 25(\text{mm})\sqrt{L(\text{km})}$$

$$f = \sum Bs - \sum Fs$$

اگر  $f < \epsilon$  تعدیل خطا و سرشکنی انجام داده و سپس ارتفاع نهایی رئوس را بدست آورید.

## سرشکنی خطا

چنانچه خطای بست ترازیبی  $f$  از حد مجاز بیشتر نباشد آنرا به تعداد ایستگاه تقسیم میکنیم در اینصورت سهم هر ایستگاه مشخص می شود. مقدار تصحیح را به روش زیر میتوان وارد نمود:

- به هریک از  $\Delta H$  ها مقدار تصحیحی برابر  $C = \frac{-f}{N}$  وارد شود. (N تعداد کل ایستگاهها)
- به ارتفاع کلیه نقاط به غیر نقاطی که ارتفاع آنها معلوم است ، تصحیحی برابر  $n \times C$  وارد شود که در آن n شماره ایستگاه می باشد.

نکته: نقطه ۱ به عنوان بنچ مارک و ارتفاع آنرا ۱۰۰ متر در نظر بگیرید.

نقاط	BS	FS	اختلاف ارتفاع		ارتفاع	تصحیح	ارتفاع تصحیح شده	ملاحظات
			+	-				
1	1382				100.00	$0.33 \times 10^{-5}$	100.00	
$\mu P_1$	1282	1450		68	99.932	$1.33 \times 10^{-5}$	99.932	
2	1116	1265	17		99.949	$2.33 \times 10^{-5}$	99.950	
3	0960	1514		398	99.551	$3.33 \times 10^{-5}$	99.552	
4	1534	1005		48	99.503	$4.33 \times 10^{-5}$	99.504	
$\mu P_2$	1320	1391	143		99.646	$5.33 \times 10^{-5}$	99.648	
1		0968	352		99.998	$6.33 \times 10^{-5}$	100.00	

شکل ۱۰- فرم نهایی ترازیبی

گزارش فاز یک پروژه عملی: ضمن بیان دستگاه ترازیب و توضیح روند انجام کار ترازیبی در یک فایل WORD با عکس از مراحل انجام کار، فرم های چرک نویس ترازیبی پر شده با خودکار آبی و محاسبات لازم برای محاسبه ارتفاع و خطای ترازیبی را تحویل دهید.

**مثال** - در یک ترازیبی بسته که از نقطه A شروع شده است قرائت شاخصها بشرح زیر میباشد. جدول ترازیبی را تنظیم کنید. خطای بست را بدست آورید و ارتفاع سرشکن شده نقاط را محاسبه کنید. ( ارتفاع نقطه A برابر ۱۰۰ متر و خطای بست را مجاز فرض کنید)

۲۰۱۵	۱۲۴۳	۱۵۳۸	۱۱۸۵	۱۴۶۹	<b>BS</b>
۱۲۵۶	۱۸۵۷	۱۴۸۴	۱۵۰۰	۱۳۵۱	<b>FS</b>

حل:

ایستگاه	قرائت عقب BS	قرائت جلو FS	اختلاف ارتفاع $\Delta H_{mm}$	ارتفاع H	تصحیح C	ارتفاع تصحیح شده H'
A	۱۴۶۹			۱۰۰	۰×۰/۰۰۰۴	۱۰۰
B	۱۱۸۵	۱۳۵۱	+۰/۱۱۸	۱۰۰/۱۱۸	۱×۰/۰۰۰۴	۱۰۰/۱۱۷۶
C	۱۵۳۸	۱۵۰۰	-۰/۳۱۵	۹۹/۸۰۳	۲×۰/۰۰۰۴	۹۹/۸۰۲۲
D	۱۲۴۳	۱۴۸۴	+۰/۰۵۴	۹۹/۸۵۷	۳×۰/۰۰۰۴	۹۹/۸۵۵۸
E	۲۰۱۵	۱۸۵۷	-۰/۶۱۴	۹۹/۲۴۳	۴×۰/۰۰۰۴	۹۹/۲۴۱۴
A		۱۲۵۶	+۰/۷۵۹	۱۰۰/۰۰۲	۵×۰/۰۰۰۴	۱۰۰
	$\Sigma=۷۴۵۰$	$\Sigma=۷۴۴۸$				

$$H_B = H_A + (BS)_A - (FS)_B = 100 + 1.469 - 1.351 = 100.118$$

$$H_C = H_B + (BS)_B - (FS)_C = 100.118 + 1.185 - 1.500 = 99.803$$

$$H_D = H_C + (BS)_C - (FS)_D = 99.803 + 1.538 - 1.484 = 99.857$$

$$H_E = H_D + (BS)_D - (FS)_E = 99.857 + 1.243 - 1.857 = 99.243$$

$$H_A = H_E + (BS)_E - (FS)_A = 99.243 + 2.015 - 1.256 = 100.002$$

$$\Delta H = f = \sum BS - \sum FS = 7450 - 7448 = 2 \text{ mm}$$

$$C = \frac{-f}{N} = \frac{-2}{5} = -0.4 \text{ mm} \rightarrow -0.4 \times 10^{-3} = 0.0004 \text{ m}$$

$$H'_B = 100.118 - 1 \times 0.0004 = 100.1176 \text{ m}$$

$$H'_C = 99.803 - 2 \times 0.0004 = 99.8022 \text{ m}$$

$$H'_D = 99.857 - 3 \times 0.0004 = 99.8558 \text{ m}$$

$$H'_E = 99.243 - 4 \times 0.0004 = 99.2414 \text{ m}$$

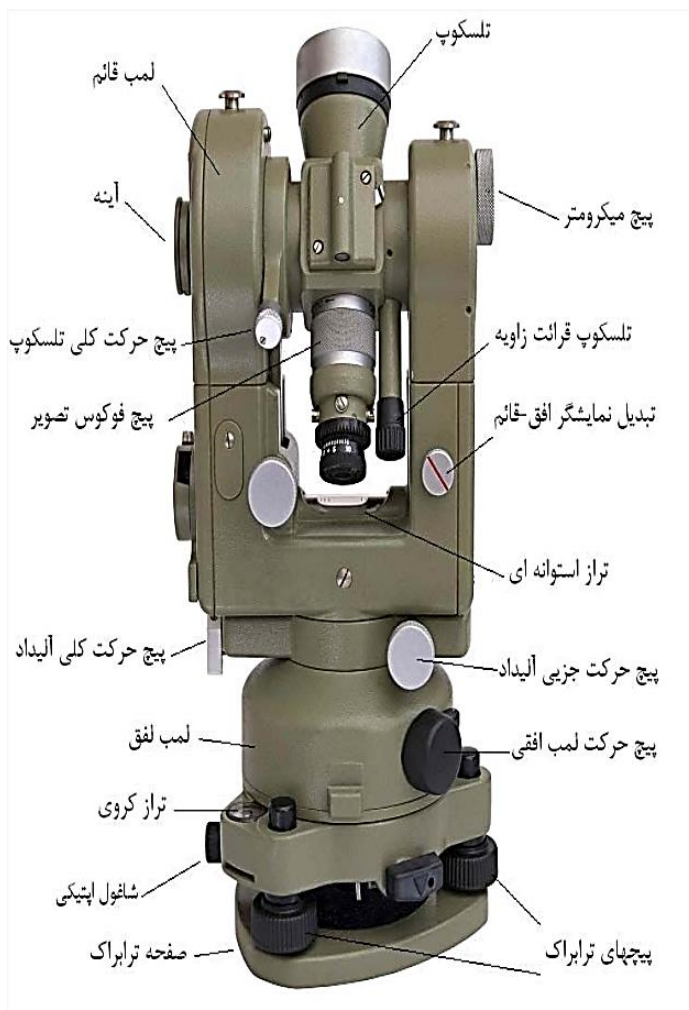
$$H'_A = 100.002 - 5 \times 0.0004 = 100$$

## فاز ۲: اندازه گیری زاویا و طول به روش تاکئومتری

هدف از انجام این فاز، بدست آوردن زوایای داخلی پلیگون به وسیله تئودولیت و نیز محاسبه مجدد طول اضلاع پلیگون به روش تاکئومتری می باشد.

### ۱- اندازه گیری زاویه

زاویه یاب (تئودولیت) دوربینی است که در نقشه برداری برای اندازه گیری زوایای افقی و قائم به کار می رود. تفاوت اصلی زاویه یاب با تراز یاب در این است که زاویه یاب را می توان در یک صفحه عمودی حول یک محور افقی، نیز چرخاند.



شکل ۱۱- اجزای تئودولیت

### تجهیزات مورد نیاز

۱. دوربین تئودولیت
۲. سه پایه
۳. ژالن
۴. تراز دستی
۵. میر (شاخص)
۶. متر

### آماده سازی دوربین تئودولیت

ابتدا سه پایه را بر روی رأس مورد نظر قرار دهید، پیچ های تعبیه شده روی آن را باز کرده، اندازه پایه را متناسب با قد کوتاهترین فرد گروه تنظیم کرده و مجدداً پیچ ها را ببندید. بهتر است صفحه محل قرار گیری دوربین بر روی سه پایه، تراز و افقی باشد.

دوربین را روی سه پایه قرار داده و پیچ اتصال سه پایه به دوربین را ببندید. یک پایه را در زمین محکم کرده و دو پایه دیگر را در دست گرفته و طوری حرکت دهید تا نقطه مورد نظر

در مرکز شاقول اپتیکی قرار گیرد (سانتراژ). سپس با کوتاه و بلند کردن ارتفاع پایه های سه پایه، تراز کروی را تنظیم نمایید. پس از آن تراز استوانه ای را تنظیم نمایید.

برای تنظیم تراز استوانه ای، آلیداد را در راستای دو پیچ تراز قرار داده و همزمان با دو دست دو پیچ تراز را به سمت داخل یا خارج بچرخانید تا حباب به سمت مرکز حرکت کند سپس آلیداد را مقابل پیچ سوم قرار داده و با پیچاندن پیچ سوم حباب را به مرکز هدایت کنید. برای اطمینان از تراز شدن راستاهای دیگر را کنترل نمایید. پس از تراز کردن مجدداً شاقول اپتیکی را کنترل نمایید در صورت جابجایی جزئی، میتوان با شل کردن پیچ اتصال تئودولیت به سه پایه و لغزاندن دوربین روی آن، دستگاه را سانتراژ کرد. لازم است دوباره تراز را کنترل نمایید.

## مراحل قرائت زاویه

- ۱- قرار دادن سه پایه و دوربین در تک تک رئوس پیمایش (مختصات فرضی (۱۰۰۰ و ۱۰۰۰))
- ۲- سانتراژ کردن
- ۳- تنظیم تراز کروی دستگاه با استفاده از سه پایه
- ۴- تنظیم تراز استوانه ای به کمک پیچ ها
- ۵- کنترل شاقول اپتیکی
- ۶- صفر-صفر دستگاه به شمال
- ۷- نشانه روی
- ۸- قرائت

تذکر: ارتفاع دوربین در هر ایستگاه اندازه گیری شود.

## خطای بست زاویه ای

وجود خطا باعث می شود بین مقادیر حاصل از اندازه گیری و مجموع زوایای داخلی یک  $n$  ضلعی اختلاف وجود داشته باشد. به تفاضل مجموع زوایای داخلی  $n$  ضلعی و مقادیر اندازه گیری شده خطای بست زاویه ای گویند. اگر خطای بست از حداکثر مقدار خطای بست مجاز تجاوز نکند می توان زوایا را سرشکنی نمود و به محاسبه ژیزمان پرداخت. اگر خطای بست از حداکثر مقدار مجاز تجاوز کند باید عملیات اندازه گیری زاویه، تکرار شود.

## محاسبه ی خطای زاویه یابی

۱. ابتدا مجموع زوایای پلیگون را از رابطه ی زیر به دست آورید

$$\sum_{i=1}^{n=3} \alpha_i = \alpha_1 + \alpha_2 + \alpha_3$$

۲. مجموع زوایای یک چند ضلعی از رابطه ی زیر محاسبه می شود

$$\sum_{i=1}^n \alpha_i = (n - 2) \times 180^\circ$$

$n$  تعداد رئوس پیمایش

به دلیل اینکه در این پروژه پلیگونمان سه ضلعی می باشد  $n=3$  می باشد و رابطه بالا به صورت زیر خواهد شد

$$\sum_{i=1}^n \alpha_i = (n - 2) \times 180^\circ = (3 - 2) \times 180^\circ = 180^\circ$$

در صورتی که زوایا برحسب گراد باشد ۲۰۰ گراد در نظر میگیریم.

۳. حال خطای زاویه یابی را محاسبه نمایید (خطای بست زاویه‌ای)

$$e_{\alpha} = \sum_{i=1}^n \alpha_i' - \sum_{i=1}^n \alpha_i = \sum_{i=1}^n \alpha_i' - (n - 2) \times 180^{\circ}$$

۴. خطای بست مجاز را از رابطه‌ی زیر محاسبه نمایید

$$e'_{\alpha} = 2.5 \times d_{\alpha} \times \sqrt{\frac{n}{p}}$$

که در آن  $n$  تعداد رئوس پلیگون،  $p$  تعداد کویل (به دلیل اینکه زوایا را یکبار قرائت نمودید  $p=1$  در نظربگیرید) و  $d_{\alpha}$  خطای استاندارد دوربین می‌باشد.  $d_{\alpha}$  را ۶۰ ثانیه‌گرادی در نظیر بگیرد. اگر  $e_{\alpha}$  کوچکتر از خطای مجاز باشد به تعدیل خطا پردازید در غیر این صورت قرائت زوایا تکرار شود.

$$|e_{\alpha}| \leq |e'_{\alpha}| \rightarrow \text{سرشکن کرده}$$

$$|e_{\alpha}| > |e'_{\alpha}| \rightarrow \text{دوباره اندازه‌گیری می‌کنیم}$$

۵. مقدار تصحیح از رابطه زیر تعیین شود

$$C_{\alpha} = -\frac{e_{\alpha}}{n}$$

\* اگر مجموع زوایای داخلی محاسباتی از مجموع زوایای داخلی پلیگون بیشتر شود باید از هر زاویه به مقدار  $C_{\alpha}$  کم شود و اگر کمتر شود باید مقدار تصحیح به هر زاویه اضافه شود.

پس از تعیین زوایای نهایی هر راس پلیگون و تعدیل خطای زاویه‌ای، با معلوم بودن جهت شمال، ژیزمان هر یک از اضلاع پلیگون را محاسبه و در قسمت بعدی برای محاسبه‌ی مختصات از آنها استفاده نمایید.

## ۲- اندازه‌گیری طول به روش استادیومتری (تاکنومتری)

به عملیات مربوط به اندازه‌گیری همزمان فاصله افقی و اختلاف ارتفاع توسط تئودولیت و شاخص تاکنومتری گویند.

هدف: به دست آوردن اندازه اضلاع پلیگون (فاصله هر دو راس پلیگون) به روش استادیومتری.

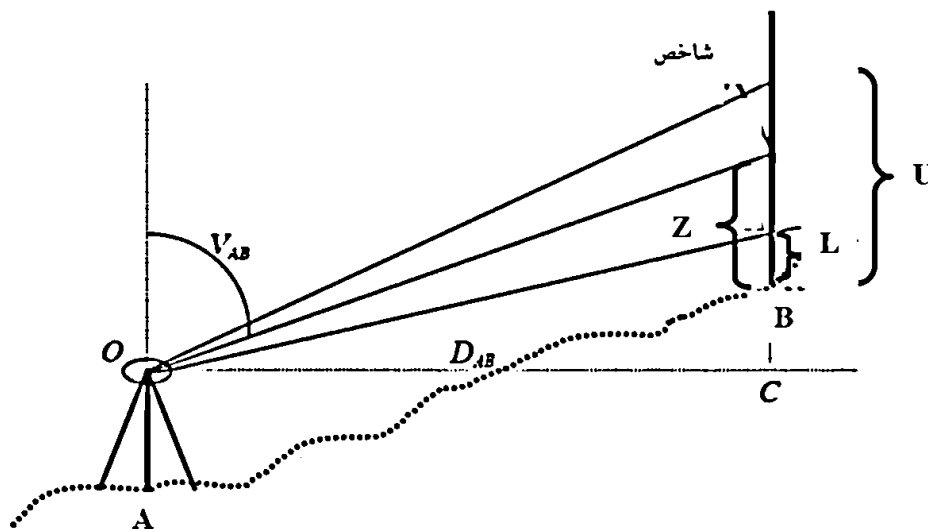
در هر استقرار دوربین، مشاهدات زیر و ثبت آنها در فرم مربوطه ضروری می‌باشد.

- تار بالا (U)
- تار پایین (L)
- تار وسط (Z)
- زاویه قائم (V)
- زاویه افقی (H)
- ارتفاع دوربین (I)



## شرح عملیات

ابتدا دوربین را در نقطه A قرار داده و مطابق آن چه در قسمت قبل گفته شد تراز و سانتراژ نمایید. شاخص را در نقطه C با تراز دستی تراز کرده و با تثودولیت به سمت آن نشانه روی کنید. پس از نشانه روی، حرکت سریع تلسکوپ را قفل نمایید با پیچ حرکت کند، تارهای رتیکول را روی شاخص قرار داده و از دوربین اعداد تار بالا، وسط و پایین را قرائت نمایید. مقادیر زاویه قائم و افقی، تار بالا، تار وسط و تار پایین را در جدول تاکنومتری یادداشت نمایید. حال میر را به نقطه B برده تراز کنید و اعمال انجام شده برای نقطه C را برای این نقطه تکرار نمایید. اکنون دوربین را در نقطه بعدی یعنی B برده و همان کارهای انجام شده در نقطه A را برای این نقطه و همین طور برای نقاط بعدی انجام دهید.



شکل ۱۲- استادیومتری

در جدول زیر نمونه ای از مشاهدات مربوطه ذکر شده است:

نقطه استقرار	نقطه نشانه روی	ارتفاع دستگاه (i)	تار پایین (L)	تار وسط (Z)	تار بالا (U)	زاویه قائم (v)	زاویه افقی (h)	فاصله افقی با متر (d)	فاصله افقی محاسباتی (D)	زمان (G)
۱	۲	۱۳۸۰	۲۰۱۴	۲۲۷۵	۲۵۲۷	۳۰۱				
۱	۴	۱۳۸۰	۱۲۲۲	۱۵۲۵	۱۸۲۲	۱۰۰				
۲	۴	۱۴۱۰	۱۲۲۰	۱۵۲۰	۱۷۷۰	۲۹۹				
۲	۱	۱۴۱۰	۱۴۱۹	۱۶۱۰	۲۱۰۹	۳۰۰				
۳	۴	۱۴۴۰	۱۰۱۴۵	۱۴	۱۷۷۰	۲۹۹				
۳	۲	۱۴۳۰	۰۲۵۰	۰۹۱۰	۱۱۷۰	۲۹۹				
۴	۱	۱۳۹۸	۰۴۲۴	۰۹۴۵	۱۲۴۲	۱۰۰				
۴	۳	۱۴۱۸	۰۹۲۰	۱۲۹۵	۱۴۲۰	۱۰۰				

شکل ۱۳- فرم اولیه مشاهدات تاکنومتری

## محاسبات لازم:

فاصله‌ی افقی: برای محاسبه طول افقی در این عملیات از رابطه زیر استفاده می شود

$$D = k (U-L) \sin^2 \nu$$

که در آن  $K$  ضریب ثابتی است که آن را ۱۰۰ در نظر می گیریم و  $U$  و  $L$  و  $V$  به ترتیب تار بالا، تار پایین و زاویه قائم هستند.

### توجه:

✓ اگر  $U$  و  $L$  را برحسب  $mm$  وارد کنید  $D$  نیز برحسب  $mm$  محاسبه می شود و اگر بر حسب  $m$  وارد نمایند  $D$  نیز برحسب  $m$  محاسبه می شود.

✓ در روش تاکنومتری با کامل کردن فرم، طول هر ضلع دوبار اندازه گرفته می شود (برای مثال طول ضلع  $AB$  یکبار زمانی که دوربین روی  $A$  مستقر است محاسبه می شود و بار دیگر زمانی که روی  $B$  مستقر است) که در نهایت طول هر ضلع مقدار میانگین آن دو مقدار خواهد بود.

✓ برای سهولت در محاسبات می توان در زمان نشانه روی به شاخص،  $V$  را روی ۱۰۰ یا ۳۰۰ (هر کدام که ممکن بود) قرار داده تا در محاسبات  $\sin \nu$ ، ۱ یا منفی ۱ شود (۱۰۰ یا ۳۰۰ به گراد می باشد) و در نهایت  $\sin^2 \nu = 1$  شود.

### تذکر:

۱. اگر با بررسی محاسبات مشاهده شد که اختلاف در فواصل رفت و برگشت (به عنوان مثال ۱ به ۲ با ۲ به ۱) زیاد است به دلیل بالا بودن خطا، برداشت های تاکنومتری آن ضلع مجددا انجام گیرد.
۲. اگر بدلیل خطا، طولی دو یا چند بار بروش تاکنومتری برداشت شد، با ذکر علت خطا همه مشاهدات انجام شده در فرمها ضمیمه گزارش شوند.

**ژیزمان:** زاویه ساعتگرد از امتداد شمال تا امتداد موردنظر را ژیزمان مینامند و با  $G$  نمایش میدهند و نقش عمده ای در تعیین و انتقال مختصات دارد.

**نحوی محاسبه ژیزمان:** ابتدا به وسیله قطب نما شمال را پیدا کرده و در کروکی ترسیم نمایید سپس از نقطه اسفاردستگاه به نقطه ی بعدی نشانه روی کرده و ژیزمان یک امتداد را بدست آورده، ژیزمان امتدادهای دیگر را با توجه به ژیزمان ضلع اول محاسبه نمایید.  
تذکر: برای محاسبه‌ی ژیزمان از زوایای سرشکن شده در قسمت قبل استفاده نمایید.

**مختصات نقاط :** برای محاسبه مختصات هر نقطه دلخواه، پس از محاسبات زوایا و طولها و محاسبه ژیزمان امتدادها و رسم آنها بر روی کروکی، مختصات نقطه شروع را بعنوان بنچ مارک برابر عددی ثابت فرض کرده (x=1000,y=1000) سپس با استفاده از انتقال مختصات، مختصات نقاط دیگر را بدست آورید.

**انتقال مختصات :** اختلاف مختصات  $\Delta x, \Delta y$  بین دو نقطه A و B با ژیزمان  $G_{AB}$  و فاصله افقی  $D_{AB}$  از رابطه‌ی زیر به دست می آید.

$$\Delta x_{AB} = x_B - x_A = D_{AB} \times \sin G_{AB} \rightarrow x_B = x_A + D_{AB} \times \sin G_{AB}$$

$$\Delta y_{AB} = y_B - y_A = D_{AB} \times \cos G_{AB} \rightarrow y_B = y_A + D_{AB} \times \cos G_{AB}$$

### توجه

در صورتی که زوایای قرائت شده بر حسب گراد باشد، دقت شود در هنگام محاسبه زوایا، واحد ماشین حساب گراد باشد.

**گزارش فاز دوم پروژه عملی:** ضمن بیان دستگاه زوایه یاب و توضیح روند انجام کار در یک فایل WORD با عکس از مراحل انجام کار، فرم‌های چرک‌نویس ترازیبی پر شده **با خودکار آبی** و محاسبات لازم برای محاسبه زوایه و طول بروش تاکئومتری را تحویل دهید. سپس با محاسبه ژیزمان‌ها و نمایش آنها در کروکی اولیه، مختصات رئوس پلیگون را بدست آورید.

**مثال** - در یک عملیات تاکنومتری داده های برداشتی تعدادی از نقاط به صورت جدول زیر می باشد. محاسبات لازم را جهت به دست آوردن فاصله افقی، ژیزمان و مختصات انجام دهید.

نقطه استقرار	نقطه نشانه روی	ارتفاع دستگاه I	تارپایین L	تاروسط Z	تاربالا U	زاویه قائم V	زاویه افقی H
1	2	1195	432	729	1025	100	$75^g 81^c 50^{cc}$
	4		312	643	972	100	$397^g 52^c 50^{cc}$
2	1	1380	342	635	930	100	$399^g 76^c 07^{cc}$
	3		360	650	942	100	$160^g 30^c 02^{cc}$
3	2	1488	285	586	865	100	$00^g 00^c 00^{cc}$
	4		408	660	910	100	$92^g 35^c 50^{cc}$
4	1	1500	270	585	918	100	$114^g 20^c 48^{cc}$
	3		411	662	919	100	$00^g 00^c 00^{cc}$

**حل:**

محاسبه ی فاصله افقی

$$D_{1,2} = 100(1.025 - 0.432) \times \sin^2(100) = 59.30m$$

$$D_{2,1} = 100(0.930 - 0.342) \times \sin^2(100) = 58.80m$$

$$D_1 = \frac{59.30 + 58.80}{2} = 59.05m$$

$$D_{1,4} = 100(0.972 - 0.312) \times \sin^2(100) = 66 m$$

$$D_{4,1} = 100(0.918 - 0.270) \times \sin^2(100) = 64.80 m$$

$$D_4 = \frac{66 + 64.80}{2} = 65.40m$$

$$D_{2,3} = 100(0.942 - 0.360) \times \sin^2(100) = 58.20m$$

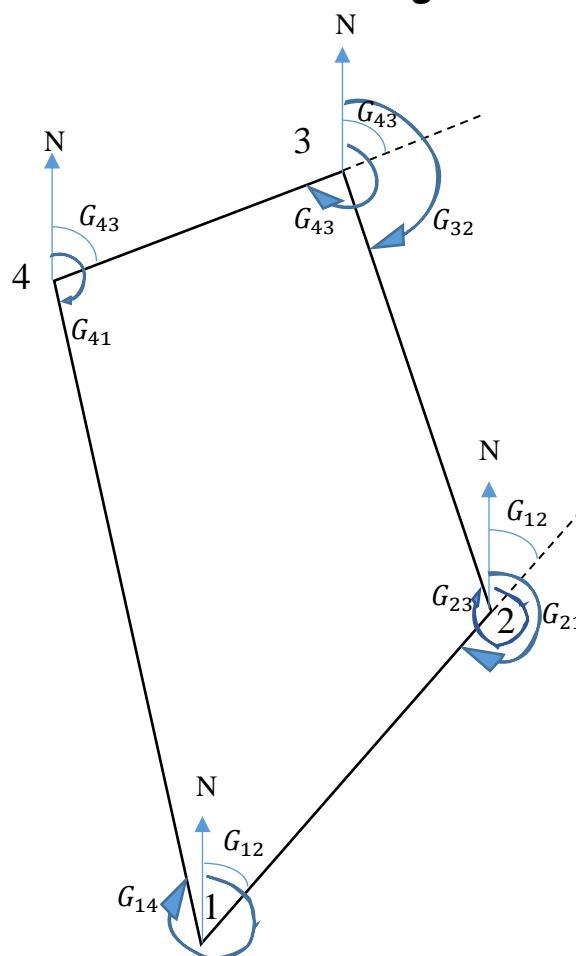
$$D_{3,2} = 100(0.865 - 0.285) \times \sin^2(100) = 58 m$$

$$D_2 = \frac{58.20 + 58}{2} = 58.1m$$

$$D_{3,4} = 100(0.910 - 0.408) \times \sin^2(100) = 50.20 m$$

$$D_{4,3} = 100(0.919 - 0.411) \times \sin^2(100) = 50.80 m$$

$$D_3 = \frac{50.20 + 50.80}{2} = 50.5m$$



## محاسبه‌ی ژیزمان

ژیزمان امتدادهای دیگر را با توجه به ژیزمان ضلع اول و مطابق شکل صفحه قبل محاسبه میکنیم

$$G_{1,2} = 75^g 81^c 50^{cc}$$

$$G_{2,1} = G_{1,2} + 200 = 275^g 81^c 50^{cc}$$

$$G_{2,3} = G_{2,1} + \alpha_{2,3} = 275^g 81^c 50^{cc} + 160^g 30^c 02^{cc} = 382^g 51^c 52^{cc}$$

$$G_{3,2} = G_{2,3} - 200 = 182^g 51^c 52^{cc}$$

$$G_{3,4} = G_{3,2} + \alpha_{3,4} = 182^g 51^c 52^{cc} + 92^g 35^c 50^{cc} = 275^g 27^c 42^{cc}$$

$$G_{4,3} = G_{3,4} - 200 = 75^g 27^c 42^{cc}$$

$$G_{4,1} = G_{4,3} + \alpha_{4,1} = 75^g 27^c 42^{cc} + 114^g 20^c 48^{cc} = 189^g 48^c 30^{cc}$$

## محاسبه مختصات

$$x_1 = 1000$$

$$y_1 = 1000$$

$$x_2 = x_1 + D_1 \times \sin G_{1,2} = 1000 + 59.05 \times \sin(75^g 81^c 50^{cc}) = 1000 + 59.05 \times 0.93 = 1054.92m$$

$$y_2 = y_1 + D_1 \times \cos G_{1,2} = 1000 + 59.05 \times \cos(75^g 81^c 50^{cc}) = 1000 + 59.05 \times 0.36 = 1021.26m$$

$$x_3 = x_2 + D_2 \times \sin G_{2,3} = 1054.92 + 58.1 \times \sin(382^g 51^c 52^{cc}) = 1054.92 + 58.1 \times (-0.26) = 1039.81m$$

$$y_3 = y_2 + D_2 \times \cos G_{2,3} = 1021.26 + 58.1 \times \cos(382^g 51^c 52^{cc}) = 1021.26 + 58.1 \times 0.96 = 1077.27m$$

$$x_4 = x_3 + D_3 \times \sin G_{3,4} = 1039.81 + 50.5 \times \sin(275^g 27^c 42^{cc}) = 1039.81 + 50.5 \times (-0.92) = 993.02m$$

$$y_4 = y_3 + D_3 \times \cos G_{3,4} = 1077.27 + 50.5 \times \cos(275^g 27^c 42^{cc}) = 1077.27 + 50.5 \times (-0.38) = 1058.28$$

$$x'_1 = x_4 + D_4 \times \sin G_{4,1} = 993.02 + 65.40 \times \sin(189^g 48^c 30^{cc}) = 993.02 + 65.40 \times 0.16 = 1003.45m$$

$$y'_1 = y_4 + D_4 \times \cos G_{4,1} = 1058.28 + 65.40 \times \cos(189^g 48^c 30^{cc}) = 1058.28 + 65.40 \times (-0.99) = 993.71$$

### فاز ۳: برداشت تاکئومتری گوشه‌های ساختمان معماری و ترسیم آن در اتوکد

برداشت تاکئومتری گوشه‌های ساختمان معماری (حداقل ۵ نقطه) و محاسبه مختصات رئوس برداشت شده و ترسیم آن در نرم افزار AutoCAD یا Civil3D.



با استفاده از مختصات رئوس پیمایش سه ضلعی بدست آمده از مراحل قبل در این مرحله می بایست مختصات هر یک از گوشه‌های ساختمان را محاسبه نموده و سپس ترسیم نمایید.

برای رسیدن به ارتفاع هر راس میبایست از روابط زیر استفاده کنید:

$$\Delta H = K(U-L)\sin V \cos V + (I-Z) \quad (K=100)$$

که با استفاده از رابطه بالا میتوانید به اختلاف ارتفاع نقطه استقرار دوربین با عارضه مورد نظر برسید و با استفاده از رابطه زیر به Z عارضه مورد نظر می رسید.

$$H_{\text{مورد نظر}} = H_{\text{نقطه استقرار دوربین}} + \Delta H$$

با استفاده از دو رابطه زیر نیز میتوانید به X و Y عارضه مورد نظر برسید.

$$\begin{aligned} x_B &= x_A + D_{AB} \times \sin G_{AB} \\ y_B &= y_A + D_{AB} \times \cos G_{AB} \end{aligned}$$

\* چون  $D_{AB}$  و  $D_{BA}$  فواصل افقی بدست آمده از روش تاکئومتری هستند ممکن است با هم برابر نباشند بنابراین میانگین آنها به عنوان طول افقی در نظر گرفته میشود.

پس از محاسبه مختصات عارضه های مورد نظر با استفاده از روابط مذکور، نقاط را وارد محیط Auto Cad کنید و در یک نقشه استاندارد (نمونه آن در سایت [www.meysameffati.ir](http://www.meysameffati.ir) موجود است) ترسیم نمایید

**گزارش جامع پروژه عملی:** گزارش جامع عملیات شامل مراحل فاز صفر تا سه را در یک فایل WORD با عکس از مراحل انجام کار، فرم‌های چرک‌نویس و فرم‌های تکمیلی نهایی، رسم شکل و محاسبات لازم در یک سی دی همراه با پرینت صحافی شده آن را حداکثر تا روز امتحان تحویل دهید. لازم است جهت رفع اشکال فایل گزارش دو هفته قبل از تحویل، به TA و یک هفته قبل از تحویل، به استاد ایمیل گردد.

لازم به ذکر است دانشجویان محترم به چهار گروه عملی تقسیم شده و سرگروه هر گروه بصورت مجزا گزارش ارسال نمایند.

**مثال** - در یک برداشت تاکنومتری قرائت هایی به شرح زیر انجام شده است. فاصله ی افقی، اختلاف ارتفاع، ژیزمان و مختصات نقاط را تعیین کنید. ( $K=100, A=(100,100,100), G_A = 149.89$ )

نقطه استقرار	نقطه نشانه روی	ارتفاع دستگاه I	تار پایین L	تار وسط Z	تار بالا U	زاویه قائم V	زاویه افقی H
A	1	1430	1430	1685	1940	300	8.55
	2		1585	1761	1938	300	12.30
	3		1585	1775	1965	300	28.39
	4		1235	1590	1945	300	25.97
	5		969	1309	1649	300	41.74
	6		1343	1433	1523	300	44.73
	7		1194	1246	1296	300	95.38
	8		1336	1450	1564	300	340

حل:

محاسبه ی فاصله افقی

\*اعداد مربوط به تار بالا، پایین و وسط را برای تبدیل به متر، بر ۱۰۰۰ تقسیم میکنیم.

$$D = K(U - L) \times \sin^2(V)$$

$$D_{A,1} = 100(1.940 - 1.430) \times \sin^2 300 = 51 \text{ m}$$

$$D_{A,2} = 100(1.938 - 1.585) \times \sin^2 300 = 35.3 \text{ m}$$

$$D_{A,3} = 100(1.965 - 1.585) \times \sin^2 300 = 38 \text{ m}$$

$$D_{A,4} = 100(1.945 - 1.235) \times \sin^2 300 = 71 \text{ m}$$

$$D_{A,5} = 100(1.649 - 0.969) \times \sin^2 300 = 68 \text{ m}$$

$$D_{A,6} = 100(1.523 - 1.343) \times \sin^2 300 = 18 \text{ m}$$

$$D_{A,7} = 100(1.296 - 1.194) \times \sin^2 300 = 10.2 \text{ m}$$

$$D_{A,8} = 100(1.564 - 1.336) \times \sin^2 300 = 22.8 \text{ m}$$



$$\Delta H = K(U - L) \times \sin V \times \cos V + (I - Z)$$

$$\Delta H_{A,1} = 100(1.940 - 1.430) \times \sin 300 \times \cos 300 + (1.430 - 1.685) = -0.255 \text{ m}$$

$$\Delta H_{A,2} = 100(1.938 - 1.585) \times \sin 300 \times \cos 300 + (1.430 - 1.761) = -0.331 \text{ m}$$

$$\Delta H_{A,3} = 100(1.965 - 1.585) \times \sin 300 \times \cos 300 + (1.430 - 1.775) = -0.345 \text{ m}$$

$$\Delta H_{A,4} = 100(1.945 - 1.235) \times \sin 300 \times \cos 300 + (1.430 - 1.590) = -0.16 \text{ m}$$

$$\Delta H_{A,5} = 100(1.649 - 0.969) \times \sin 300 \times \cos 300 + (1.430 - 1.309) = +0.121 \text{ m}$$

$$\Delta H_{A,6} = 100(1.523 - 1.343) \times \sin 300 \times \cos 300 + (1.430 - 1.433) = -0.003 \text{ m}$$

$$\Delta H_{A,7} = 100(1.296 - 1.194) \times \sin 300 \times \cos 300 + (1.430 - 1.246) = +0.184 \text{ m}$$

$$\Delta H_{A,8} = 100(1.564 - 1.336) \times \sin 300 \times \cos 300 + (1.430 - 1.450) = -0.020 \text{ m}$$

$$H_1 = H_A + \Delta H_{1,1} = 100 - 0.225 = 99.775 \text{ m}$$

$$H_2 = H_A + \Delta H_{1,2} = 100 - 0.331 = 99.669 \text{ m}$$

$$H_3 = H_A + \Delta H_{1,3} = 100 - 0.345 = 99.655 \text{ m}$$

$$H_4 = H_A + \Delta H_{1,4} = 100 - 0.160 = 99.840 \text{ m}$$

$$H_5 = H_A + \Delta H_{1,5} = 100 + 0.121 = 100.121 \text{ m}$$

$$H_6 = H_A + \Delta H_{1,6} = 100 - 0.003 = 99.997 \text{ m}$$

$$H_7 = H_A + \Delta H_{1,7} = 100 + 0.184 = 100.184 \text{ m}$$

$$H_8 = H_A + \Delta H_{1,8} = 100 - 0.020 = 99.980 \text{ m}$$

$$G_A = 149.89$$

$$G_{A,1} = 149.89 + 8.55 = 158.44$$

$$G_{A,2} = 149.89 + 12.30 = 162.19$$

$$G_{A,3} = 149.89 + 28.39 = 178.28$$

$$G_{A,4} = 149.89 + 25.97 = 175.86$$

$$G_{A,5} = 149.89 + 41.74 = 191.63$$

$$G_{A,6} = 149.89 + 44.73 = 194.62$$

$$G_{A,7} = 149.89 + 95.38 = 245.27$$

$$G_{A,8} = 149.89 + 340.00 - 400 = 89.89$$

$$x_1 = x_A + D_{A,1} \times \sin G_{A,1} = 100 + 51 \times \sin(158.44) = 130.978m$$

$$y_1 = y_A + D_{A,1} \times \cos G_{A,1} = 100 + 51 \times \cos(158.44) = 59.487m$$

$$x_2 = x_A + D_{A,2} \times \sin G_{A,2} = 100 + 35.3 \times \sin(162.19) = 119.754m$$

$$y_2 = y_A + D_{A,2} \times \cos G_{A,2} = 100 + 35.3 \times \cos(162.19) = 70.744m$$

$$x_3 = x_A + D_{A,3} \times \sin G_{A,3} = 100 + 38 \times \sin(178.28) = 112.71466m$$

$$y_3 = y_A + D_{A,3} \times \cos G_{A,3} = 100 + 38 \times \cos(178.28) = 64.190m$$

$$x_4 = x_A + D_{A,4} \times \sin G_{A,4} = 100 + 71 \times \sin(175.86) = 126.281m$$

$$y_4 = y_A + D_{A,4} \times \cos G_{A,4} = 100 + 71 \times \cos(175.86) = 34.043m$$

$$x_5 = x_A + D_{A,5} \times \sin G_{A,5} = 100 + 68 \times \sin(191.63) = 108.914m$$

$$y_5 = y_A + D_{A,5} \times \cos G_{A,5} = 100 + 68 \times \cos(191.63) = 32.586m$$

$$x_6 = x_A + D_{A,6} \times \sin G_{A,6} = 100 + 18 \times \sin(194.62) = 101.519m$$

$$y_6 = y_A + D_{A,6} \times \cos G_{A,6} = 100 + 18 \times \cos(194.62) = 82.064m$$

$$x_7 = x_A + D_{A,7} \times \sin G_{A,7} = 100 + 10.2 \times \sin(245.27) = 93.342m$$

$$y_7 = y_A + D_{A,7} \times \cos G_{A,7} = 100 + 10.2 \times \cos(245.27) = 92.272m$$

$$x_8 = x_A + D_{A,8} \times \sin G_{A,8} = 100 + 22.8 \times \sin(89.89) = 122.513m$$

$$y_8 = y_A + D_{A,8} \times \cos G_{A,8} = 100 + 22.8 \times \cos(89.89) = 103.605m$$





## فرم مشاهدات تاکومتری اضلاع پیمایش

تاریخ: ..... وضعیت جوی: ..... عامل: ..... نویسنده: ..... منطقه: ..... نوع دستگاه: .....

نقطه استقرار	نقطه نشانه روی	ارتفاع دستگاه (I)	تار پایین (L)	تار وسط (Z)	تار بالا (U)	زاویه قائم (V)	زاویه افقی (H)	فاصله افقی با متر (d)	فاصله افقی محاسباتی (D)	ژیزمان (G)

توجه ۱: صفر-صفر در نقطه شروع به سمت شمال انجام می‌گیرد.

توجه ۲: فاصله افقی و ژیزمان محاسباتی بوده و سایر المان‌ها مشاهداتی هستند. محاسبات *فواصل افقی* بین رئوس و ژیزمان اضلاع با رسم کروکی مربوطه ضمیمه فرم گردند.