

پودمان ۱

ترازیابی



## مقدمه ۴

ترازیابی اصطلاحی است که برای فرایند اندازه‌گیری اختلاف ارتفاع بین دو و یا چند نقطه به کار برده می‌شود. در مهندسی نقشه‌برداری، ترازیابی کاربردهای فراوانی دارد و در تمام مراحل تکمیل یک پروژه از نقشه‌برداری اولیه گرفته تا پیاده‌سازی نهایی قسمت‌های مختلف آن مورد استفاده قرار می‌گیرد. از نمونه کاربردهای آن در پروژه‌های ساختمانی می‌توان به کنترل عملیات خاکی و پایش گودبرداری، پیاده‌سازی کف پروژه به منظور شروع ساخت، پیاده‌سازی و تراز ارتفاعی فونداسیون و صفحه ستون‌ها و کنترل ارتفاعی قسمت‌های مختلف ساختمان و ... می‌توان نام برد. در این فصل با اصول و روش‌های ترازیابی هندسی و تعدادی از کاربردهای آن آشنا می‌شویم.

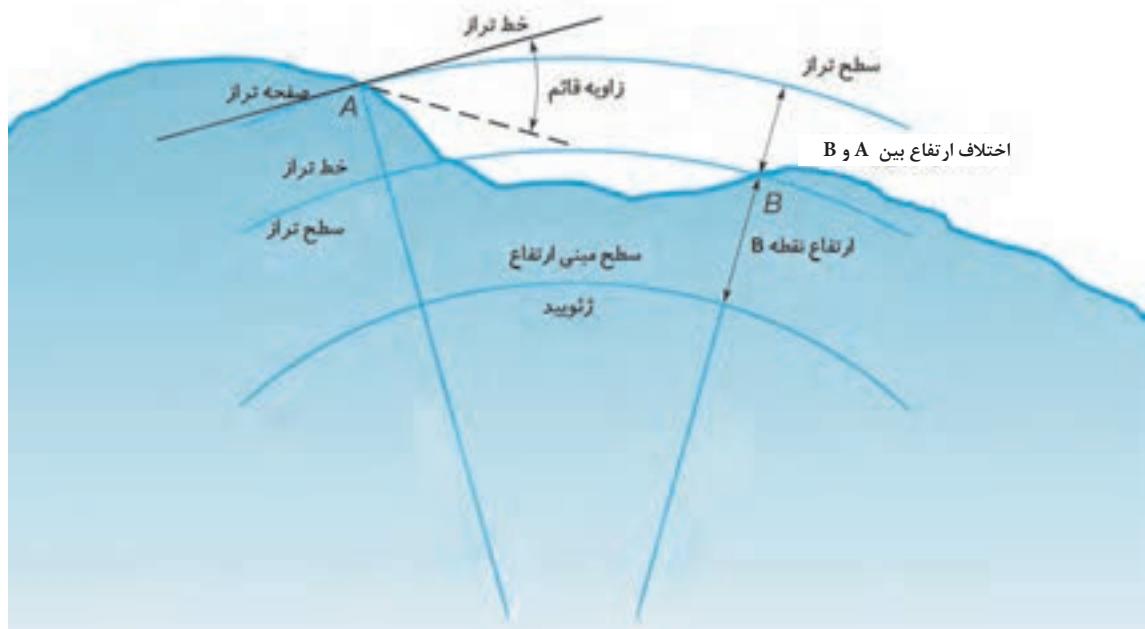
## استاندارد عملکرد

انجام عملیات ترازیابی بین نقاط با استفاده از دوربین ترازیاب، سه‌پایه دوربین، شاخص(میر)، ترازبشی و متر مطابق دستورالعمل انجام ترازیابی تدریجی درجه ۳ سازمان نقشه‌برداری (مجله شماره ۱۱۹)

## تعاریف اولیه

### ۱- سطح تراز و خط تراز

سطحی که تمام نقاط واقع بر آن بر امتداد شاغلی عمود است. امتداد شاغلی همان جهتی است که نوک یک شاغل آویزان نشان می‌دهد.



### ۲- خط افقی

خطی است که در یک نقطه مشخص بر امتداد بردار گرانش عمود است. همان‌طور که در شکل بالا نشان داده شده است این خط در نقطه مورد نظر بر سطح تراز مماس می‌شود. اینها یا کرویت عبارت است از اختلاف بین خط افقی و خط تراز.

### ۳- سطح مبنا

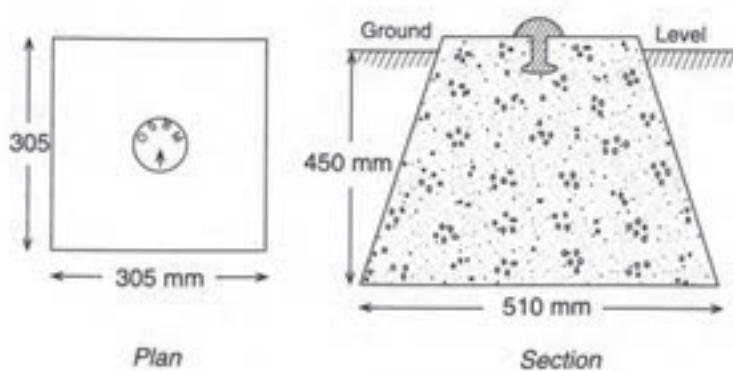
در عملیات ترازیابی، با انتخاب یک سطح تراز، ارتفاع همه نقاط نسبت به این سطح به دست آورده می‌شود. که به آن سطح مبنای گویند. این سطح هر سطح دلخواهی می‌تواند باشد ولی معمولاً متوسط سطح آب‌های آزاد به عنوان سطح مبنای ارتفاع در نظر گرفته می‌شود. بدیهی است ارتفاع تمام نقاط واقع بر این سطح صفر می‌باشد.

### ۴- ارتفاع نقطه

فاصله عمودی بین سطح تراز یک نقطه و سطح مبنای انتخابی را ارتفاع آن نقطه می‌گویند.

### ۵- بنج مارک

نقاطی که ارتفاع آنها با استفاده از روش‌های دقیق ترازیابی از قبل مشخص شده است. انواع متداول این نقاط به منظور ماندگاری طولانی مدت معمولاً توسط میخکوبی در سطح زمین و یا حک شدن بر روی دیوار ساختمان‌ها، علامت گذاری می‌شوند.



## تجهیزات ترازیابی

برای انجام ترازیابی تجهیزات خاصی مورد نیاز است: ۱- دوربین ترازیاب ۲- شاخص (میر) ۳- سه پایه

### ۱- دوربین ترازیاب

از آن جهت به این دوربین ترازیاب گفته می‌شود که پس از استقرار آن در یک نقطه، محور دیدگانی آن به صورت کاملاً افقی قرار می‌گیرد.

در دوربین ترازیاب دو محور به شرح زیر وجود دارد:

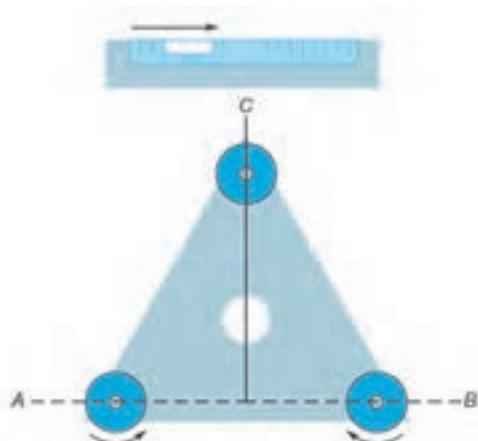
**الف- محور دیدگانی دوربین:** محوری است که محل تقاطع دو تار بلند رتیکول را به مرکز عدسی‌های شیئی و چشمی وصل می‌کند (در صورتی که دستگاه خطانداشت و از تنظیم خارج نشده باشد). در غیراین صورت خطایی ایجاد می‌شود که آن را خطای کلیماسیون یا کجی محور دیدگانی می‌گویند.

**ب- محور اصلی دستگاه:** محوری است که امتداد قائم را نشان می‌دهد، بنابراین وقتی که دستگاه تراز باشد، محور اصلی بر امتداد شاقولی منطبق است.



پس از نصب دستگاه ترازیاب روی سه پایه و استقرار آن روی زمین، ابتدا لازم است دوربین کاملاً تراز شود برای این منظور یک تراز کروی در بدنه دوربین تعییه شده است که با استفاده از سه پیچ قسمت پایین دوربین قابل تنظیم است. اصل کلی که هنگام تراز کردن دوربین باید به یاد داشته باشید این است که حباب تراز به طرف هر کدام از پیچ‌ها که منحرف شده باشد لازم است آن پیچ را باز کنید تا آن سمت به سمت بالا حرکت کند. با این کار حباب تراز به سمت پیچ بعدی حرکت می‌کند و با تکرار این عمل بالاخره حباب تراز به مرکز هدایت شده و دوربین در وضعیت تراز قرار می‌گیرد. لازم است به منظور کنترل سالم بودن تراز، تلسکوپ دوربین را به آرامی بچرخانیم؛ تراز دوربین در حالت‌های مختلف نباید بهم بخورد.

پس از استقرار و تراز دستگاه، لازم است که ابتدا صفحه تارهای رتیکول کاملاً واضح و پررنگ دیده شود همان‌طور که در شکل دوربین ترازیاب نشان داده شد برای این منظور پیچی در قسمت چشمی تلسکوپ تعییه شده که با چرخاندن آن می‌توان صفحه تارهای رتیکول را واضح کرد. بهتر است هنگام انجام این کار یک کاغذ سفید جلوی لنز دستگاه نگه داشته شود. هنگام نشانه روی به شاخص برای تنظیم وضوح (فوکوس) تصویر هم می‌توان از پیچ تنظیم فوکوس که در قسمت جانبی بدنه دوربین تعییه شده استفاده کنید.



پس از واضح کردن صفحه تار رتیکول و فوکوس لنز دوربین با نگاه کردن به داخل چشمی تصویری شبیه به شکل روبرو دیده می‌شود. صفحه تارهای رتیکول شامل یک تار عمودی و سه تار افقی است که هنگام نشانه روی به شاخص لازم است تار عمودی شاخص را از بالا تا پایین به دو نیم تقسیم کند، در این حالت تار افقی میانی (تار وسط) روی هر عددی قرار گرفت آن عدد خوانده و یادداشت می‌شود.

## ۲- شاخص(میر)

شاخص عبارت است از یک چوب مدرج شبیه به یک خط کش بلند که البته نوع فلزی آن هم موجود است. مطابق شکل روبرو این خط کش بلند به تقسیمات سانتی متر مدرج شده و برای سهولت خواندن آن، سانتی مترها غالباً یک درمیان به رنگ سفید و سیاه است و هر ده سانتی متر نیز با خط بزرگ‌تر یا با عدد نشان داده است. برای سهولت در جابجایی شاخص‌ها معمولاً به صورت چند تکه یک متري طراحی شده و توسط بسته‌های فلزی به هم متصل می‌شوند به طوری که قابلیت تا شدن و یا جمع شدن به صورت کشویی را داراست. هنگام قرائت، شاخص باید در نقطه مورد نظر به صورت قائم نگهداشته شود، برای اینکار لازم است به وسیله یک تراز نبشی آن را تراز کرد. در شکل روبرو یک تراز نبشی نشان داده شده است.

## ۳- سه پایه

به منظور استقرار دوربین به صورت کاملاً شاغلی و بی حرکت از سه پایه استفاده می‌شود که انواع مختلف چوبی و آلومینیومی آن موجود است. مطابق شکل روبرو در قسمت فوقانی سه پایه صفحه‌ای برای قرار گرفتن دوربین ترازیاب قرار دارد که در زیر آن یک پیچ جهت اتصال دوربین به سه پایه تعییه شده است. به منظور تنظیم ارتفاع سه پایه پیچ‌هایی در قسمت میانی پایه‌ها تعییه شده که می‌توان به صورت کشویی ارتفاع پایه‌ها را کم و زیاد کرد. در قسمت انتهای پایه‌ها پدال‌هایی وجود دارد که برای فروبردن نوک پایه‌ها در زمین از این پدال‌ها استفاده می‌شود. انتهای پایه‌ها هم به صورت نوک تیز طراحی می‌شود به طوری که به راحتی در زمین فرو رود.



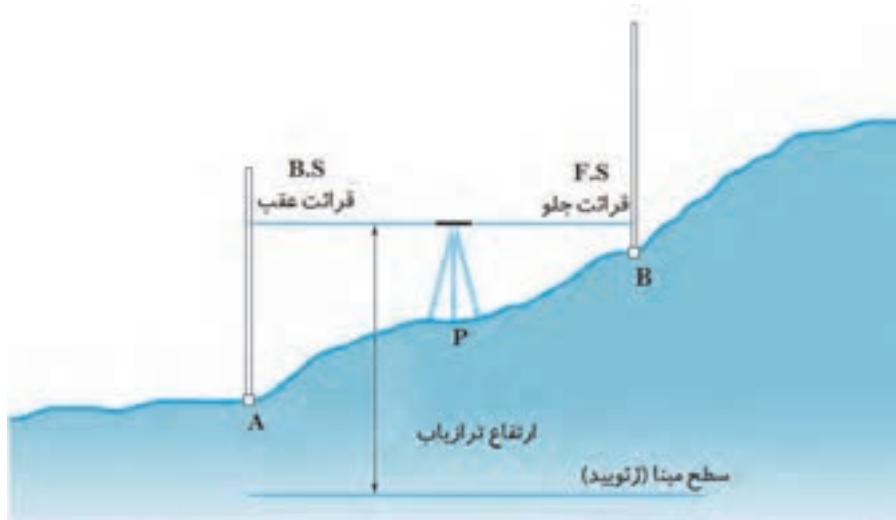
آشنایی با اجزاء مختلف ابزار ترازیابی شامل ترازیاب، سه پایه و شاخص و نحوه استقرار صحیح ترازیاب و شاخص روی زمین و قرائت تارهای رتیکول و ثبت صحیح اعداد روی شاخص و انجام مداوم استقرار دستگاه و قرائت شاخص و ثبت اعداد در مکان‌های مختلف

فعالیت  
عملی ۱



## اصول ترازیابی هندسی

فرض کنید یک دوربین ترازیاب در نقطه P مطابق شکل زیر مستقر شده است. همچنین در دو نقطه A و B که تقریباً در فاصله مساوی با ترازیاب قرار دارند دو شاخص به صورت کاملاً قائم مستقر شده است. پس از قرائت تار وسط روی شاخص نقاط A و B اختلاف ارتفاع بین دو نقطه A و B از رابطه (۱) قابل محاسبه می‌باشد:



$$\Delta H_{AB} = B.S - F.S \quad \text{رابطه (۱)}$$

که در این رابطه منظور از B.S قرائت رقم روی شاخص A و F.S قرائت روی شاخص B است.

بدیهی است که چنانچه ارتفاع یکی از نقاط A و یا B معلوم باشد می‌توان ارتفاع نقطه مجهول را با استفاده از رابطه (۲) محاسبه کرد:

$$H_B = H_A + \Delta H_{AB} \quad \text{رابطه (۲)}$$

در این رابطه منظور از  $H_A$  و  $H_B$  ارتفاع نقاط A و B است.

مطابق شکل بالا اگر قرائت شاخص در نقاط A و B به ترتیب برابر  $B.S = 1290$  و  $F.S = 1873$  باشد مطلوب است محاسبه اختلاف ارتفاع بین دو نقطه A و B.

مثال ۱



حل: مطابق رابطه (۱) می‌توان نوشت:

$$\Delta H_{AB} = B.S - F.S$$

$$\Delta H_{AB} = 1290 - 1873 = -583 \text{ mm}$$

مثال ۲



در مثال قبل اگر ارتفاع نقطه A برابر با  $120$  متر باشد ارتفاع نقطه B را محاسبه کنید.

$$H_B = H_A + \Delta H_{AB}$$

حل: مطابق رابطه (۲) می‌توان نوشت:

$$H_B = 120 + \left( \frac{-583}{1000} \right) = 119 / 417 \text{ m}$$

بیشتر  
بدانیم

برای تعیین متوسط سطح آبهای آزاد لازم است سطح آب دریاها در مدت تقریباً ۱۹ سال مدام اندازه‌گیری شود.



انجام یک عملیات ترازیابی بین دو نقطه به صورت تکراری توسط تمام افراد گروه و ثبت مشاهدات و مقایسه نتایج

فعالیت  
عملی ۲

## ترازیابی تدریجی

مطابق شکل زیر اگر دو نقطه‌ای که می‌خواهیم اختلاف ارتفاع آنها را به دست آوریم، از هم دور باشند یا شبی زمین زیاد باشد، و یا مانعی جلوی دید ترازیاب را بگیرد به طریقی که با یک بار استقرار ترازیاب پیداکردن اختلاف ارتفاع امکان پذیر نباشد از روش ترازیابی تدریجی استفاده می‌شود. در این روش مجبور خواهیم بود در طول مسیر از یک سری نقاط کمکی یا نقاط نشانه استفاده کنیم و در حقیقت چندین بار ایستگاه‌گذاری نمائیم.

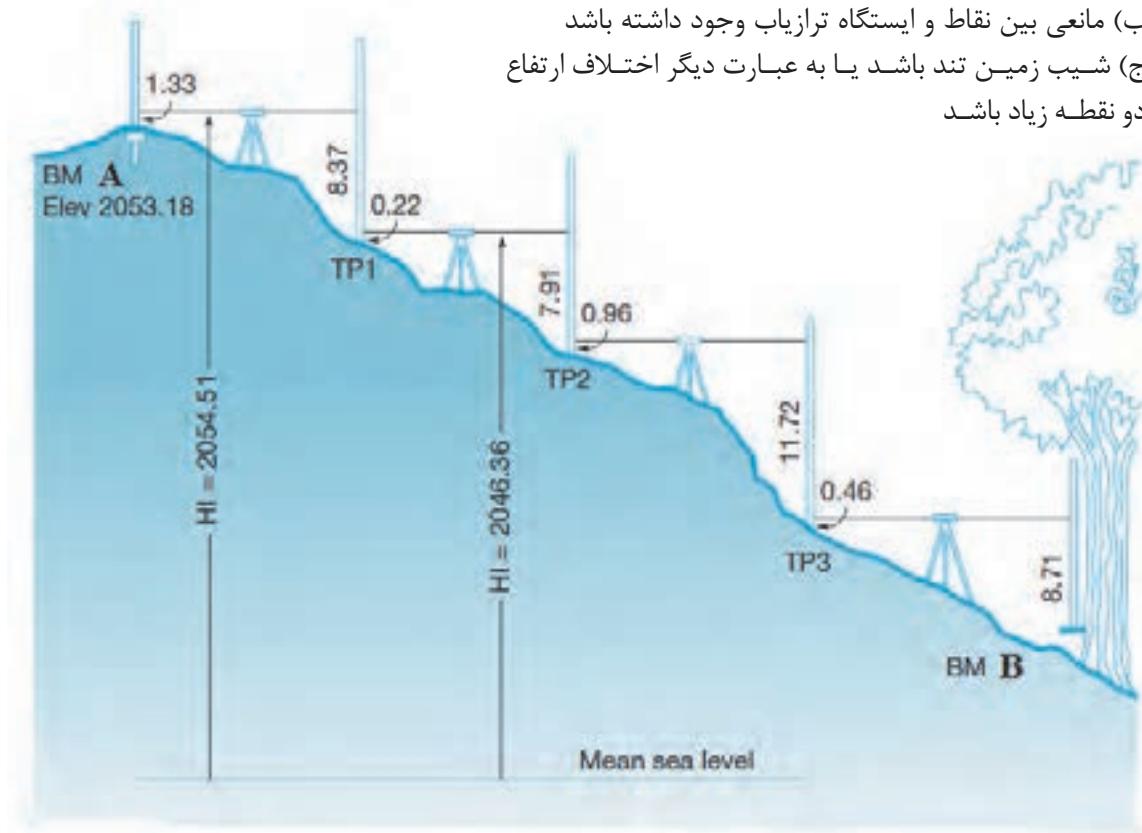
بنابراین زمانی از ترازیابی تدریجی استفاده می‌گردد که:

الف) فاصله دو نقطه زیاد باشد

ب) مانعی بین نقاط و ایستگاه ترازیاب وجود داشته باشد

ج) شبی زمین تند باشد یا به عبارت دیگر اختلاف ارتفاع

دو نقطه زیاد باشد



مطابق شکل ترازیابی تدریجی (شکل صفحه قبل) برای تعیین اختلاف ارتفاع دو نقطه A و B طول مسیر حرکت ترازیابی به چند دهنۀ دلخواه، متناسب با وضعیت منطقه، تقسیم می‌شود و اختلاف ارتفاع هر دهنۀ تعیین و نهایتاً با جمع جبری اختلاف ارتفاع دهنۀ‌ها، اختلاف ارتفاع دو نقطه A و B تعیین می‌گردد. برای این منظور کافی است با قراردادن دستگاه بین هر دو نقطه و انجام قرائت‌های عقب و جلو، عملیات را از A به سمت B ادامه دهیم.

در مسیر حرکت ترازیابی معمولاً اولین قرائت را در هر دهنۀ قرائت عقب و دومین قرائت را قرائت جلو گویند و به ترتیب با F.S و B.S نمایش می‌دهند.

نکته



به مجموعه یک یا چند دهنۀ، که بین دو ایستگاه ترازیابی قراردارد، قطعه می‌گویند پس در ابتدا و انتهای هر قطعه ترازیابی نقاط ثابت ایستگاهی وجود دارد ولی در هر دهنۀ ممکن است نقاط ابتدا و انتهایی نقاط موقت باشند به سادگی می‌توان نشان داد که اختلاف ارتفاع نقاط A و B از رابطه (۳) به دست می‌آید:

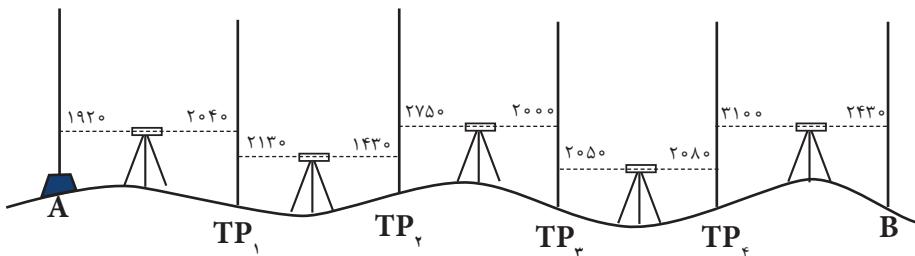
$$\Delta H_{AB} = \Sigma B.S - \Sigma F.S \quad \text{رابطه (۳)}$$

منظور از  $\Sigma B.S$  جمع کل قرائت‌های عقب و منظور از  $\Sigma F.S$  جمع کل قرائت‌های جلو می‌باشد. به منظور مرتب نوشتن اعدادی که می‌خوانیم مطابق شکل رویرو جدول ساده زیر را ترسیم می‌کنیم و در هر ایستگاه یک قرائت عقب و یک قرائت جلو انجام می‌دهیم. سپس حاصل جمع قرائت‌های جلو از حاصل جمع قرائت‌های عقب کم می‌شود بدین ترتیب اختلاف ارتفاع نقطه A و B به دست می‌آید.

جدول ترازیابی تدریجی					
Sta.	B.S.	H.L.	F.S.	Elev.	A.H. Elev.
BM A	1.33			2053.18	2053.18
		2054.51		(-0.004)	
TP1	0.22		8.37	2046.14	2046.14
		2046.36	7.01	(-0.005)	
TP2	0.96		8.94	2038.45	2038.44
		2039.41		(-0.012)	
TP3	0.46		11.72	2027.69	2027.68
		2028.15		(-0.016)	
BM B	11.95		8.71	2019.44	2019.42
		2021.30		(-0.022)	
TP4	12.55		2.61	2028.78	2028.76
		2041.35		(-0.026)	
TP5	12.77		0.68	2040.65	2040.62
		2053.42		(-0.030)	
BM A			0.21	2053.21	2053.18
$\Sigma = +40.24$	$\Sigma = -40.21$				
Page Check:					
	2053.18				
	+ 40.24				
	2093.42				
	- 40.21				
	2053.21	Check			



مطابق کروکی زیر یک ترازیابی تدریجی انجام شده است مطلوب است محاسبه اختلاف ارتفاع دو نقطه A و B.



حل: برای محاسبه ارتفاع نقاط سایر نقاط، اختلاف ارتفاع تک تک دهنده‌ها را جداگانه محاسبه کرده و با ارتفاع نقطه قبل جمع جبری می‌کنیم تا ارتفاع نقطه بعدی به دست آید مثلاً برای محاسبه ارتفاع نقطه ۱ TP<sub>۱</sub> داریم:

$$\Delta H_{A,TP_1} = B.S_A - F.S_B$$

$$H_{TP_1} = H_A + \Delta H_{A,TP_1}$$

مرحله اول (ترسیم و تکمیل جدول)

مطابق شکل اعداد مندرج در کروکی را به ترتیب در جدول ترازیابی وارد می‌کنیم. همچنین ارتفاع نقطه اول را که معلوم است در ردیف مربوط به آن می‌نویسیم.

نقاط	قرائت عقب	قرائت جلو	اختلاف ارتفاع	ارتفاع
P	B.S	F.S	$\Delta H$	H
A	1920	---		1650/420
TP <sub>1</sub>	2130	2040	-120	1650/300
TP <sub>2</sub>	2750	1430	700	1651/000
TP <sub>3</sub>	2050	2000	50	1651/750
TP <sub>4</sub>	3100	2080	-30	1651/720
B	---	2430	670	1652/390
جمع	11950	9980		

مرحله دوم (محاسبه اختلاف ارتفاع نقاط اول و آخر) برای محاسبه اختلاف ارتفاع ( $\Delta H_{AB}$ ) کافی است که جمع قرائت‌های عقب و جمع قرائت‌های جلو را محاسبه کرده و از رابطه زیراستفاده کنیم:

$$\Delta H_{AB} = \text{جمع قرائت‌های جلو} - \text{جمع قرائت‌های عقب}$$

$$= \sum B.S - \sum F.S = 11950 - 9980 = 1970 \text{ mm} = 1/970 \text{ m}$$

## محاسبات ترازیابی تدریجی در نرم افزار Excel

با نرم افزار Excel در گذشته آشنا شده اید. در این بخش می خواهیم از آن برای انجام محاسبات تکراری مانند محاسبات ترازیابی استفاده کنیم.

	A	B	C	D	E
1	P	B.S	F.S	اختلاف ارتفاع فرالت جلو	فرالت عقب نقطه
2	A	1536			ارتفاع
3	B	2680	2654		
4	C	1618	2813		
5	D	3456	3218		
6	E	3614			
7					
8					
9					

	A	B	C	D	E
1	P	B.S	F.S	اختلاف ارتفاع فرالت جلو	ارتفاع
2	A	1536			
3	B	2680	2654	=B3-C4	
4	C	1618	2813		
5	D	3456	3218		
6	E	3614			
7					
8					
9					

	A	B	C	D	E
1	P	B.S	F.S	اختلاف ارتفاع فرالت جلو	ارتفاع
2	A	1536			
3	B	2680	2654	-1118	
4	C	1618	2813		
5	D	3456	3218		
6	E	3614			
7					
8					
9					

	A	B	C	D	E
1	P	B.S	F.S	اختلاف ارتفاع فرالت جلو	ارتفاع
2	A	1536			
3	B	2680	2654	-1118	
4	C	1618	2813	-133	
5	D	3456	3218	-1600	
6	E	3614		-158	
7					
8					
9					

مرحله اول - ورود اطلاعات مطابق جدول ترازیابی در نرم افزار Excel: ابتدا مطابق جدول ترازیابی عنوانین ستون ها را نوشته سپس نام نقاط و قرائت های عقب و جلو و نیز ارتفاع نقطه اول را وارد می نماییم.

مرحله دوم - محاسبه ستون اختلاف ارتفاع ( $\Delta h$ ): می دانیم اختلاف ارتفاع از رابطه محاسبه می شود برای ( $\Delta h = B.S - F.S$ ) مثال ( $\Delta h_1 = 1536 - 2654 = -1118$ ) و ( $\Delta h_2 = 2680 - 2813 = -133$ ) و ... می شود. در نرم افزار Excel برای فرمول نویسی به جای عدد، نشانی خانه های مربوطه نوشته می شود مانند: در خانه D4 مقدار  $B3 - C4$  = نوشته می شود، باید توجه داشت اگر قبل از فرمول علامت (=) نوشته نشود محاسبه انجام نمی گیرد. (در نرم افزار Excel به جای تایپ نشانی خانه می توان پس از علامت مساوی روی خانه مربوطه کلیک کرد)

در خانه های بعدی نیز باید فرمول های مشابه نوشته شود و یا به روش درج اتوماتیک فرمول قبلی در خانه های بعدی تا D7 کپی شود. در کپی کردن فرمول ها نشانی خانه ها به نسبت مکان کپی تغییر می کند. (روی خانه D7 دو بار کلیک کنید تا فرمول و خانه های آنرا مشاهده نمایید).

	A	B	C	D	E
1	P	B.S	F.S	اختلاف ارتفاع	ارتفاع
2	A	1536	2654	-1118	H
3	B	2680	2813	-133	
4	C	1618	3218	-1600	
5	D	3456	3614	-158	
6	E				
7					
8					
9					

	A	B	C	D	E
1	P	B.S	F.S	اختلاف ارتفاع	ارتفاع
2	A	1536	2654	-1118	H
3	B	2680	2813	-133	98.882
4	C	1618	3218	-1600	
5	D	3456	3614	-158	
6	E				
7					
8					
9					

	A	B	C	D	E
1	P	B.S	F.S	اختلاف ارتفاع	ارتفاع
2	A	1536	2654	-1118	H
3	B	2680	2813	-133	98.749
4	C	1618	3218	-1600	97.149
5	D	3456	3614	-158	96.991
6	E				
7					
8					
9					

برای تفاضل آنها در خانه D9 فرمول  $=B9-C9$  را می‌نویسیم و در خانه E9 برای محاسبه ارتفاع نقطه آخر فرمول  $=E3+D9/1000$  را نوشته و با مقدار خانه E7 که ارتفاع نقطه آخر است مقایسه می‌نماییم اگر با هم برابر بودند محاسبات صحیح انجام شده است.

	A	B	C
1	P	B.S	F.S
2	A	1536	
3	B	2680	2654
4	C	1618	2813
5	D	3456	3218
6	E		3614
7			
8			
9			

	A	B	C
1	P	B.S	F.S
2	A	1536	
3	B	2680	2654
4	C	1618	2813
5	D	3456	3218
6	E		3614
7			
8			
9			

### مرحله سوم - محاسبه ارتفاع (H):

ارتفاع هر نقطه برابر است با (ارتفاع نقطه قبلی + اختلاف ارتفاع) و چون اختلاف ارتفاع برحسب میلی‌متر و ارتفاع بر حسب متر است مقدار اختلاف ارتفاع را بر هزار تقسیم می‌کنیم تا بر حسب متر شود.  $H = H1 + \Delta H1 / 1000$  و  $H3 = H2 + \Delta H2 / 1000$  و ...).

در نرم‌افزار Excel برای محاسبه ارتفاع مانند محاسبه اختلاف ارتفاع از نشانی خانه‌ها استفاده می‌نماییم.  $(E4 = E3 + D4 / 1000)$  سپس به روش درج اتوماتیک خانه E4 را تا E4 کپی می‌نماییم.

### مرحله چهارم - کنترل محاسبات:

می‌دانیم اختلاف ارتفاع کلی یعنی اختلاف ارتفاع بین نقطه اول و آخر برابر است با تفاضل مجموع قرائت‌های جلو از قرائت‌های عقب ( $\Delta h = \Sigma B.S - \Sigma F.S$ ) و اگر این اختلاف ارتفاع را با ارتفاع نقطه اول جمع کنیم باید ارتفاع نقطه آخر بدست آید. در نرم‌افزار Excel برای اینکه جمع ستون را محاسبه نماییم ابتدا این ستون‌ها را تا چند خانه بعد (مانند ردیف نهم) از آنها انتخاب کرده و سپس آیکن را از رویون Home کلیک می‌کنیم.

	A	B	C	D	E		A	B	C	D	E		
1	P	B.S	F.S	Δh	فراتت جلو	ارتفاع	1	P	B.S	F.S	Δh	فراتت عقب	
2	A	1536				100	2	A	1536				100
3	B	2680	2654	-1118	98.882		3	B	2680	2654	-1118	98.882	
4	C	1618	2813	-133	98.749		4	C	1618	2813	-133	98.749	
5	D	3456	3218	-1600	97.149		5	D	3456	3218	-1600	97.149	
6	E	3614		-158	96.991		6	F	3614		-158	96.991	
7							7						
8							8						
9		9290	12299	=B9-C9			9	9290	12299		-3009		

	A	B	C	D	E		A	B	C	D	E		
1	P	B.S	F.S	Δh	فراتت عقب	ارتفاع	1	P	B.S	F.S	Δh	فراتت جلو	
2	A	1536				100	2	A	1536				100
3	B	2680	2654	-1118	98.882		3	B	2680	2654	-1118	98.882	
4	C	1618	2813	-133	98.749		4	C	1618	2813	-133	98.749	
5	D	3456	3218	-1600	97.149		5	D	3456	3218	-1600	97.149	
6	E	3614		-158	96.991		6	E	3614		-158	96.991	
7							7						
8							8						
9		9290	12299	=E9-D9/1000			9	9290	12299	-3009	96.991		

انجام عملیات ترازیابی تدریجی در محوطه هنرستان، ثبت نتایج و کنترل خطای انسانی شامل خطای یادداشت برداری خطای شنیداری و نوشتاری در حین عملیات

فعالیت عملی ۳



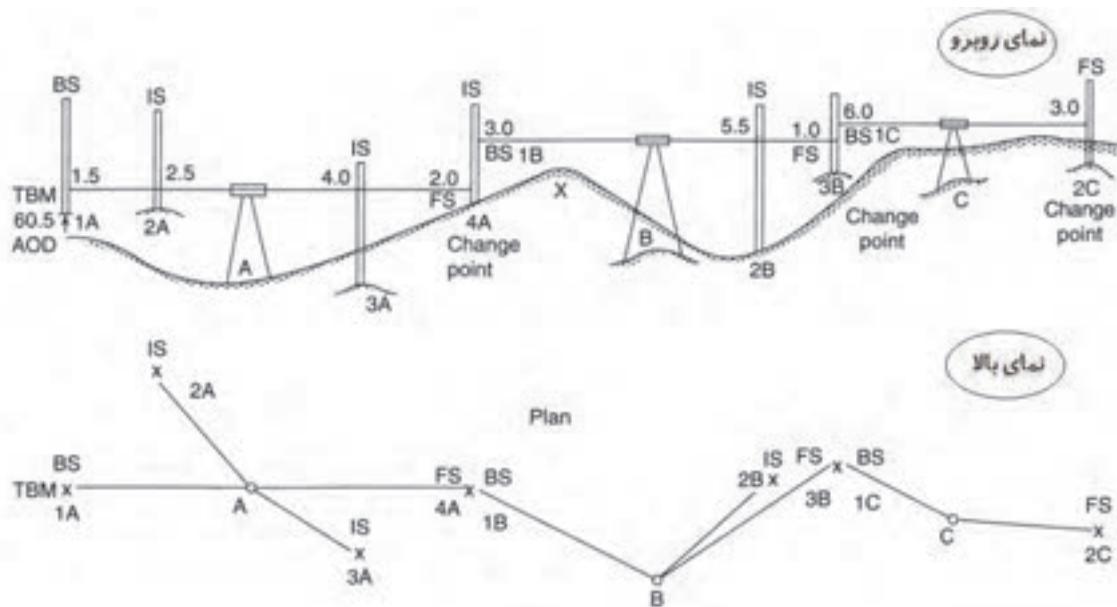
## ترازیابی ساعی

هرگاه فاصله نقاط به هم نزدیک باشد به طوری که بتوان از یک ایستگاه عدد مربوط به شاخص روی چند نقطه را خواند یا به عبارت دیگر با قراردادن ترازیاب در محل مناسب بتوان بیش از دو قرائت انجام داد. در جدول اولین قرائت را قرائت عقب و آخرین قرائت را قرائت جلو و بقیه را قرائت‌های وسط ثبت می‌کنیم. این نوع ترازیابی را ترازیابی ساعی یا ترازیابی نقاط پراکنده گویند.

در مواقعی که نقاطی به صورت پراکنده قرار گرفته باشد، به طوری که بتوان از یک ایستگاه آنها را ترازیابی کرد، از این ترازیابی استفاده می‌شود.

همان‌طور که گفته شد، در ترازیابی ساعی دستگاه ترازیاب را در محل مناسبی، که از آن محل بتوان بیش از دو قرائت انجام داد، قرار می‌دهیم. برای مثال در شکل (۱۲) دستگاه در نقطه S مستقر شده است، به طوری که از آنجا شاخص در نقاط A و B و C و D دیده می‌شود.

چنان‌چه ارتفاع نقطه اول معلوم باشد، در این نقطه قرائت عقب انجام می‌شود. در ادامه کار با گرفتن شاخص بر روی نقاط بعد به ترتیب قرائت‌های تار و سط انجام می‌شود و در انتهای شاخص را بر روی نقطه آخر می‌گیریم و قرائت روی آن را قرائت جلو ثبت می‌نماییم.



هرگاه اختلاف ارتفاع نقاط را با  $\Delta H$  و قرائت عقب را با  $B.S$  و قرائت‌های وسط را با  $I.S$  و قرائت جلو را با  $F.S$  نشان دهیم، داریم:

$$\Delta H_{\text{IA}, \text{rA}} = B.S_{\text{IA}} - I.S_{\text{rA}}$$

$$\Delta H_{\text{IA}, \text{rA}} = B.S_{\text{IA}} - I.S_{\text{rA}}$$

$$\Delta H_{\text{IA}, \text{rA}} = B.S_{\text{IA}} - I.S_{\text{rA}}$$

روشن است با داشتن اختلاف ارتفاع هر دو نقطه نسبت به هم و معلوم بودن ارتفاع یک نقطه از قبل مانند  $A$  به راحتی ارتفاع بقیه نقاط محاسبه می‌شود، مثلاً:

$$H_{\text{IA}} =$$

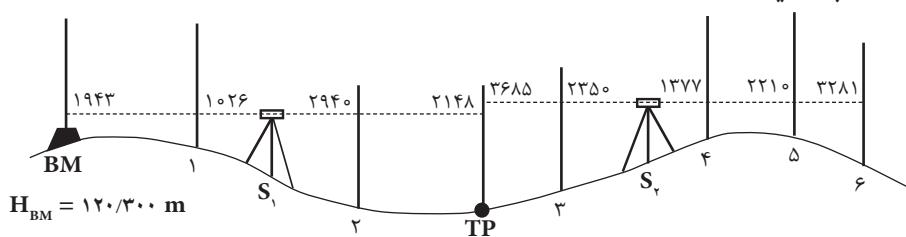
$$H_{\text{IA}} = H_{\text{IA}} + \Delta H_{\text{IA}, \text{rA}}$$

$$H_{\text{rA}} = H_{\text{IA}} + \Delta H_{\text{IA}, \text{rA}}$$

$$H_{\text{rA}} = H_{\text{IA}} + \Delta H_{\text{IA}, \text{rA}}$$

شکل زیر مربوط به کروکی یک عملیات ترازبایی به روش شعاعی است که قرائت اعداد روی شاخص مستقر در نقاط روی آن مشخص شده است. جدول ترازبایی را ترسیم کرده و با استفاده از آن ارتفاع نقاط را محاسبه کنید.

مثال ۴



حل:

محاسبات در دهنۀ اول ترازیابی:

$$\Delta H_{BM,1} = 1943 - 1026 = 917 \text{ mm} = 0 / 917 \text{ m}$$

$$\Rightarrow H_1 = H_{BM} + \Delta H_{BM,1} = 120 / 300 + 0 / 917 = 121 / 217 \text{ m}$$

$$\Delta H_{BM,2} = 1943 - 2940 = -997 \text{ mm} = -0 / 997 \text{ m}$$

$$\Rightarrow H_2 = H_{BM} + \Delta H_{BM,2} = 120 / 300 + (-0 / 997) = 119 / 303 \text{ m}$$

$$\Delta H_{BM,TP} = 1943 - 2148 = -205 \text{ mm} = -0 / 205 \text{ m}$$

$$\Rightarrow H_{TP} = H_{BM} + \Delta H_{BM,TP} = 120 / 300 + (-0 / 205) = 120 / 095 \text{ m}$$

محاسبات در دهنۀ دوم ترازیابی:

$$\Delta H_{TP,3} = 3685 - 2350 = 1335 \text{ mm} = 1 / 335 \text{ m}$$

$$\Rightarrow H_3 = H_{TP} + \Delta H_{TP,3} = 120 / 095 + 1 / 335 = 121 / 430 \text{ m}$$

$$\Delta H_{TP,4} = 3685 - 1377 = 2308 \text{ mm} = 2 / 308 \text{ m}$$

$$\Rightarrow H_4 = H_{TP} + \Delta H_{TP,4} = 120 / 095 + 2 / 308 = 122 / 403 \text{ m}$$

$$\Delta H_{TP,5} = 3685 - 2210 = 1475 \text{ mm} = 1 / 475 \text{ m}$$

$$\Rightarrow H_5 = H_{TP} + \Delta H_{TP,5} = 120 / 095 + 1 / 475 = 121 / 570 \text{ m}$$

$$\Delta H_{TP,6} = 3685 - 3281 = 404 \text{ mm} = 0 / 404 \text{ m}$$

$$\Rightarrow H_6 = H_{TP} + \Delta H_{TP,6} = 120 / 095 + 0 / 404 = 120 / 499 \text{ m}$$

نقاط	قرائت عقب	قرائت وسط	قرائت جلو	اختلاف ارتفاع	ارتفاع
P	B.S	I.S	F.S	$\Delta H$	H
BM	1943				102/300
1		1026		917	103/217
2		2940		-997	101/303
TP	3685		2148	-205	102/095
3		2350		1335	103/430
4		1377		2308	104/403
5		2210		1475	103/570
6			3281	204	102/499



یک ترازیابی بین نقاط  $M_1$  و  $M_2$  انجام شده است. ارتفاع نقطه  $M_1$  برابر  $1749.50$  متر است. جدول ترازیابی را محاسبه کرده و ارتفاع نقاط را به دست آورید.

نقطه	قرائت عقب	قرائت وسط	قرائت جلو	اختلاف ارتفاع	ارتفاع
P	B.S	I.S	F.S	$\Delta H$	H
$M_1$	۲۲۰۴				
۱			۱۸۱۰		
۲			۲۳۸۰		
A	۳۱۱۵		۱۹۰۵		
۳			۳۲۶۳		
۴			۳۳۸۷		
B	۱۱۵۰		۲۹۰۶		
۵			۱۴۳۵		
۶			۱۳۰۷		
۷			۱۷۹۳		
$M_2$			۲۳۵۴		

محل انجام محاسبات:

## محاسبات ترازیابی شعاعی در نرم افزار Excel

	A	B	C	D	E	F
1	P	8.5	1.5	F.S	Δh	H
2	A	1852				100
3	B		1483			
4	C		1625			
5	D		2034			
6	E			1280		
7						

	A	B	C	D	E	F
1	P	8.5	1.5	F.S	Δh	H
2	A	1852				100
3	B		1483			
4	C		1625			
5	D		2034			
6	E			1280		
7						

	A	B	C	D	E	F
1	P	8.5	1.5	F.S	Δh	H
2	A	1852				100
3	B		1483		$=\$B\$3-C4$	
4	C		1625			
5	D		2034			
6	E			1280		
7						

	A	B	C	D	E	F
1	P	8.5	1.5	F.S	Δh	H
2	A	1852				100
3	B		1483		369	
4	C		1625		227	
5	D		2034		-182	
6	E			1280	1852	
7						

	A	B	C	D	E	F
1	P	8.5	1.5	F.S	Δh	H
2	A	1852				100
3	B		1483		369	
4	C		1625		227	
5	D		2034		-182	
6	E			1280	$=\$B\$3-C7$	
7						

	A	B	C	D	E	F
1	P	8.5	1.5	F.S	Δh	H
2	A	1852				100
3	B		1483		369	
4	C		1625		227	
5	D		2034		-182	
6	E			1280	572	
7						

مرحله اول - ورود اطلاعات مطابق جدول

ترازیابی در نرم افزار Excel:  
ابتدا مطابق جدول ترازیابی شعاعی، عناوین ستونها را نوشته سپس نام نقاط و قرائت‌های عقب، وسط، جلو و نیز ارتفاع نقطه اول را وارد می‌نماییم.

مرحله دوم - محاسبه ستون اختلاف ارتفاع ( $\Delta h$ ):

می‌دانیم در ترازیابی شعاعی برای محاسبه ستون اختلاف ارتفاع باید مقدار قرائت عقب منهای هر یک از قرائت‌های وسط و جلو شود مانند مثال:

$$\Delta h_2 = 1852 - 1625 \quad \Delta h_1 = 1852 - 1483$$

و ...  $\Delta h_5 = 1852 - 1280$  که در نرم افزار Excel در خانه‌های E4 و E5 و ... و ... به صورت  $=B3-C4$  و ... و ... و ...  $=B3-D7$  نوشته می‌شود. برای حل جدول در ستون  $\Delta h$  می‌توان به طور جداگانه در هر خانه یک فرمول تایپ کرد ولی اگر بخواهیم از روش درج اتوماتیک استفاده کنیم چون در تمام فرمول‌ها خانه B3 ثابت است باید آنرا به صورت  $=\$B\$3$  تایپ نماییم و یا پس از نوشتن نشانی خانه کلید F4 از صفحه کلید می‌زنیم و در خانه E7 نشانی C7 را به D7 تغییر دهیم.

(می‌توانید روی خانه E7 دو بار کلیک کرده سپس ماوس را روی محیط خانه C7 قرار داده و به خانه D7 منتقل نمایید.)



### نشانی نسبی و مطلق

در نرم افزار Excel به صورت پیش فرض هر نشانی خانه‌ای (مانند B3) که در یک فرمول نوشته می‌شود به صورت نسبی می‌باشد یعنی اگر خانه فرمول را در محل دیگری کپی نماییم نشانی خانه‌های موجود در فرمول نیز طبق محل جدید تغییر می‌کند، و در صورتی که بخواهیم نشانی خانه‌ها با کپی کردن خانه فرمول در دیگر خانه‌ها تغییر نکند نشانی را با استفاده از علامت \$ می‌نویسیم، مانند \$B\$3 که به آن نشانی مطلق می‌گویند یعنی خانه ستون B سطر 3 ثابت می‌شود و با کپی خانه فرمول در خانه‌های دیگر این نشانی تغییر نمی‌کند.

	A	B	C	D	E	F
1	P	8.5	1.5	F.5	Δh	ارتفاع
2	A	1852				
3	B	1483			369	$=F\$3+E4/1000$
4	C	1625			227	
5	D	2034			-182	
6	E	1280			572	

	A	B	C	D	E	F
1	P	8.5	1.5	F.5	Δh	ارتفاع
2	A	1852				
3	B	1483			369	100.369
4	C	1625			227	
5	D	2034			-182	
6	E	1280			572	

	A	B	C	D	E	F
1	P	8.5	1.5	F.5	Δh	ارتفاع
2	A	1852				
3	B	1483			369	100.369
4	C	1625			227	100.227
5	D	2034			-182	99.818
6	E	1280			572	100.571

### انواع خطاهای ترازیابی

برای کاهش خطاهای باید آنها را از نظر منابع خطاهای در ترازیابی مورد بررسی قرار داد. منابع ایجاد خطا در ترازیابی به سه دسته دستگاه، طبیعت و انسان تقسیم می‌شوند:

#### ۱- خطاهای دستگاهی:

این خطاهای در ترازیابی به خود دستگاه مربوط می‌شود و عواملی که باعث خطای دستگاهی می‌گردند عبارت‌اند از:

- تنظیم نبودن ترازهای کروی و استوانه‌ای
- واضح نبودن تصویر و تارهای رتیکول
- انحنا پیدا نمودن شاخص
- خطای ناشی از تقسیمات یا درجه‌بندی شاخص
- خطای ناشی از سالم نبودن سه پایه دستگاه
- خطای کلیماسیون

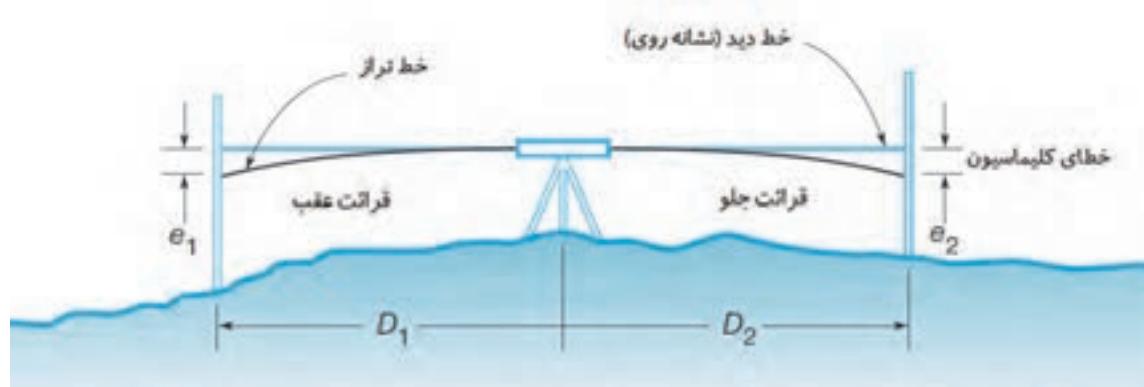
**خطای کلیماسیون:** هرگاه پس از تنظیم تراز دوربین ترازیاب، محور نشانه روی که به محور کلیماسیون معروف است در حالت افقی قرار نگیرد، می‌گویند دستگاه دارای خطای کلیماسیون است. در این وضعیت محور نشانه روی نسبت به امتداد افق دوربین، به اندازه زاویه  $\alpha$  به سمت بالا و یا پایین انحراف دارد. بنابراین باید مقدار خطا را به دست آوریم و اختلاف ارتفاع تعیین شده را تصحیح نماییم. یا محور کلیماسیون را تنظیم نماییم تا اختلاف ارتفاعی که با دستگاه به دست می‌آید عاری از خطای کلیماسیون باشد.

معمولًاً قبل از انجام کار ترازیابی باید دستگاه را کنترل نمود تا در صورت داشتن خطای کلیماسیون مقدار آن محاسبه گردد و در محاسبات بعدی منظور شود تا اختلاف ارتفاع ارتفاع تصحیح شده به دست آید. برای تصحیح این خطا دو روش به کار می‌رود:

**روش دستگاهی:** لازم است دوربین‌های نقشه‌برداری به صورت دوره‌ای مورد تنظیم و کالیبراسیون قرار گیرند چرا که در طول زمان و استفاده در پروژه‌های مختلف ممکن است تنظیمات آنها بهم خورده و باعث ایجاد خطاهای فاحش در اندازه گیری شوند. در این روش از دستگاهی به نام کلیماتور برای کنترل و حذف خطای کلیماسیون استفاده می‌شود و این کار باید در نمایندگی‌های مجاز تعمیر و کالیبراسیون دوربین‌های نقشه‌برداری انجام شود.

#### روش صحرایی:

مطابق شکل زیر اگر هنگام قرائت شاخص‌ها در یک دهننه ترازیابی، فاصله دستگاه ترازیاب از شاخص‌ها مساوی باشد عملًا خطای کلیماسیون در محاسبات حذف می‌گردد و اختلاف ارتفاع واقعی به دست می‌آید.



#### ۲- خطای طبیعی:

انواع خطاهایی را که در ترازیابی از طبیعت ناشی می‌شود، خطاهای طبیعی می‌گوییم. بارزترین آنها در ترازیابی عبارت‌اند از:

(الف) خطای کرویت زمین

(ب) خطای شکست نور (انکسار)

مشابه روشی که برای حذف عملی خطای کلیماسیون در هنگام عملیات گفته شد، با قرار دادن دستگاه ترازیاب در فواصل مساوی نسبت به شاخص‌ها عملًا خطاهای کرویت و انکسار در محاسبات حذف می‌شود و اختلاف ارتفاع واقعی به دست می‌آید.

## ۲- خطاهای انسانی:

- منبع اصلی این خطاهای انسان است که معمولاً هنگام عملیات ترازیابی در اثر بی‌توجهی به اصول صحیح کار به وجود می‌آید، که مهم‌ترین آنها عبارتند از:
- الف) دقیق تراز نکردن تراز کروی؛
  - ب) واضح و روشن نکردن تارهای رتیکول؛
  - ج) انحراف شاخص به جلو و یا عقب؛
  - د) انحراف شاخص به راست یا چپ؛
  - ه) خطای ناشی از ناپایدار بودن پایه‌های دوربین در زمین‌های نرم؛
  - و) خطای ناشی از قراردادن شاخص در محل‌های نشست پذیر؛
  - ز) انتخاب فاصله زیاد برای قرائت‌ها که متناسب با دقت دوربین نباشد.

## کنترل و تصحیح خطای ترازیابی

عملیات ترازیابی در صورتی قابل کنترل است که علاوه بر معلوم بودن ارتفاع نقطه اول، ارتفاع نقطه آخر نیز معلوم باشد. به عبارتی زمانی می‌توان خطای ترازیابی را محاسبه نمود که ترازیابی بین دو نقطه با ارتفاع معلوم انجام شود. در این حالت خطای ترازیابی ( $e_L$ ) عبارت است از:

$$e_L = H' - H$$

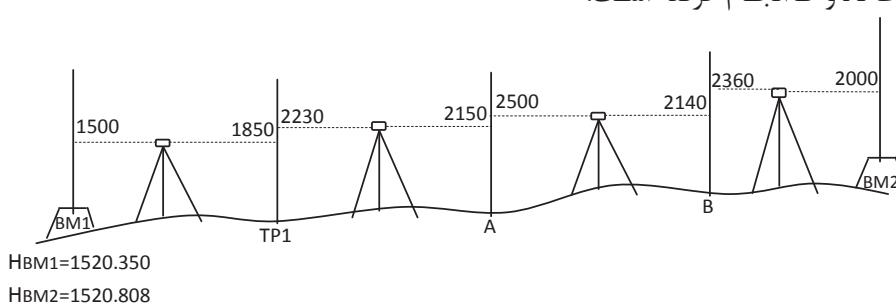
ارتفاع معلوم نقطه آخر - ارتفاع به دست آمده برای نقطه آخر = خطای ترازیابی

چنانچه خطای ترازیابی در محدوده مجاز باشد می‌توان آنرا بین دهنده‌ها سرشکن کرد و در این حالت ترازیابی قابل قبول می‌باشد. محدوده مجاز خطای ترازیابی درجه ۳ از رابطه زیر به دست می‌آید:

$$e_{\max} = \pm 12\sqrt{k}$$

که در آن  $k$  طول مسیر ترازیابی بر حسب کیلومتر می‌باشد. مقدار تصحیح برای دهنۀ اول ترازیابی از رابطه  $C = \frac{-e_L}{n}$  قابل محاسبه است که در آن  $n$  تعداد دهنده‌ها یا به عبارتی تعداد قرائت‌های عقب و یا جلو می‌باشد.

شکل زیر یک ترازیابی تدریجی درجه سه بین دو بنچ‌مارک را نشان می‌دهد که به منظور تعیین ارتفاع نقاط A و B انجام گرفته است.



مثال ۵



الف) اطلاعات لازم را از روی شکل در یک جدول ترازیابی وارد نموده و ارتفاع نقاط را محاسبه نمایید.  
ب) در صورت امکان خطای ترازیابی را محاسبه نموده و ارتفاع تصحیح شده سایر نقاط را به دست آورید.(مسیر ترازیابی ۵۷۰ متر است)

### راهکار کلی حل اینگونه مسائل:

با کمی دقت می بینیم که ترازیابی از یک بنچ مارک شروع شده و به بنچ مارکی دیگر بسته شده است.  
پس قابل کنترل بوده و می توان خطای بست ترازیابی را محاسبه نمود. یعنی داریم:

$$e_L = H' - H$$

ارتفاع معلوم نقطه آخر - ارتفاع بدست آمده برای نقطه آخر = خطای بست ترازیابی

بعد از محاسبه خطای بست ترازیابی، با توجه به اینکه این ترازیابی از نوع درجه سه می باشد مقدار مجاز خط را برای آن از رابطه زیر به دست می آوریم:

$$e_{\max} = \pm 12\sqrt{k}$$

و در صورتی که خطای بست ترازیابی در محدوده مجاز آن قرار دارد آنرا تصحیح می کنیم، مقدار تصحیح از رابطه زیر به دست می آید:

$$C = \frac{-e_L}{n}$$

که در نقطه اول صفر بوده و برای نقاط دیگر مطابق روابط زیر به دست می آید:

$$C_1 = 0$$

$$C_r = \left( \frac{-e_L}{n} \right) \times 1$$

$$C_{r'} = \left( \frac{-e_L}{n} \right) \times 2$$

...

$$C_i = \left( \frac{-e_L}{n} \right) \times (i-1)$$

پس از محاسبه مقدار تصحیح برای همه نقاط، آنها را در ستون مربوط به خود در جدول ترازیابی وارد می کنیم. در پایان ارتفاع تصحیح شده نقاط را از رابطه ساده موجود ( $H_C = H + C$ ) به دست آورده و ستون آخر را کامل می کنیم.

حل:

(الف)

$$H_{TR} = 1520 / 350 + (-0 / 350) = 1520 / 000$$

$$\Delta H_{BM_r, TP_r} = 1500 - 1850 = -350$$

$$H_A = 1520 / 000 + 0 / 080 = 1520 / 080$$

$$\Delta H_{TP_r, A} = 2230 - 2150 = 80$$

$$H_B = 1520 / 080 + 0 / 360 = 1520 / 440$$

$$\Delta H_{A, B} = 2500 - 2140 = 360$$

$$H_{BM_r} = 1520 / 440 + 0 / 360 = 1520 / 800$$

$$\Delta H_{B, BM_r} = 2360 - 2000 = 360$$

نقاط	فرائت عقب	فرائت جلو	اختلاف ارتفاع	ارتفاع	تصحیح	ارتفاع تصحیح شده
P	B.S	F.S	$\Delta H$	H	C	$H_C$
BM <sub>۱</sub>	۱۵۰۰			۱۵۲۰/۳۵۰		۱۵۲۰/۳۵۰
TP <sub>۱</sub>	۲۲۳۰	۱۸۵۰	-۳۵۰	۱۵۲۰/۰۰۰		
A	۲۵۰۰	۲۱۵۰	۸۰	۱۵۲۰/۰۸۰		
B	۲۳۶۰	۲۱۴۰	۳۶۰	۱۵۲۰/۴۴۰		
BM <sub>۱</sub>		۲۰۰۰	۳۶۰	۱۵۲۰/۸۰۰		۱۵۲۰/۸۰۸

(ب)

$$e_L = H' - H = 1520/800 - 1520/808 = -0/008 \text{ mm} = -8 \text{ mm}$$

$$C = \frac{-e_L}{n} = \frac{-(-8)}{4} = 2 \text{ mm}$$

$$C_1 = 0$$

$$C_2 = C \times 1 = 2 \times 1 = +2 \text{ mm}$$

$$C_3 = C \times 2 = 2 \times 2 = +4 \text{ mm}$$

$$C_4 = C \times 3 = 2 \times 3 = +6 \text{ mm}$$

$$C_5 = C \times 4 = 2 \times 4 = +8 \text{ mm}$$

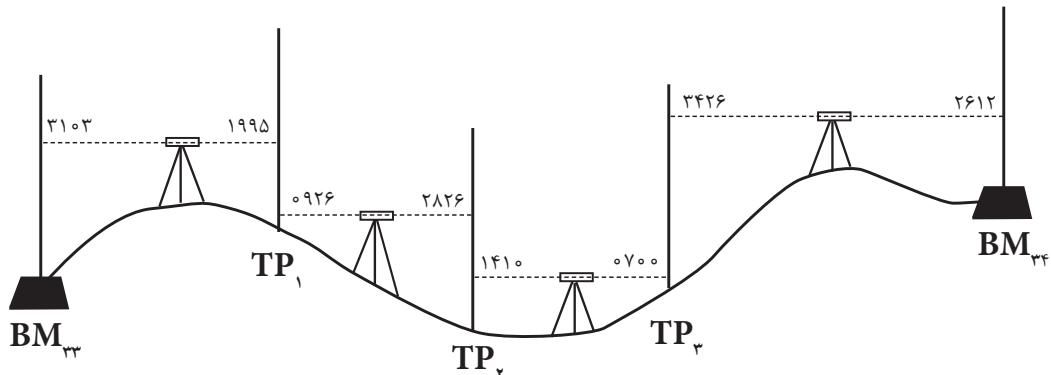
نقاط	فرائت عقب	فرائت جلو	اختلاف ارتفاع	ارتفاع	تصحیح	ارتفاع تصحیح شده
P	B.S	F.S	$\Delta H$	H	C	$H_C$
BM <sub>۱</sub>	۱۵۰۰			۱۵۲۰/۳۵۰	۰	۱۵۲۰/۳۵۰
TP <sub>۱</sub>	۲۲۳۰	۱۸۵۰	-۳۵۰	۱۵۲۰/۰۰۰	+۲	۱۵۲۰/۰۰۲
A	۲۵۰۰	۲۱۵۰	۸۰	۱۵۲۰/۰۸۰	+۴	۱۵۲۰/۰۸۴
B	۲۳۶۰	۲۱۴۰	۳۶۰	۱۵۲۰/۴۴۰	+۶	۱۵۲۰/۴۴۶
BM <sub>۱</sub>		۲۰۰۰	۳۶۰	۱۵۲۰/۸۰۰	+۸	۱۵۲۰/۸۰۸
$\Sigma$	۸۵۹۰	۸۱۴۰	۴۵۰			



مطابق شکل زیر عملیات ترازیابی تدریجی از بنچ مارک شماره ۳۳ تا بنچ مارک شماره ۳۴ انجام گرفته است. در صورتی که ارتفاع  $BM_{۳۳}$  برابر ۷۵ متر و ارتفاع  $BM_{۳۴}$  برابر ۷۵/۶۸۵ متر و طول مسیر ترازیابی شده و خطای کیلومتری به ترتیب ۲۵۰ متر و ۲۵ میلی متر باشد:

الف) جدول ترازیابی زیر را تکمیل کنید.

ب) ارتفاع کلیه نقاط را به دست آورده و خطاهای را سرشکن نمائید.



نقاط	قرائت عقب	قرائت جلو	اختلاف ارتفاع	ارتفاع	تصحیح	ارتفاع تصحیح شده
P	B.S	F.S	$\Delta H$	H	C	$H_C$

محل انجام محاسبات:

مثال ۶



## محاسبه و سرشکنی خطای ترازیابی در نرم‌افزار Excel

با ذکر یک مثال، این مبحث را ادامه می‌دهیم.

یک ترازیابی مطابق جدول زیر از BM به ارتفاع ۱۰۰ متر تا BM به ارتفاع ۱۰۳/۰۵۰ متر و به طول ۲۵۰ متر و با خطای کیلومتری ۲۵mm انجام شده است، در صورت صحت عملیات، ارتفاع سرشکن شده (تصحیح شده) نقاط را محاسبه کنید.

	A	B	C	D	E	F	G
۱	نام	فراتر عقب	فراتر جلو	اختلاف ارتفاع	ارتفاع	تصحیح	ارتفاع تصویح شده
۲	P	B.S	F.S	Δh	H	C	Hc
۳	BM1	3100			100.000		100.000
۴	1	2840	1210				
۵	2	2210	1700				
۶	3	1650	3040				
۷	4	2520	1900				
۸	BM2		1410				103.050

روش حل:

۱- بررسی مقدار خطأ و صحت عملیات :

پس از وارد کردن اطلاعات در نرم‌افزار Excel مطابق جدول ترازیابی باید مقدار خطأ را محاسبه نماییم به‌طور کلی مقدار خطای بست ترازیابی برابر است با تفاضل اختلاف ارتفاع محاسباتی (عملیاتی) با اختلاف ارتفاع واقعی بین دو نقطه اول و آخر و یا این خطأ برابر است با تفاضل بین ارتفاع محاسباتی (عملیاتی) و ارتفاع واقعی نقطه آخر.

$$e_L = \Delta H_{\text{محاسباتی}} - \Delta H_{\text{واقعی}}$$

$$\Delta H_{\text{محاسباتی}} = \sum B.S - \sum F.S$$

$$\Delta H_{\text{واقعی}} = H_{\text{نقطه آخر}} - H_{\text{نقطه اول}}$$

از روابط بالا نتیجه می‌شود اگر در ترازیابی نقطه اول و آخر بر هم منطبق باشند یعنی ترازیابی

نکته



از یک نقطه شروع و به همان نقطه ختم شده باشد مقدار  $\{\Delta H_{\text{واقعی}} = H_{\text{نقطه آخر}} - H_{\text{نقطه اول}}\}$

برابر صفر خواهد شد. و در رابطه اول خواهیم داشت:

$$e_L = \Delta H_{\text{محاسباتی}} = \sum B.S - \sum F.S = \text{صفر}$$

برای محاسبه در نرم‌افزار Excel همان گونه که در فصل قبل گفته شد برای محاسبه مجموع قرائت‌های عقب و جلو پس از انتخاب ستون‌ها آیکن را کلیک می‌نماییم. (بهتر است ستون‌ها را تا دو یا سه ردیف پایین‌تر انتخاب نماییم تا قسمت محاسبات از جدول، فاصله‌ای داشته باشند و یا رنگ نوشته‌های قسمت پایین جدول را تغییر دهیم)

	A	B	C
1	فرانث غلب	فرانث جلو	فرانث غلب
2	P	B.S	F.S
3	BM1	3100	
4	1	2840	1210
5	2	2210	1700
6	3	1650	3040
7	4	2520	1900
8	BM2		1410
9			
10	$\Sigma$ =		

	A	B	C
1	فرانث جلو	فرانث غلب	فرانث غلب
2	P	B.S	F.S
3	BM1	3100	
4	1	2840	1210
5	2	2210	1700
6	3	1650	3040
7	4	2520	1900
8	BM2		1410
9			
10	$\Sigma$ =	12320	9260

برای محاسبه اختلاف ارتفاع محاسباتی در خانه D10 می‌نویسیم  $D10 = B10 - C10$  و برای محاسبه اختلاف ارتفاع واقعی در خانه E10 می‌نویسیم  $E10 = (G8 - G3) \times 1000$  و نیز برای محاسبه مقدار خطای بست ترازیابی در خانه B10 می‌نویسیم  $B10 = D10 - E10$

10	$\Sigma = 12320 \quad 9260 = B10 - C10$	$\rightarrow$	10	$\Sigma = 12320 \quad 9260 \quad 3060 = (G8 - G3) \times 1000$
	$\Delta h_{\text{محاسباتی}} = \sum B.S - \sum F.S$			$(\Delta h_{\text{واقعی}} = H_{\text{نقطه اول}} - H_{\text{نقطه آخر}}) \times 1000$
				تغیل به متر
10	$\Sigma = 12320 \quad 9260 \quad 3060 \quad 3050$	$\rightarrow$	10	$\Sigma = 12320 \quad 9260 \quad 3060 \quad 3050$
11	$e = D10 - E10$		11	$e = 10$
	$e_L = \Delta h_{\text{محاسباتی}} - \Delta h_{\text{واقعی}}$			

حداکثر خطای مجاز ترازیابی از رابطه  $e_{\max} = \sqrt{k}$  برای ترازیابی درجه ۳ که خطای مجاز کیلومتری ۱۲ میلی‌متر در نظر گرفته می‌شود، به دست می‌آید در این مثال چون خطای کیلومتری ۲۵ میلی‌متر است به جای ۱۲ عدد ۲۵ میلی‌متر را قرار می‌دهیم، در یکی از خانه‌ها مانند C11 می‌نویسیم  $e = 25 \times \sqrt{0.250}$  (تابع sqrt() در این نرم افزار به معنی جذر عدد داخل پرانتز است).

11	$e = 10$	$6 \text{ ممکن} = 25 \times \sqrt{0.250}$	$\rightarrow$	11	$e = 10$	$6 \text{ ممکن} = 15^2$
10	$\Sigma = 15350 \quad 8580 \quad 3080 \quad 3020$			10	$\Sigma = 15350 \quad 8580 \quad 3080 \quad 3020$	

از آن جا که قدر مطلق خطا از حداکثر خطای مجاز کمتر است پس صحت عملیات تایید می‌شود.

## ۲- محاسبه ستون‌های $\Delta h$ و $H$ :

محاسبه این دو ستون مانند فصل قبل انجام می‌شود.

مشاهده می‌شود اختلاف بین ارتفاع محاسباتی و ارتفاع واقعی نقطه آخر همان ۱۰ میلی‌متر یعنی خطای بست ترازیابی می‌باشد که باید آنرا سر شکن نمود. (اگر نیازی به بررسی صحت عملیات نباشد می‌توان ابتدا جدول را تا محاسبه ارتفاع محاسباتی حل کرده و سپس برای محاسبه خطا مقدار ارتفاع محاسباتی را منهای ارتفاع واقعی نقطه آخر نمود)

	A	B	C	D	E	F	G
1	نقطه	فرات غرب	فرات جلو	فرات ارتفاع	اختلاف ارتفاع	ارتفاع	تصویر
2	P	B.S	F.S	$\Delta h$	H	C	Hc
3	BM1	3100			100.000		100.000
4	1	2840	1210	1890	101.890		
5	2	2210	1700	1140	103.030		
6	3	1650	3040	-830	102.200		
7	4	2520	1900	-250	101.950		
8	B11		1410	1110	103.060	103.050	ارتفاع تصویر شده
9							
10	$\Sigma =$	12320	9260	3060	3050		
11	$e =$	10					ارتفاع ولنس

سرشکنی خطای محاسبه ارتفاع تصویر شده:

مقدار تصویر برای هر دهانه از رابطه  $C_i = \frac{-e_L}{n}$  محاسبه می‌شود. در مثال مقدار خطای دهانه B11

نوشته شده و تعداد دهانه‌ها ۵ است بنابراین در یکی از خانه‌ها مانند F11 می‌نویسیم  $= -B11/5$  تا مقدار تصویر محاسبه شود.

10	$\Sigma =$	12320	9260	3060	3050		
11	$e =$	10					

از آنجا که در سرشکنی خطای ارتفاع نقاط خطای هر دهانه به دهانه دیگر منتقل می‌شود، پس خطای هر دهانه نسبت به دهانه قبلی به اندازه  $i$  بیشتر است و چون ارتفاع نقطه اول نیز واقعی است مقدار تصویر آن صفر می‌باشد در نتیجه در ستون تصویر باید به ترتیب اعداد ۰ و -۲ و -۴ و ... را بنویسیم. در نرمافزار Excel می‌توانیم در خانه F3 عدد ۰ و در خانه F4 فرمول  $=F3-2$  و یا  $=F3+$F$11-2$  را تایپ کرده و آنرا تا خانه F8 کپی نماییم. (نوشتن نشانی F11 به صورت  $$F$11$  آن خانه را ثابت کرده و در هنگام کپی کردن نشانی آن تغییر نمی‌کند)

	B	C	D	E	F	G
1	فرات غرب	فرات جلو	فرات ارتفاع	اختلاف ارتفاع	ارتفاع	تصویر
2	B.S	F.S	$\Delta h$	H	C	Hc
3	3100			100.000	0	100.000
4	2840	1210	1890		$=F3+$F$11$	
5	2210	1700	1140	103.030		
6	1650	3040	-830	102.200		
7	2520	1900	-250	101.950		
8		1410	1110	103.060		103.050
9						
10	12320	9260	3060	3050		
11	10				$Ci = -2$	

	B	C	D	E	F	G
1	فراتر عقب	فراتر جلو	اختلاف ارتفاع	ارتفاع	تصحیح	ارتفاع تصحیح شده
2	B.S	F.S	$\Delta h$	H	C	Hc
3	3100			100.000	0	100.000
4	2840	1210	1890	101.890	-2	
5	2210	1700	1140	103.030		
6	1650	3040	-830	102.200		
7	2520	1900	-250	101.950		
8		1410	1110	103.060		103.050
9						
10	12320	9260	3060	3050		
11	10	e max = 12.5		Cj= -2		

	B	C	D	E	F	G
1	فراتر عقب	فراتر جلو	اختلاف ارتفاع	ارتفاع	تصحیح	ارتفاع تصحیح شده
2	B.S	F.S	$\Delta h$	H	C	Hc
3	3100			100.000	0	100.000
4	2840	1210	1890	101.890	-2	
5	2210	1700	1140	103.030	-4	
6	1650	3040	-830	102.200	-6	
7	2520	1900	-250	101.950	-8	
8		1410	1110	103.060	-10	103.050
9						
10	12320	9260	3060	3050		
11	10	e max = 12.5		Cj= -2		

ارتفاع تصحیح شده هر نقطه برابر است با مجموع ارتفاع تصحیح نشده هر نقطه، با مقدار تصحیح آن.

در خانه G3 می‌نویسیم  $=E3+F3/1000$  و سپس آنرا تا خانه G7 کپی می‌کنیم.

	A	B	C	D	E	F	G
1	ارتفاع	فراتر عقب	فراتر جلو	اختلاف ارتفاع	ارتفاع	تصحیح	ارتفاع تصحیح شده
2	P	B.S	F.S	$\Delta h$	H	C	Hc
3	BM1	3100			100.000	0	=E3+F3/1000
4	1	2840	1210	1890	101.890	-2	
5	2	2210	1700	1140	103.030	-4	
6	3	1650	3040	-830	102.200	-6	
7	4	2520	1900	-250	101.950	-8	
8	BM2		1410	1110	103.060	-10	103.050
9							
10	$\Sigma =$	12320	9260	3060	3050		
11	e =	10	e max = 12.5		Cj= -2		

	A	B	C	D	E	F	G
۱	نقطه	فرات اطب	فرات جلو	اختلاف ارتفاع	ارتفاع	تصحیح	ارتفاع تصویح شده
۲	P	B.S	F.S	Δh	H	C	Hc
۳	BM1	3100			100.000	0	100.000
۴	1	2840	1210	1890	101.890	-2	
۵	2	2210	1700	1140	103.030	-4	
۶	3	1650	3040	-830	102.200	-6	
۷	4	2520	1900	-250	101.950	-8	
۸	BM2		1410	1110	103.060	-10	103.050
۹							
۱۰	$\Sigma =$	12320	9260	3060	3050		
۱۱	e =	10	e max = 12.5		Ci = -2		
	A	B	C	D	E	F	G
۱	نقطه	فرات اطب	فرات جلو	اختلاف ارتفاع	ارتفاع	تصحیح	ارتفاع تصویح شده
۲	P	B.S	F.S	Δh	H	C	Hc
۳	BM1	3100			100.000	0	100.000
۴	1	2840	1210	1890	101.890	-2	101.888
۵	2	2210	1700	1140	103.030	-4	103.026
۶	3	1650	3040	-830	102.200	-6	102.194
۷	4	2520	1900	-250	101.950	-8	101.942
۸	BM2		1410	1110	103.060	-10	103.050
۹							
۱۰	$\Sigma =$	12320	9260	3060	3050		
۱۱	e =	10	e max = 12.5		Ci = -2		

نکته



در ترازیابی، بهتر است ارتفاع واقعی نقطه آخر در ستون ارتفاع تصویح شده نوشته نشود و محاسبه گردد، تا بتوان ارتفاع نقطه آخر را نیز کنترل نمود. برای این کار می‌توانید خانه G8 را جایه‌جا کرده و کپی ستون آخر را تا خانه G8 ادامه دهید. در صورتی که مقدار این خانه همان مقدار واقعی نقطه گردید محاسبات صحیح انجام شده است.

فعالیت  
عملی ۴

انجام عملیات ترازیابی تدریجی به صورت رفت و برگشت به منظور کنترل و محاسبه خطای ترازیابی

## تسطیح زمین

تسطیح یک اصطلاح کلی است و به تمام عملیات هموار نمودن و شیب دادن زمین اطلاق می‌شود. به عبارت دیگر تسطیح کردن به عملیاتی گفته می‌شود که طی آن سطح طبیعی زمین به یک سطح صاف بدون شیب و یا با شیب ثابت تغییر می‌یابد. اما اغلب تسطیح زمین در کشاورزی به منظور ایجاد سطحی صاف با شبیبی متناسب با روش آبیاری انجام می‌شود.

برای تسطیح ابتدا زمین مورد نظر شبکه‌بندی شده و ارتفاع نقاط شبکه به روش ترازیابی مستقیم و یا روش‌های دیگر به دست آورده می‌شود. پس از آن، طرح تسطیح توسط مهندسان مشاور طراحی می‌شود و سپس ارتفاع تک تک نقاط شبکه روی طرح محاسبه شده و با ارتفاع زمین موجود مقایسه می‌شود. به عبارتی عمق خاک در نقاط شبکه مشخص می‌شود و حجم عملیات خاکی (خاکبرداری و خاکریزی) محاسبه و هزینه آن برآورد شده و در پایان، طرح به اجرا در می‌آید. پس به طور کلی تسطیح را می‌توان در چند مرحله زیر خلاصه کرد:

- ۱- شبکه‌بندی
- ۲- ترازیابی و محاسبات
- ۳- طراحی و محاسبات حجم عملیات خاکی
- ۴- اجرای طرح و کنترل آن

### ۱- شبکه‌بندی

در این مرحله ابتدا سطح زمین به صورت اشکال هندسی قابل حل مانند مربع، مستطیل، مثلث و ذوزنقه تقسیم‌بندی شده و محل تقاطع اضلاع شبکه (نقاط گرهی) روی زمین علامت گذاری (میخکوبی) می‌شود. معمولاً اندازه اضلاع شبکه تا حد ممکن نزدیک به هم انتخاب می‌شود. به طوری که بتوان سطح زمین بین دو خط مجاور در شبکه را به عنوان یک سطح مسطح در نظر گرفت. در عمل اضلاع شبکه را دو سانتی‌متر در مقیاس نقشه در نظر می‌گیرند مثلاً اگر مقیاس نقشه شبکه‌بندی مورد نظر ۱:۵۰ باشد باید اضلاع شبکه را ۱۰ متری در نظر گرفت.

### ۲- ترازیابی و محاسبات

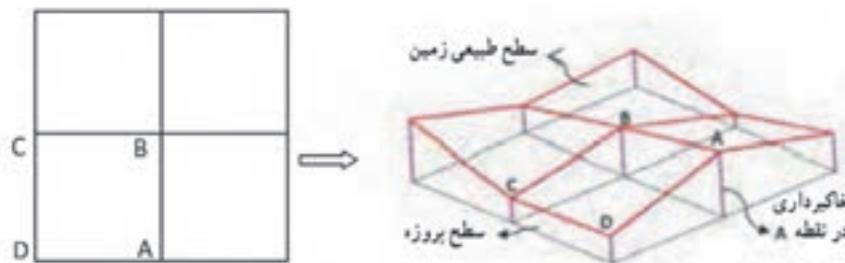
پس از آن با انجام ترازیابی مستقیم و به شیوه شعاعی ارتفاع نقاط شبکه محاسبه می‌شود.

### ۳- طراحی و محاسبه حجم عملیات خاکی

در صورتی که ارتفاع سطح پرژوهه  $H_p$  فرض شود، از تفاصل ارتفاع هر نقطه شبکه نسبت به ارتفاع پرژوهه، عمق خاک در آن نقطه مشخص می‌شود. بدیهی است، در صورتی که عمق خاک ( $h_i$ ) مثبت باشد نشانه خاکبرداری و اگر  $h_i$  منفی باشد نشانه خاکریزی در آن نقطه است. پس از تعیین عمق خاک در گوشة مربع‌های شبکه، حجم عملیات خاکی برای هر مربع با محاسبه مساحت آن مربع ضربدر میانگین عمق خاک در چهار گوشة مربع به دست می‌آید:

$$V_{abcd} = \frac{A \times (h_a + h_b + h_c + h_d)}{4}$$

در رابطه بالا منظور از  $A$  مساحت و  $V$  حجم است.



با کمی دقت در شکل بالا ملاحظه می‌شود که هر یک از مربع‌های شبکه یک منشور است که قاعده‌بالایی آن سطح طبیعی زمین و قاعده‌پایینی آن سطح پروژه می‌باشد که این دو سطح با هم موازی نبوده و اختلاف ارتفاع رئوس آن نسبت به سطح پروژه، ارتفاع‌های چهارگانه منشور را تشکیل می‌دهد که همان عمق خاک در این نقاط می‌باشد. بنابراین برای محاسبه حجم کل می‌توان حجم هر یک از مربع‌های شبکه را جداگانه محاسبه کرده و آنها را با هم جمع کرد. و چنانچه شکل زمین به صورتی باشد که در مراتب قطعات مثلثی و ذوزنقه‌ای شکل باقی می‌ماند باید حجم آنها را جداگانه محاسبه کرده و با حجم مربع‌ها جمع نمود.

برای ساده‌کردن محاسبه و جلوگیری از تکرار محاسبات می‌توان حجم قسمت‌های مربع شکل را از رابطه زیر به دست آورد:

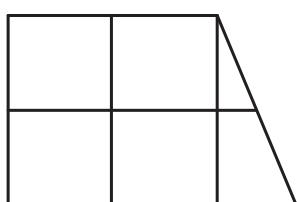
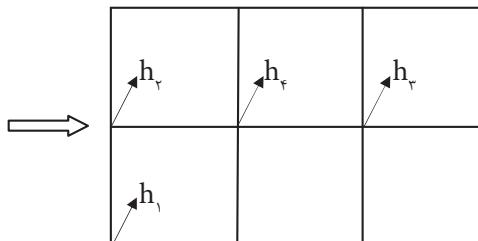
$$V = \frac{A \times (\Sigma h_1 + 2\Sigma h_2 + 3\Sigma h_3 + 4\Sigma h_4)}{4}$$

$\Sigma h_1$  = مجموع عمق خاک گوشه‌هایی که در یک مربع مشترک‌اند.

$\Sigma h_2$  = مجموع عمق خاک گوشه‌هایی که در دو مربع مشترک‌اند.

$\Sigma h_3$  = مجموع عمق خاک گوشه‌هایی که در سه مربع مشترک‌اند.

$\Sigma h_4$  = مجموع عمق خاک گوشه‌هایی که در چهار مربع مشترک‌اند.



و در صورتی که شکل زمین شبکه‌بندی شده، علاوه بر مربع‌ها دارای اشکال مثلث و ذوزنقه‌ای نیز باشد، باید حجم این قسمت‌ها را جداگانه محاسبه کرده و با حاصل حجم مربع‌ها جمع نمود. به عبارتی حجم کل از رابطهٔ تعمیم یافتهٔ زیر قابل محاسبه می‌باشد:

$$V = \frac{A \times (\Sigma h_1 + 2\Sigma h_2 + 3\Sigma h_3 + 4\Sigma h_4)}{4} + \Sigma R$$

$\Sigma h_1$  = مجموع عمق خاک گوشه‌هایی که در یک مربع مشترک‌اند.

$\Sigma h_2$  = مجموع عمق خاک گوشه‌هایی که در دو مربع مشترک‌اند.

$\Sigma h_3$  = مجموع عمق خاک گوشه‌هایی که در سه مربع مشترک‌اند.

$\Sigma h_4$  = مجموع عمق خاک گوشه‌هایی که در چهار مربع مشترک‌اند.

$\Sigma R$  = مجموع حجم‌های اشکال مثلثی و ذوزنقه‌ای شکل.

$$\text{مثلث} = \frac{A \times (h_1 + h_2 + h_3)}{3}$$

$$\text{ذوزنقه} = \frac{A \times (h_1 + h_2 + h_3 + h_4)}{4}$$

که در این حالت ابتدا مساحت هر مثلث و یا ذوزنقه را از روی اضلاع زمینی دقیقاً محاسبه نموده و در روابط بالا قرار داد.

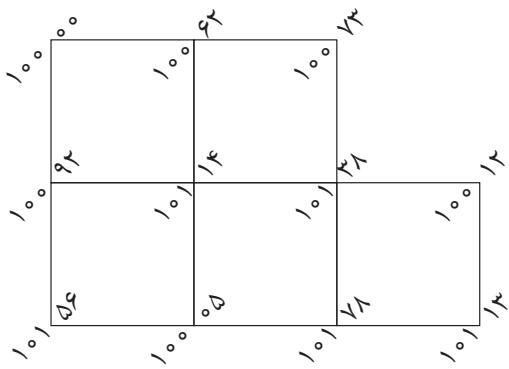


شبکه ارتفاعی مربعی شکل قطعه زمینی به ابعاد

۲۰ متر داده شده است مطلوب است

الف) رسم شبکه با مقیاس ۱/۱۰۰۰

ب) محاسبه حجم عملیات خاکی در صورتی که ارتفاع پروژه ۹۵ متر باشد.



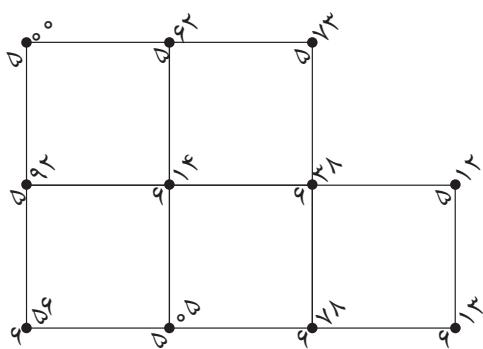
#### روش حل قسمت الف:

برای ترسیم شبکه با توجه به مقیاس داده شده که برابر ۱:۱۰۰۰ است باید طول ها را جداگانه به مقیاس برده و بر روی کاغذ ترسیم کنیم. در اینجا هر یک متر روی زمین برابر یک سانتی متر روی نقشه می باشد. بنابراین با کمک خط کش و گونیا یک مستطیل  $6 \times 4$  سانتی متری ترسیم کرده و هر کدام از اضلاع را به طول های ۲ سانتی متری تقسیم می کنیم. به این ترتیب  $6 \times 2$  سانتی متری ترسیم می شود. سپس مربع بالا سمت راست را پاک کرده تا شبکه مورد نظر حاصل شود. باید توجه داشت برای نوشتن اعداد ارتفاع روی شبکه پس از محاسبه هر یک از اعداد ارتفاع از روی جدول با توجه به کروکی که سر زمین تهیه کرده ایم آنها را در جای خود به نحوی که گفته شد باداشت می کنیم.

#### روش حل قسمت ب:

$$\begin{aligned} H_1 &= 100/00 - 95 = 5/00 \rightarrow h_1 \\ H_2 &= 100/73 - 95 = 5/73 \rightarrow h_2 \\ H_3 &= 101/14 - 95 = 6/14 \rightarrow h_3 \\ H_4 &= 100/12 - 95 = 5/12 \rightarrow h_4 \\ H_5 &= 100/05 - 95 = 5/05 \rightarrow h_5 \\ H_{11} &= 101/13 - 95 = 6/13 \rightarrow h_{11} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} H_7 &= 100/62 - 95 = 5/62 \rightarrow h_7 \\ H_4 &= 100/92 - 95 = 5/92 \rightarrow h_4 \\ H_6 &= 101/38 - 95 = 6/38 \rightarrow h_6 \\ H_8 &= 101/56 - 95 = 6/56 \rightarrow h_8 \\ H_{10} &= 101/78 - 95 = 6/78 \rightarrow h_{10} \end{aligned}$$



$$h_1 : 5/00, 5/73, 5/12, 6/56, 6/13 \Rightarrow \sum h_1 = 5/00 + 5/73 + 5/12 + 6/56 + 6/13 = 28/54$$

$$h_2 : 5/62, 5/92, 5/05, 6/78 \Rightarrow \sum h_2 = 5/62 + 5/92 + 5/05 + 6/78 = 23/37$$

$$h_3 : 6/38 \Rightarrow \sum h_3 = 6/38$$

$$h_4 : 6/14 \Rightarrow \sum h_4 = 6/14$$

$$A = a \times a = 20 \text{ m} \times 20 \text{ m} = 400 \text{ m}^2$$

$$V = \frac{A \times (\sum h_1 + 2\sum h_2 + 3\sum h_3 + 4\sum h_4)}{4}$$

$$V = \frac{400 \times (28/54 + 2 \times 23/37 + 3 \times 6/38 + 4 \times 6/14)}{4} = \frac{400 \times 118/98}{4} = 11898 \text{ m}^3$$

انجام عملیات شبکه‌بندی و پیاده‌سازی یک شبکه به ابعاد مناسب و ترازیابی به روش شعاعی از نقاط شبکه و کنترل خطای حاصل از ترازیابی با روش‌های موجود

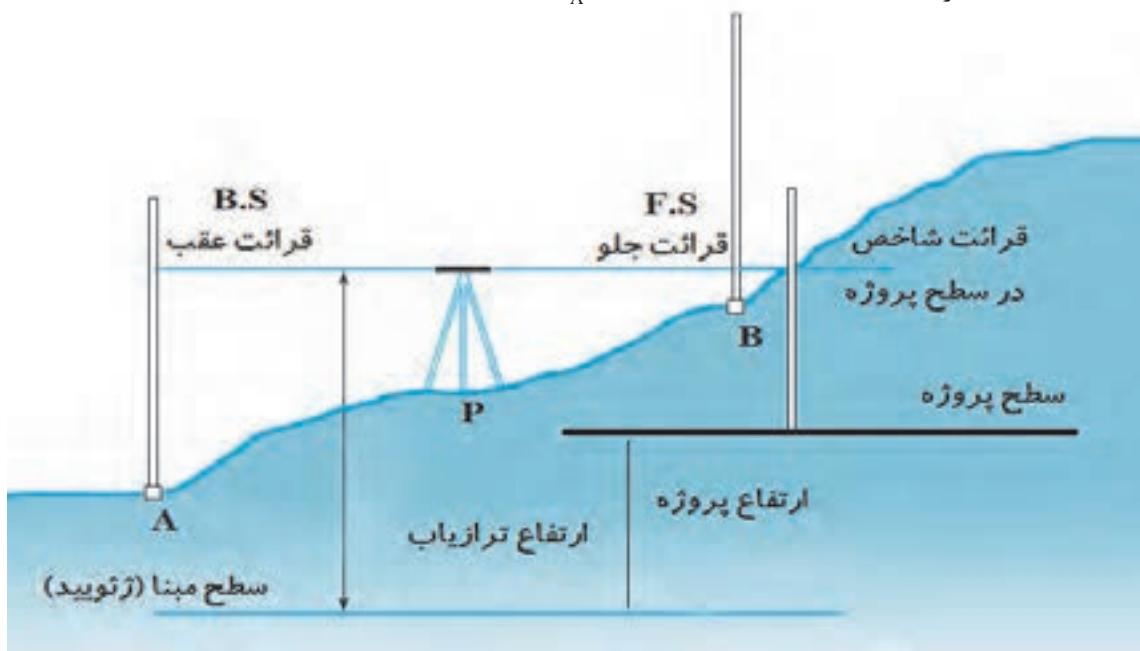
فعالیت  
عملی ۵



## پیاده‌کردن نقاط در ارتفاع مشخص با ترازیاب

با فرض معلوم بودن ارتفاع سطح تمام شده یک پروژه مطابق شکل زیر برای پیاده‌کردن هر نقطه جدید در این ارتفاع ابتدا با استقرار ترازیاب ابتدا دید عقب روی بنج مارک A که در نزدیکی پروژه قرار دارد. قرائت می‌شود. با اجرای این کار ارتفاع سطح تراز دستگاه ترازیاب HI از رابطه (۶) قابل محاسبه است.

$$HI = H_A + B.S \quad \text{رابطه (6)}$$



حال باید نقطه جدید در سطح تراز مناسب با احتیاط علامت‌گذاری شود طوری که پس از قرار گرفتن شاخص در این ارتفاع، قرائت شاخص برابر با  $F.S$  گردد که از رابطه (۷) قابل محاسبه است.

$$F.S = H_I - H_p \quad (7)$$

بنابراین در حالت کلی عدد شاخص هادی در سطح تراز مورد نظر از رابطه (۸) محاسبه می‌شود:

$$F.S = H_A - H_p + B.S \quad (8)$$

پس از محاسبه این عدد، شاخص در محل نقطه مورد نظر تراز شده و با دوربین ترازیاب تار وسط را قرائت می‌کنیم شاخص باید به اندازه تفاضل این دو عدد و درجهت مناسب جابجا شود تا زمانی که تار وسط ترازیاب بر عدد  $F.S$  منطبق گردد. به عنوان مثال چنانچه عدد شاخص هادی ( $F.S$ ) برای سطح تراز یک پروژه در نقطه‌ای برابر  $1240$  میلی‌متر محاسبه شده و قرائت شاخص در این نقطه برابر  $1300$  میلی‌متر گردد به این معنی است که نقطه مورد نظر از نظر ارتفاعی به اندازه  $60$  میلی‌متر پایین‌تر از سطح پروژه قرار دارد و شاخص باید  $60$  میلی‌متر به سمت بالا منتقل شود تا قرائت روی آن برابر  $1240$  میلی‌متر گردد.

### مثال ۸



پروژه‌ای ساختمانی در حال ساخت می‌باشد و در نزدیکی این پروژه بنج مارک A با ارتفاع  $120/855$  متر قرار دارد. هدف پیاده‌کردن ارتفاع سطح پروژه‌ای با ارتفاع  $121/403$  متر در نقاط B و C و D می‌باشد. چنانچه قرائت شاخص در نقاط A و B و C و D به ترتیب برابر  $1852$  و  $1534$  و  $1768$  و  $1324$  میلی‌متر باشد مطلوب است:

- الف) تعیین مقدار عدد شاخص هادی در نقاط B و C و D در سطح پروژه  
ب) تعیین میزان و جهت جابجایی شاخص جهت علامت‌گذاری سطح پروژه در نقاط A و B و C

**حل:**

مطابق رابطه (۸) برای محاسبه عدد شاخص راهنمای داریم:

(الف)

$$F.S_{B,C,D} = H_A - H_p + B.S_A$$

$$F.S_{B,C,D} = 120,855 - 121,403 + 1,852 = 1,304$$

ب) تعیین میزان و جهت جابجایی:

علامت مثبت به معنی جهت جابجایی به سمت بالا و منفی به سمت پایین است.

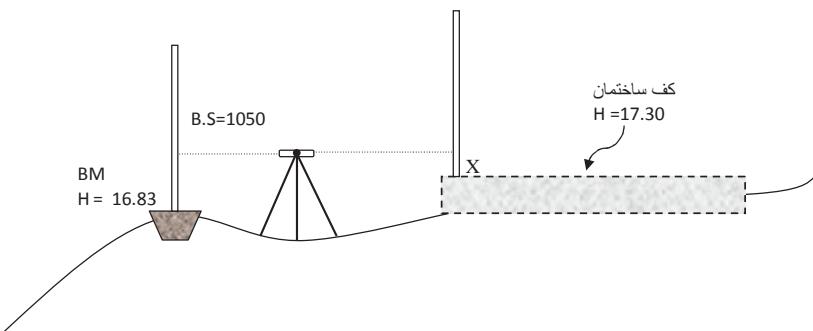
$$DH_B = 1534 - 1304 = +230 \text{ mm}$$

$$DH_C = 1768 - 1304 = +464 \text{ mm}$$

$$DH_D = 1324 - 1304 = +20 \text{ mm}$$



مطابق شکل زیر ارتفاع کف روی نقشه‌ای از یک ساختمان  $17/30$  متر است برای پیاده کردن این نقطه از نزدیک ترین بنچ‌مارک با ارتفاع  $16/83$  چه عددی روی شاخص  $\times$  قرائت گردد تا تخته پروفیل مورد نیاز در آن ارتفاع نصب گردد.



پیاده‌سازی ارتفاع در سطوح تراز مختلف در محوطه کارگاه یا حیاط هنرستان

## ارزشیابی شایستگی ترازیابی

### شرح کار:

با استفاده از وسایل عملیات ترازیابی، اختلاف ارتفاع بین دو نقطه را به دست آورده و محاسبات مربوطه را انجام دهد.

### استاندارد عملکرد:

انجام عملیات ترازیابی بین نقاط با استفاده از دوربین ترازیاب، سه پایه دوربین، شاخص (میر)، ترازنیشی و متر مطابق دستورالعمل انجام ترازیابی تدریجی درجه ۳ سازمان نقشه برداری (مجله شماره ۱۱۹)

### شاخص‌ها:

اندازه گیری رفت و برگشت - بررسی خطاهای و تصحیح آن - حذف اشتباه - کنترل محاسبات و عملیات - انجام محاسبات با نرم‌افزار Excel - تایپ و چاپ گزارش - ارائه حضوری کار به هنرآموز در مدت زمان ۶ ساعت.

### شرایط انجام کار و ابزار و تجهیزات:

**شرایط:** انجام عملیات ترازیابی در فضای طبیعی زمین به کمک دو کارگر - انجام محاسبات با نرم افزار در سایت رایانه.

### ابزار و تجهیزات:

- دوربین ترازیاب - سه پایه دوربین - شاخص (میر) - ترازنیشی - متر
- وسایل محاسباتی شامل ماشین حساب علمی
- وسایل تحریر اداری - رایانه به همراه چاپگر.

### معیار شایستگی:

ردیف	مرحله کار	حداقل نمره قبولی از ۳	نمره هنرجو
۱	انجام عملیات ترازیابی	۲	
۲	بررسی خطاهای و کنترل و تصحیح	۲	
۳	انجام محاسبات با نرم افزار Excel	۲	
۴	ارائه گزارش	۲	
	شاخص‌های غیرفنی، ایمنی، بهداشت، توجهات زیست محیطی و نگرش: رعایت ایمنی و بهداشت محیط کار، لباس کار مناسب، کفش، کلاه، دستکش، دقیق اجراء، جمع آوری نخاله و ملات اضافی، مدیریت کیفیت، مسئولیت‌پذیری، تصمیم‌گیری، مدیریت مواد و تجهیزات، مدیریت زمان	۲	
	میانگین نمرات	*	

\* حداقل میانگین نمرات هنرجو برای قبولی و کسب شایستگی، ۲ می‌باشد.