

بِسْمِ اللّٰهِ الرَّحْمٰنِ الرَّحِيْمِ

نقشه‌برداری ساختمان

رشته ساختمان

زمینه صنعت

شاخه آموزش فنی و حرفه‌ای

شماره درس ۲۶۸۹

۶۹	مقرب‌نیا، بهمن
/ ۲۲	نقشه‌برداری ساختمان / مؤلف : بهمن مقرب‌نیا – تهران : شرکت چاپ و نشر کتاب‌های
ن ۷۲۵ م /	درسی ایران، ۱۳۹۲
۱۳۹۲	ص : مصور – (آموزش فنی و حرفه‌ای؛ شماره درس ۲۶۸۹)
۱۳۹۲	متون درسی رشته ساختمان، زمینه صنعت
برنامه‌ریزی و نظارت، بررسی و تصویب محتوا : کمیسیون برنامه‌ریزی و تالیف کتاب‌های	درسی رشته ساختمان دفتر برنامه‌ریزی و تالیف آموزش‌های فنی و حرفه‌ای و کاردانش وزارت
آموزش و پژوهش	۱ ساختمان‌سازی – نقشه‌های تفصیلی ۲ نقشه‌برداری الف ایران وزارت آموزش و
پژوهش دفتر برنامه‌ریزی و تالیف آموزش‌های فنی و حرفه‌ای و کاردانش ب عنوان ج فروست	

همکاران محترم و دانشآموزان عزیز :

پیشنهادات و نظرات خود را درباره محتوای این کتاب به نشانی
تهران- صندوق پستی شماره ۱۵۴۸۷۴/۴ دفتر برنامه‌ریزی و تألیف آموزش‌های
فنی و حرفه‌ای و کاردانش، ارسال فرمایید.

info@tvoccd.sch.ir

پیام نگار (ایمیل)

www.tvoccd.sch.ir

وبگاه (وب سایت)

وزارت آموزش و پرورش

سازمان پژوهش و برنامه‌ریزی آموزشی

برنامه‌ریزی محتوا و نظارت بر تألیف : دفتر برنامه‌ریزی و تألیف آموزش‌های فنی و حرفه‌ای و کاردانش

نام کتاب : نقشه برداری ساختمان - ۳۵۹/۶۶

مؤلف : دکتر بهمن مقرب نیا

اعضای کمیسیون تخصصی : علی زاغیان، بهمن مقرب نیا، علی خاکی، علی اکبر نوری فرد، یحیی مهرپوریان،

سید‌کاظم نصرالدزاده و مالک مختاری

آماده‌سازی و نظارت بر چاپ و توزع : اداره کل نظارت بر نشر و توزیع مواد آموزشی

تهران : خیابان ایرانشهر شمالی - ساختمان شماره ۴ آموزش و پرورش (شهید موسوی)

تلفن : ۰۹۲۶۶-۸۸۳۱۱۶۱-۹، دورنگار : ۰۹۲۶۶-۸۸۳۰-۹۲۶۶، کد پستی : ۱۵۸۴۷۴۷۳۵۹

وب سایت : www.chap.sch.ir

صفحه آرا : معصومه چهره آرا ضیابری

طراح جلد : علیرضا رضائی کر

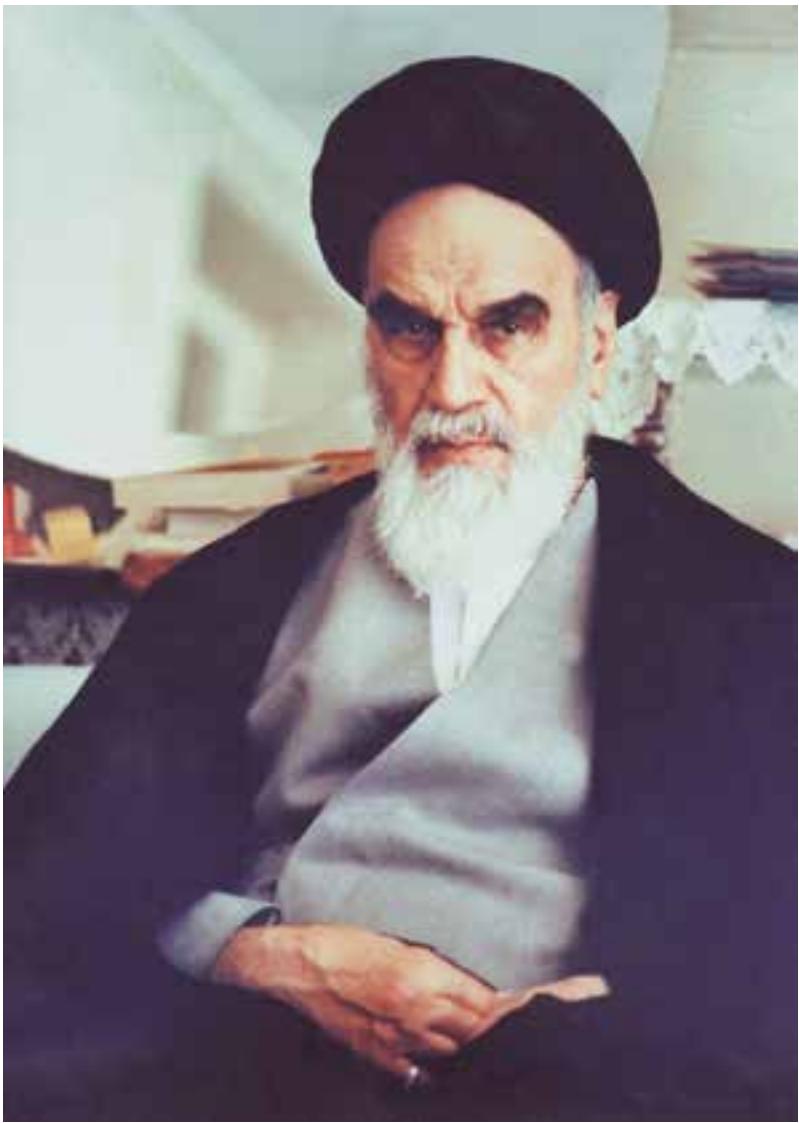
ناشر : شرکت چاپ و نشر کتاب‌های درسی ایران : تهران - کیلومتر ۱۷ جاده مخصوص کرج - خیابان ۶۱ (داروپخش)

تلفن : ۰۵-۴۴۹۸۵۱۶۱، دورنگار : ۰۵-۴۴۹۸۵۱۶۰، صندوق پستی : ۳۷۵۱۵-۱۳۹

چاپخانه : مهدیه

سال انتشار و نوبت چاپ : چاپ سیزدهم ۱۳۹۲

حق چاپ محفوظ است.



شما عزیزان کوشش کنید که از این وابستگی بیرون آید و احتیاجات
کشور خودتان را برآورده سازید، از نیروی انسانی ایمانی خودتان غافل
نشاید و از انتکای به اجانب پرهیزید.

امام خمینی «قدس سرہ الشّریف»

فهرست

مقدمه

۲	فصل اول : کلیات و تعاریف
۲۹	فصل دوم : وسایل اندازه‌گیری
۵۵	فصل سوم : خطأ و اشتباه در نقشه‌برداری
۵۹	فصل چهارم : اندازه‌گیری فاصله افقی
۸۲	فصل پنجم : اندازه‌گیری زاویه افقی
۹۰	فصل ششم : اندازه‌گیری اختلاف ارتفاع
۱۰۸	فصل هفتم : اندازه‌گیری با دستگاه‌های اپتیک الکترونیکی
۱۱۱	فصل هشتم : تهیه پلان مسطحاتی
۱۳۱	فصل نهم : تهیه پلان با منحنی‌های تراز
۱۴۰	فصل دهم : تهیه برش از زمین
۱۴۶	فصل یازدهم : محاسبه حجم عملیات خاکی
۱۵۱	فصلدوازدهم : پیاده کردن طرح‌های ساختمانی
۱۷۴	فهرست منابع

مقدمه

نقشه‌برداری علمی است آمیخته با فن، به منظور تعیین موقعیت نقاط در شرایط مختلف، که نه تنها برای دست‌اندرکاران فعالیت‌های عمرانی، اقتصادی و کشاورزی در یک منطقه از زمین کاربرد دارد، بلکه به طور کلی برای کلیه کسانی که موقعیت نقاط (نه تنها در روی زمین) به نحوی در تصمیم‌گیری‌های آن‌ها مؤثر است مورد استفاده می‌باشد

در تعیین موقعیت‌های بسیار دقیق توجه به جنبه‌های علمی نقشه‌برداری اهمیت زیاد دارد و «تکنیک‌های بسیار پیش‌رفته‌ای» به کار گرفته می‌شود که موضوع «مهندسی نقشه‌برداری» است در مواقعي که دقت فوق العاده موردنیاز نیست، اکثراً تنها جنبه‌های فنی نقشه‌برداری مطرح می‌شود به عنوان مثال در فعالیت‌های عمرانی، بخصوص وقتی منطقه موردنظر نسبتاً کوچک و محدود باشد، نقشه‌برداری به عنوان فن تعیین موقعیت نقاطی در سطح، بالا و یا در زیرزمین کاربرد دارد دست‌اندرکاران پژوهه‌های ساختمانی نیازمند اطلاعات مختصراً از فن نقشه‌برداری هستند که تحت عنوان «نقشه‌برداری ساختمان» ارائه می‌گردد نقشه‌برداری ساختمان درخصوص تهیه پلان‌های موقعیت و پیاده کردن طرح‌های ساختمانی و محاسبه حجم عملیات خاکی و کنترل‌های هندسی ساختمان در حین و بعد از اجرا گفت و گو می‌نماید و این‌ها موضوعاتی هستند که عناوین مباحث مختلف این کتاب را تشکیل می‌دهند

هدف کلی

ایجاد توانایی لازم به منظور تهیه نقشه و پیاده کردن پلان های ساختمانی و
کنترل های هندسی مربوطه در مناطق محدود.

فصل اوّل

کلیات و تعاریف

بهمنظر طراحی یک پروژه‌ی عمرانی در یک منطقه‌ی زمین، قبل‌باید وضعیت زمین آن منطقه را ازنظر شکل، ابعاد، پستی و بلندی‌ها و دیگر عوارض موجود در آن شناخت. طراح یک پروژه بدون توجه به خصوصیات مذکور قادر به ارائه‌ی طرح نیست. برآورد هزینه‌های اجرای طرح و سپس انجام عملیات اجرایی مراحل دیگر اتمام کار پروژه‌اند. ارتباط نقشه‌برداری با مراحل سه‌گانه‌ی فوق همچنین آشنایی با مفاهیم اساسی نقشه‌برداری قبل از بحث در خصوص وسائل و دستگاه‌های نقشه‌برداری و روش‌های اندازه‌گیری و قواعد کار بهمنظر تهیه‌ی نقشه‌ی یک منطقه از زمین یا پیاده‌کردن طرح‌های ساختمانی، در این فصل مورد بررسی قرار می‌گیرد.

در پایان این فصل، دانش‌آموز باید قادر باشد :

- جنبه‌های کاربردی نقشه‌برداری را، در رشته‌ی تحصیلی خود توضیح دهد.
- کروکی، عکس هوایی و نقشه را تعریف نموده، تفاوت‌های آن‌ها را ذکر کند.
- نقشه‌برداری را تعریف کند.
- تفاوت‌های نقشه‌های بنیادی و موردي را ذکر کند.
- مراحل تهیه‌ی نقشه از یک منطقه را توضیح دهد.
- کمیت‌هایی که برای تهیه‌ی نقشه اندازه‌گیری می‌شوند را نام برد.
- تفاوت نقشه‌برداری‌های هوایی و زمینی را بیان نماید.
- برداشت را تعریف کند.
- مقیاس را تعریف نموده، انواع آن را نام برد.
- خصوصیات ویژه‌ی مقیاس ترسیمی را ذکر نماید.
- نقشه‌ها را ازنظر مقیاس دسته‌بندی کند.
- ضمن تشخیص علائم قراردادی نقشه، خصوصیات این علائم را ذکر کند.
- انواع شمال‌ها در نقشه‌برداری، تفاوت و چگونگی شناسایی آن‌ها را توضیح دهد.
- ضمن تعریف آزمیوت، انواع آن را نام برد.

۱-۱- چرا آموزش نقشه‌برداری در رشته ساختمان ضروری است؟

بخش اعظم فعالیت متخخصصان رشته ساختمان طراحی، محاسبه و اجرای پروژه‌های مختلف عمرانی است. به منظور انجام هرکدام از امور سه گانه‌ی فوق در یک محل یا منطقه، قبلًا باید آن محل یا منطقه را شناخت و اطلاعاتی درخصوص وضعیت آن به دست آورد. معمولاً بخش مهم این اطلاعات شامل ارزیابی شکل، ابعاد، عوارض و ناهمواری‌های موجود در منطقه‌ای است که قرار است پروژه‌ی عمرانی در آن اجرا شود و هرچه منطقه بزرگ‌تر باشد ضرورت دسترسی به این نوع اطلاعات بیشتر می‌شود.

شاید چنین به نظر برسد که با مشاهده‌ی مستقیم و یا عکاسی و نقاشی می‌توان به شناخت کافی از یک منطقه رسید؛ در این خصوص ذکر توضیحاتی ضروری است:

اول آن که طراح با رفتن به منطقه‌ای که قرار است پروژه‌ای را در آن طراحی کند، می‌تواند اطلاعاتی را به دست آورد لیکن این اطلاعات جهت طراحی پروژه کافی نیست چراکه طرح یک پروژه ابتدا باید روی صفحه‌ی کاغذ ترسیم گردد و موقعیت نقاط مختلف آن با عوارض موجود بر روی زمین هماهنگی داشته باشد. از طرف دیگر در مشاهده‌ی مستقیم، به دلیل محدودیت‌هایی، از جمله خطای دید، شناخت شکل واقعی و ارزیابی و تعیین ابعاد عوارض موجود در منطقه به طور دقیق و به سادگی امکان پذیر نیست. بخصوص برای اشیایی که در دوردست قرار دارند این کار میسر نمی‌باشد. اگرچه، با صعود به یک نقطه‌ی مرتفع نیز می‌توان افق دید را وسعت داد و زوایای مرده را ازین برد ولی چون زمین و برجستگی‌های آن در زیرپا به صورت مسطح نمودار می‌شوند تشخیص برجستگی‌ها به سهولت امکان‌پذیر نیست؛ ضمناً اگر مناظر و اشیا را از زاویه‌های مختلف و یا از بلندی‌های متفاوت نگاه کنیم هرکدام شکل مخصوص و متفاوتی به خود می‌گیرند. به دلایل گفته شده اطلاعاتی که ما از طریق مشاهده‌ی مستقیم به آن‌ها می‌رسیم اگر غلط هم نباشد کاملاً تقریبی است.

دوم آن که البته با نقاشی و عکاسی هم می‌توان موقعیت عوارض روی زمین را ثبت نموده و در اختیار طراح داد ولی در این خصوص به چند نکته باید توجه داشت: در فنّ عکاسی و در هنر نقاشی، نقطه‌ی دید است که سرنوشت عکس یا آن‌چه را که نقاشی می‌شود تعیین می‌کند، به ویژه در هنر، نقطه‌ی دید موردنی است بسیار فردی و خصوصی و بستگی به حالت‌های روحی، احساس، تخیل، ذوق و سلیقه و ادراک هنرمند دارد. در واقع نقاش تحت تأثیر یکی از این حالت‌های است که شئی یا منظره‌ای را برای نقاشی انتخاب می‌کند. بنابراین بسیاری از جزئیات را فدا می‌کند. این نحوه گزینش در واقع انتقال احساس ویژه‌ی هنرمند به بیننده در یک لحظه‌ی خاص و مکان خاص است.

در مورد عکس هم، تا حدی، این موضوع صادق است. این که از رو به رو عکس برداریم و یا از بلندی و یا از جهات مختلف، نتیجه متفاوت خواهد بود. در هر صورت عکس نیز تصویری است در زمان و مکان معین و با پرسپکتیو مشخص.

پس روشن شد که عکاسی و نقاشی هیچ کدام نمی توانند تصویری کاملاً واقعی از زمین یا منظره‌ای از طبیعت را به ما عرضه دارند^۱، در حالی که آن‌چه موردنیاز یک طراح پروژه‌ی عمرانی است نمایش ترسیمی دقیق از اطلاعات موردنیازی است که قبلاً با آن‌ها اشاره شد. به چنین ترسیمی نقشه می‌گویند. طراح با دردست داشتن یک نقشه‌ی دقیق و خواناً می‌تواند شکل واقعی زمین را درک نموده و راجع به طرحی که در نظر دارد تصمیم‌گیری کند.

نمونه‌هایی از نقشه‌ها با پروژه‌های طراحی شده روی آن‌ها در این صفحه و صفحه‌ی بعد می‌بینید. به منحنی‌های ترسیم شده روی نقشه منحنی‌های تراز (Isometric Line) می‌گویند. این منحنی‌های تراز وضعیت پستی و بلندی‌های زمین را نشان می‌دهند و شما طرز ترسیم آن‌ها را در روی نقشه، در این کتاب خواهید آموخت.



۱-۱

۱- نوع خاصی از عکس‌ها به نام عکس‌های هوایی که در این کتاب معرفی خواهد شد، در طراحی پروژه‌های عمرانی کاربرد دارد.



شكل ١-٢



شكل ١-٣

علاوه بر پستی‌ها و بلندی‌های زمین اگر عوارض مسطحه‌تی نیز در منطقه موجود است و عوارض جدید باید در کنار آن‌ها طراحی و اجرا شود، موقعیت عوارض موجود باید دقیقاً بر روی نقشه مشخص گردد. این کار به خاطر هماهنگی عوارض قدیم و جدید ضرورت دارد. در تصاویری که در زیر می‌بینید در کنار بخش‌هایی که قبلاً موجود بوده‌اند، بخش‌های جدیدی نیز طراحی شده‌اند.



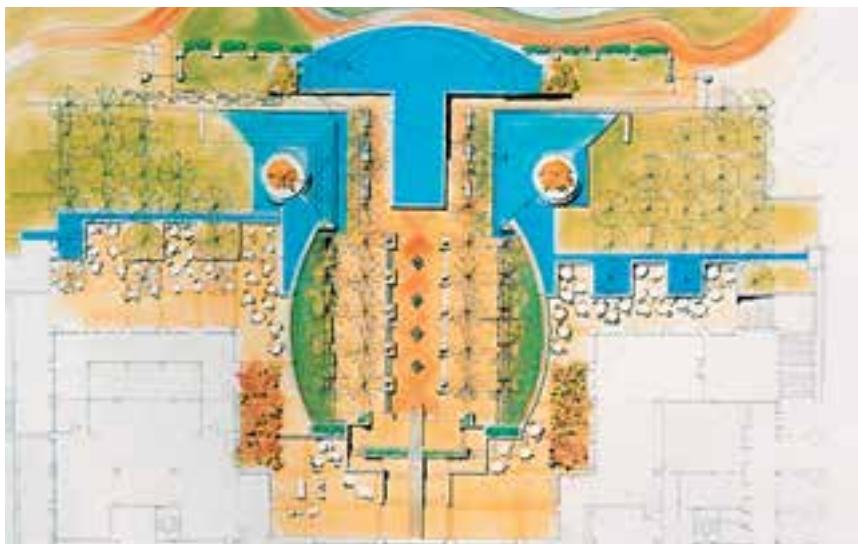
الف



ب
شکل ۱-۴-(الف) و (ب)



ج



د
شکل ۱-۴-(ج) و (د)

بنابراین آنچه در تهیه نقشه بسیار اهمیت دارد دقت آن است. منظور از دقت در نقشه دو چیز است یکی آن که زوايا و اندازه ها تا حد زیادی دقیق باشد و دیگر آن که موقعیت اشیاء روی نقشه با آنچه در واقعیت وجود دارد مطابقت داشته باشند، زیرا نقشه، در هر حال، شکل کوچک شده و ساده شده‌ی قسمتی از زمین است.

شرايط و چگونگي تهيه‌ها بستگي دارد به هدف و منظور خاصی که در هر نقشه تعقيب می‌شود. يك نقشه را موقعی صحيح می‌دانند که اطلاعات داده شده در آن غلط یا مبهم نباشد و استفاده کننده بتواند به راحتی آن را با واقعيت وفق دهد. يك نقشه نه تنها باید اندازه‌ها را دقیق نشان دهد بلکه بایستی از نظر کيفيت هنري، بخصوص تجسم بخشیدن به برجستگي هاي زمين نيز مطلوب باشد و اين کار مشکلي است، زيرا اين دو ويزگي با هم در تعارض قراردارند و تهيه‌ي نقشه‌اي که جواب‌گوي هر دو ويزگي باشد، کاري است بسيار دشوار.

گذشته از آن چه گفته شد، نقشه باید تا حدّامکان ساده باشد. در تهيه‌ي نقشه باید ديد کدام عوارض موردنوجه‌اند. آنگاه به ساده‌کردن جزئيات و کلی کردنشان پيردازيم. برای طراح، با توجه به ويزگي هاي طرحی که در نظر دارد، بعضی از عوارض مهم است و پاره‌اي نيز اهمیت ندارد. همچنین ممکن است لازم باشد بعضی جزئيات مهم بزرگ‌تر از اندازه‌ي واقعی آن‌ها، و يا عارضه‌اي به ظاهر مهم با شکلی مختصر و يا تنها با يك علامت نشان داده شود.

با توجه به مطالب فوق می‌توان گفت يك نقشه حاوي اطلاعات گوناگون و تصويری كامل و متمرکز از زمين است که با روشنی و وضوح حتی عوارض پوشیده و مخفی طبیعت را با دقت هندسی آشکار و اندازه‌ي دقیق ارتفاعات، فواصل و مسافت‌ها و دیگر واقعیات مربوط به عوارض روی زمين را ارائه می‌نماید. با نقشه است که می‌توانیم حتی سرزمین‌های دوردست و ناشناخته را شناسابی کنیم. نقشه‌برداری فن تهيه‌ي نقشه است و در آن مراحل کار تهيه‌ي نقشه بررسی می‌شود. به خاطر دقت کار بایستی اندازه‌های را روی زمين به دست آورد و برای اين کار است که از وسایل مختلف اندازه‌گیری در آن استفاده می‌شود. پس از به دست آوردن اندازه‌ها و انجام مراحل محاسباتی با رعایت قواعد و استانداردهایی، نقشه با خصوصیات ذکر شده آماده می‌گردد.

در بخش محاسبه، نقشه‌برداری به منظور پیدا کردن حجم عملیات خاکی لازم الاجراست چرا که به ندرت زمین منطقه‌ای که قرار است پروژه‌ی عمرانی در آن اجرا شود دست نخورده باقی می‌ماند. بنابراین تغییر وضعیت زمین طبق طرح پیش‌بینی شده با نقشه‌برداری کنترل می‌شود. همچنین قبل از به مرحله‌ی اجرا در آمدن پروژه‌های عمرانی برآورده‌زینه‌ها و پس از آن به منظور تهيه‌ي صورت وضعیت، از امور محاسباتی است که انجام آن‌ها مستلزم اجرای عملیات نقشه‌برداری است.

نقشه‌برداری همچنین با هدف انتقال طرح از روی کاغذ بر سطح زمین در مرحله‌ی اجرا ضروری است، چرا که در اين مرحله باید عملیاتی عکس عملیات تهيه‌ي نقشه، به طور دقیق، صورت گیرد که به آن عملیات پیاده‌کردن نقشه (Setting Out) می‌گویند. قدم اول اجرای هر پروژه‌ی

ساختمانی در یک منطقه از زمین، پیاده کردن نقشه‌ی آن است و نقشه را با همان وسایلی که برای تهیه نقشه مورد استفاده قرار می‌گیرند پیاده هم می‌توان کرد. کنترل‌های هندسی حین اجرا و نیز پس از اجرا از کاربردهای دیگر نقشه‌برداری است.

نکته‌ی آخر آن که طراحان و متخصصین رشته‌های عمران و معماری برای استفاده از نقشه باید قادر به نقشه‌خوانی باشند. بدین منظور باید فن تهیه و تدوین نقشه را فراگرفت و این کاری است که با خواندن کتاب، به تهابی، تأمین نمی‌شود بلکه باید با عمل نیز توأم گردد و بهخصوص بخش‌های نظری و عملی با مقایسه‌ی مستقیم نقشه و عوارض روی زمین تکمیل می‌گردد.

در ک خطاننده در برخورد اولیه با نقشه، تفاوت‌هایی با واقعیت عوارض در روی زمین دارد، بررسی نقشه قبل از دیدن منطقه ایده‌ای کلی و قبلی از زمین به دست می‌دهد اماً بررسی نقشه در روی زمین اساس کار به شمار می‌رود. در واقع انتظاری که از نقشه می‌رود این است که نقشه‌خوان را در روی زمین راهنمایی کند تا شکل واقعی زمین را درک کند. با استفاده از نقشه است که کلیه‌ی نکات مربوط به زمین از جمله تطبیق عوارض طبیعت با نمایش ترسیمی آن‌ها در محل، به سادگی امکان‌پذیر می‌گردد. راه‌ها و خصوصیت آن‌ها، فواصل میان نقاط، برجستگی‌های زمین و فرورفتگی‌های آن، خطوط بزرگ‌ترین شب و غیره مسائلی هستند که بررسی آن‌ها در روی زمین عملی تر است و مقایسه‌ای که میان عوارض زمین و جزئیات نقشه پیش می‌آید درک و قرائت نقشه را آسان‌تر می‌سازد.

۲-۱- کروکی - عکس هوایی - نقشه

احتمالاً گاهی برای شما اتفاق افتاده است که خواسته‌اید بر روی کاغذ، نشانی محلی را برای کسی با ترسیم نشان دهید یا بر عکس از کسی خواسته‌اید اینکار را برای شما انجام دهد. برای این منظور معمولاً به طور تقریبی موقعیت خیابان، کوچه و دیگر عوارض محل را روی کاغذ ترسیم می‌کنند تا بیننده بتواند نسبت به منطقه شناسایی پیدا کند، البته همان‌گونه که قبل‌اگفته شد این نوع ترسیم دقیق نیست زیرا اندازه‌ی ابعاد عوارض روی زمین برای رسم کننده مشخص نیست و او بر اساس اندازه‌هایی که حدس می‌زند عمل ترسیم را انجام می‌دهد. به چنین ترسیمی کروکی می‌گویند. پس می‌توان گفت:

کروکی عبارت است از ترسیمی که قادر اندازه‌های دقیق باشد.

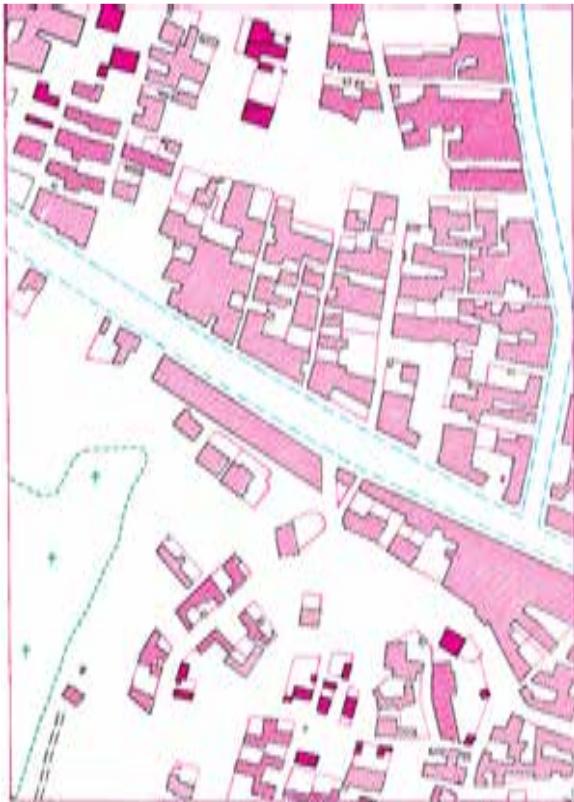
بعداً خواهید دید که برای تهیه نقشه، پس از شناسایی منطقه، نخست یک کروکی از آن تهیه می‌کنند که این خود، راهنمایی است برای عملیات اندازه‌گیری و تعیین ابعاد عوارض روی زمین و هم‌چنین برای تهیه نقشه‌ی نهایی.



شکل ۱-۵

به دلیل شباهت زیاد عکس به نقشه، در قرن نوزدهم متخصصان نقشه‌برداری به فکر افتادند که برای تهیهٔ نقشه از عکس استفاده کنند. نوع عکسی که می‌توانست مورد استفاده قرار گیرد عکس‌های هوایی بود زیرا در عکس‌های زمینی، اگرچه از نقطه‌ی مرتفعی عکس‌برداری انجام گیرد، عوارض زمین با شکل واقعی ظاهر نمی‌شود مگر این‌که عکس‌برداری هوایی اولین بار به کمک بالون و کایت در یک صفحه‌ی قائم قرار گرفته‌اند انجام شود. عکس‌برداری هوایی اولین بار به کمک بالون و کایت انجام گرفت^۱ و پس از این‌که اطمینان حاصل شد که این نوع عکس می‌تواند کمک زیادی به عمل تهیهٔ نقشه بکند هوایماهای کوچکی مخصوص این کار ساخته شد که نصب دوربین عکس‌برداری در کف آن‌ها باعث شد عکس‌های زیادی از سطح زمین تهیه گردد.

۱- در اوایل قرن هجدهم میلادی از عکس‌هایی که با کایت و بالون از سطح زمین برداشته می‌شد در تهیهٔ نقشه استفاده می‌کردند. با اختراع هوایما توسط برادران رایت در سال ۱۹۰۲، در طی جنگ جهانی اول و نیز در فاصله‌ی دو جنگ جهانی اول و دوم برای تهیهٔ نقشه از عکس هوایی نیز کمک گرفته شد.



شکل ۱-۷



شکل ۱-۶

با توجه به آن چه گفته شد عکس هوایی را به شکل زیر تعریف می کنیم :

عکس هوایی : عکسی است که با یک وسیله‌ی نقلیه‌ی هوایی مانند هوایپما، هلیکوپتر، بالون، موشک و ... از سطح زمین برداشته شده باشد.

عکس‌های هوایی که به این ترتیب تهیه می‌شوند علاوه بر این که با روش فتوگرامتری^۱ قابل تبدیل به نقشه هستند، برای مطالعاتی از قبیل تشخیص نوع عوارض و تراکم آن‌ها در یک منطقه، تشخیص بافت شهرها و روستاهای، تغییرات جنس پوسته‌ی زمین، شناسایی پوشش‌های گیاهی و بسیاری از موارد دیگر نیز قابل استفاده‌اند. نمونه‌ای از این عکس‌ها را در شکل ۱-۶ و نقشه‌ی تهیه شده براساس آن‌ها را در شکل ۱-۷ می‌یابند.

۱- فتوگرامتری (Photogrammetry) روشی است که در آن عکس‌های هوایی را به کمک دستگاه‌های مخصوص یا نرم‌افزارهای کامپیوتری تبدیل به نقشه می‌نمایند.

همان طور که می بینید شباهت زیادی بین عکس هوایی و نقشه وجود دارد. با مقایسه ای این دو متوجه می شوید که در نقشه ابعاد عوارض (انواع ساختمان ها، خیابان ها، کوچه ها و غیره) کاملاً مشخص و قابل اندازه گیری هستند و ضمن این که بعضی از جزئیات، که با توجه به کاربرد نقشه، اهمیت چندانی ندارند حذف شده اند. به طور کلی وقتی نقشه با منظور خاصی تهیه می شود تنها باید عوارض مورد نظر را نشان داد. مثلاً در شکل ۱-۷ وسایل نقلیه که در خیابان ها رفت و آمد می کنند و یا سایه ای عوارض و نیز فضای سبز منطقه حذف شده اند در حالی که اگر تنها بررسی فضای سبز منطقه مورد نظر بود تنها همین فضا را در نقشه نشان می دادیم.^۱

در جدول زیر مزیت ها و کاستی های عکس های هوایی نسبت به نقشه درج شده است.

کاستی ها	مزیت ها
<p>۱- مطالعه ای ارتفاعات بدون استفاده از دستگاه های مخصوص امکان پذیر نیست.</p> <p>۲- استفاده از عکس های هوایی نیازمند آموزش های مخصوص است.</p> <p>۳- موقعیت مسطوحاتی و همچنین مقیاس عکس تقریبی است.</p> <p>۴- بعضی عوارض کوچک، ممکن است در پناه عوارض بزرگ تر به طور کلی پوشیده بماند.</p> <p>۵- اطلاعات مندرج در نقشه، در عکس های هوایی وجود ندارد.</p> <p>۶- تشخیص عوارض به دلیل کمبود اختلاف رنگ با اشکال توأم است.</p> <p>۷- دقت عکس هوایی یک منطقه از دقت نقشه ای آن منطقه کمتر است.</p>	<p>۱- بعضی جزئیات که در عکس های هوایی دیده می شود در نقشه دیده نمی شود.</p> <p>۲- عوارض با شکل واقعی خود نمایان می شوند و نیازی به استفاده از عالم قراردادی نیست.</p> <p>۳- عکس هوایی دو سه ساعت بعد از این که گرفته شد قابل استفاده است، در صورتی که برای تهیه ای نقشه حداقل چند ماه وقت لازم است.</p> <p>۴- از نقاط غیرقابل دسترس نیز می توان عکس هوایی تهیه کرد.</p> <p>۵- با عکس برداری های متوالی (مثلاً روزانه) می توان پاره ای تغییرات را زیر نظر گرفت و نتایج به دست آمده را مورد تجزیه و تحلیل و ارزیابی قرار داد.</p>

در تهیه ای نقشه از مناطق بزرگ، عکس های هوایی کمک زیادی به عملیات می کنند و از جمله اندازه گیری های زمینی را به مقدار زیاد کاهش می دهند زیرا در یک عکس هوایی موقعیت عوارض نسبت به یکدیگر مشخص است؛ از این رو کافی است برای تعداد محدودی از نقاط، اندازه گیری انجام شود تا بتوان نقشه ای دقیق تهیه کرد.

۱- برای کسب اطلاعات بیشتر در خصوص عکس های هوایی و روش فتوگرامتری به کتاب های تخصصی رشته نقشه برداری مراجعه نمایید.

قابل ذکر است که در تهیه نقشه از مناطق بزرگ، علی‌رغم استفاده از روش فتوگرامتری، به دلیل تأثیر انحنای زمین در تعیین موقعیت نقاط، پیچیدگی‌هایی در کار پیش می‌آید که رفع آن‌ها مستلزم استفاده از متخصصان، تجهیزات و روش‌های خاص است. در هر کشوری معمولاً سازمان‌یا سازمان‌هایی مسئولیت نقشه‌برداری را به عهده می‌گیرند. در

حداکثر شعاع عمل	مقیاس
۱۰ کیلومتر	۱: ۵۰۰
۱۵ کیلومتر	۱: ۱۰۰۰
۲۵ کیلومتر	۱: ۵۰۰۰
۳۰ کیلومتر	۱: ۱۰۰۰۰
۴۰ کیلومتر	۱: ۲۰۰۰۰

ایران این مسئولیت به عهده‌ی سازمان نقشه‌برداری کشور (N.C.C) است. در تهیه نقشه از مناطق کوچک می‌توان از انحنای سطح زمین صرف نظر کرد و فرض را بر این گذاشت که اندازه‌گیری‌ها در زمینی کاملاً مسطح انجام می‌شود. حداکثر شعاع عملی که می‌توان در آن شعاع قطعه‌زمین را مسطح فرض کرد بستگی به مقیاس نقشه دارد اما به طور خلاصه می‌توان جدول مقابل را تنظیم کرد که در آن حداکثر شعاع‌های عملی را که در محدوده‌ی آن می‌توان منطقه را مسطح فرض کرد، آورده شده است.

این بخش از نقشه‌برداری را نقشه‌برداری مستوی (Plane surveying) نامیده‌اند.
اکنون با توجه به نکات گفته شده می‌توان نقشه را به صورت زیر تعریف کرد:

به نمایش ترسیمی کوچک و ساده‌شده‌ای از عوارض یک منطقه، پس از تعیین موقعیت دقیق نقاط لازم، بر روی یک صفحه‌ی افقی، نقشه‌ی آن منطقه می‌گوییم.

۳-۱- نقشه‌برداری و مراحل تهیه‌ی نقشه

همان‌گونه که قبل‌اشارة شد، عموماً در هر کشوری لازم است نقشه‌هایی از کل آن کشور تهیه شود. تهیه‌ی این نقشه‌ها، که به آنها نقشه‌های پوششی یا بنیادی می‌گویند، احتیاج به امکانات وسیع از جمله هوایپاماهای ویژه، سیستم‌های ارتباط با ماهواره و دیگر تجهیزات مخصوص و افراد متخصص دارد. از این‌رو سازمان‌های مسئول و مشخصی برای این‌منظور دایر می‌شوند و تجهیزات و نیروی انسانی کافی برای آن‌ها تأمین می‌گردد.

علاوه بر نقشه‌های بنیادی به دیگر نقشه‌هایی که از مناطق کوچک تهیه می‌شوند نقشه‌های موردنی می‌گویند. این نقشه‌ها بر مبنای نقشه‌های بنیادی و با اهداف خاص تهیه می‌شوند. هرچه یک منطقه کوچک‌تر باشد با وسائل ساده‌تر و زحمت کمتری می‌توان نقشه‌ی آن را تهیه نمود. در اختیار بودن

نقشه‌های بنیادی یا عکس‌های هوایی، در شناسایی اولیه‌ی منطقه کمک زیادی می‌نمایند. بازدید از منطقه مکمل شناسایی اولیه‌ی فوق است و حین بازدید ضمن تکمیل اطلاعات قبلی با ترسیم کروکی باید وضعیت منطقه را به‌منظور ساختن خط‌های جداکننده‌ی آن از اطراف و اطمینان از پارچایی و ثبات این مرزها پیمود و نهایتاً روش مناسبی را که با مشکلات کار زمینی سازگارتر باشد مشخص کرد، همچنین وسایل موردنیاز را تعیین نمود.

نکته‌ی قابل توجه آن است که در هر عمل اندازه‌گیری باید اولاً بدقت مطلوب دست یافت و ثانیاً از به‌کاربردن ابزارهای گران‌قیمت و صرف هزینه‌های بی‌مورد اجتناب کرد، به عبارتی باید روش‌های بهینه‌ای را به کار گرفت. ذکر این نکته از آن‌نظر اهمیت دارد که عموماً، به اشتباه، تصور می‌شود که برای هرچه ترددیک‌تر شدن به مقدار حقیقی یک کمیت، باید هرچه بیش‌تر در انجام اندازه‌گیری‌ها از وسایل پیچیده‌تر و پیش‌رفته‌تر و روش‌های دقيق‌تر استفاده کرد، درحالی که آن‌چه اهمیت دارد این است که تهیه کنندگان نقشه روش‌های مختلف اندازه‌گیری را بشناسند و در استفاده از وسایل مختلف نقشه‌برداری مهارت پیدا کنند تا بتوانند در تهیه‌ی نقشه، با توجه به شرایط منطقه و عوامل دیگری که در کتاب مورد بررسی قرار می‌گیرد، روش و وسایل مناسب را برگزینند.

به‌طور کلی نقشه‌برداری را به‌صورت زیر می‌توان تعریف نمود.

نقشه‌برداری؛ فنی است که برای تعیین موقعیت دقیق عوارض موجود در روی زمین مورداستفاده قرار می‌گیرد.

در گذشته تعیین موقعیت عوارض منحصراً بر روی کاغذ انجام می‌شد اما با پیش‌رفت فناوری طی سال‌های اخیر، می‌توان اطلاعات لازم را بر روی دیسکت یا در حافظه‌ی رایانه بایگانی کرد که به این ترتیب طراح هر زمان که بخواهد موقعیت دقیق عوارض را بر روی صفحه‌ی نمایش رایانه مشاهده می‌کند و آن را مورد استفاده قرار می‌دهد.

۱-۱-۳- نقشه‌برداری زمینی و هوایی: چنان‌که گفتیم در تعیین موقعیت عوارض، در یک منطقه از زمین، ممکن است از عکس هوایی استفاده کرد، در این صورت به عملیات انجام‌شده نقشه‌برداری هوایی گفته می‌شود؛ بر عکس، در مواقعي که بدون استفاده از عکس هوایی عملیات نقشه‌برداری انجام شود نقشه‌برداری را نقشه‌برداری زمینی می‌گویند.

۲-۱-۳- مراحل کلی تهیه‌ی نقشه: در گذشته با روش‌ها و وسایل بسیار ساده و در مدت زمان زیاد، نقشه‌هایی با دقت کم تهیه می‌کردند. ولی امروزه در نتیجه‌ی پیش‌رفت علم الکترونیک و پیدایش سیستم‌های

نوری و قطعات الکترونیکی و به بازار آمدن وسایل اندازه‌گیری مدرن روش‌های جدیدی به کار گرفته می‌شود. در نقشه‌برداری زمینی عملیات اصلی تعیین موقعیت در روی زمین انجام می‌شود، این عملیات همان‌گونه که در صفحات قبل گفته شد شامل تهیه مقدمات کار و شناسایی منطقه و سپس اندازه‌گیری‌های لازم برای تعیین موقعیت دقیق نقاط است. کمیت‌هایی که معمولاً اندازه‌گیری می‌شوند شامل طول (افقی یا قائم) و زاویه (افقی یا قائم) می‌باشند. به این بخش مقدماتی از عملیات، برداشت می‌گویند که می‌توان آن را به صورت زیر تعریف کرد:

«برداشت» یک قطعه زمین یعنی ضبط و ثبت تمام اندازه‌های خطی و زاویه‌ای که برای تعیین موقعیت دقیق عوارض آن قطعه زمین لازم است.

پس از اتمام عملیات برداشت باستی عملیات محاسبه یا پردازش اندازه‌ها انجام گیرد و اطلاعات لازم جهت ترسیم و یا نمایش نقشه آماده شود. به این ترتیب مراحل کلی تهیه‌ی نقشه را می‌توان به شکل زیر خلاصه کرد:

- تهیه مقدمات کار و شناسایی، انتخاب وسایل و روش کار و ترسیم کروکی منطقه؛
- برداشت؛
- محاسبه یا پردازش اطلاعات حاصل از عمل برداشت؛
- ترسیم یا نمایش عوارض.

۱-۱- مقیاس (Scale) نقشه

از آن‌جا که نمی‌توان عوارض موجود بر روی زمین را با ابعاد واقعی روی کاغذ نقشه پیاده کرد و یا در روی صفحه‌ی نمایش رایانه دید، بنابراین باید همه ابعاد عوارض تبدیل به افق شده' را به نسبت معینی کوچک کنیم تا رسم نقشه امکان پذیر شود. پس می‌توان گفت:

مقیاس نقشه^۲؛ یعنی میزان کوچک شدن ابعاد افقی عوارض روی زمین به منظور ترسیم نقشه بر روی کاغذ (و یا نمایش در رایانه).

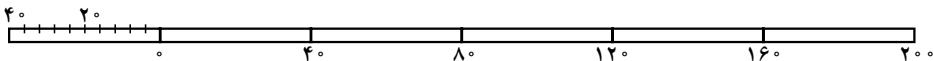
-
- ۱- از آن‌جا که طراحی پروژه‌ی عمرانی برای یک منطقه از زمین براساس وضعیت افقی آن منطقه انجام می‌شود بنابراین نقشه باید تصویر افقی باشد از این نظر ابعاد عوارض قبل از آن که متناسب با مقیاس نقشه کوچک شوند باید تبدیل به افق شوند.
 - ۲- این تعریف مخصوص رشته عمران می‌باشد.

۱-۴-۱- انواع مقیاس: مقیاس بر دو نوع است: عددی یا کسری و خطی یا ترسیمی
مقیاس عددی (کسری): این مقیاس را معمولاً به صورت کسری به شکل $\frac{1}{n \times 1000}$ نشان می‌دهند و
 به معنی آن است که یک میلی‌متر روی نقشه معادل n متر روی زمین است و می‌توان نوشت:

$$\frac{\text{فاصله‌ی دو نقطه روی نقشه}}{\text{فاصله‌ی افقی همان دو نقطه روی زمین}} = \text{مقیاس عددی}$$

مثالاً مقیاس $\frac{1}{5000}$ یا $\frac{1}{5 \times 1000}$ نشان می‌دهد که یک میلی‌متر روی نقشه برابر ۵ متر روی زمین است.

مقیاس ترسیمی (خطی): این نوع مقیاس قطعه خطی است که متناسب با مقیاس عددی نقشه تقسیم‌بندی شده است. مثلاً پاره‌خط زیر (شکل ۱-۸) صورت ترسیمی مقیاس عدد $\frac{1}{2000}$ است (هر قطعه‌ی ۲ سانتی‌متری معرف چهل متر می‌باشد). ویژگی باز مقیاس ترسیمی آن است که، به همان نسبتی که ممکن است ابعاد نقشه تحت شرایطی از قبل خشکی و یا رطوبت هوا، سردی و گرمی و حتی کوچک و بزرگ کردن آن تغییر پیدا کند همراه با آن طول مقیاس ترسیمی تغییر می‌یابد.



شکل ۱-۸

۵-۱- دسته‌بندی نقشه‌ها از نظر مقیاس

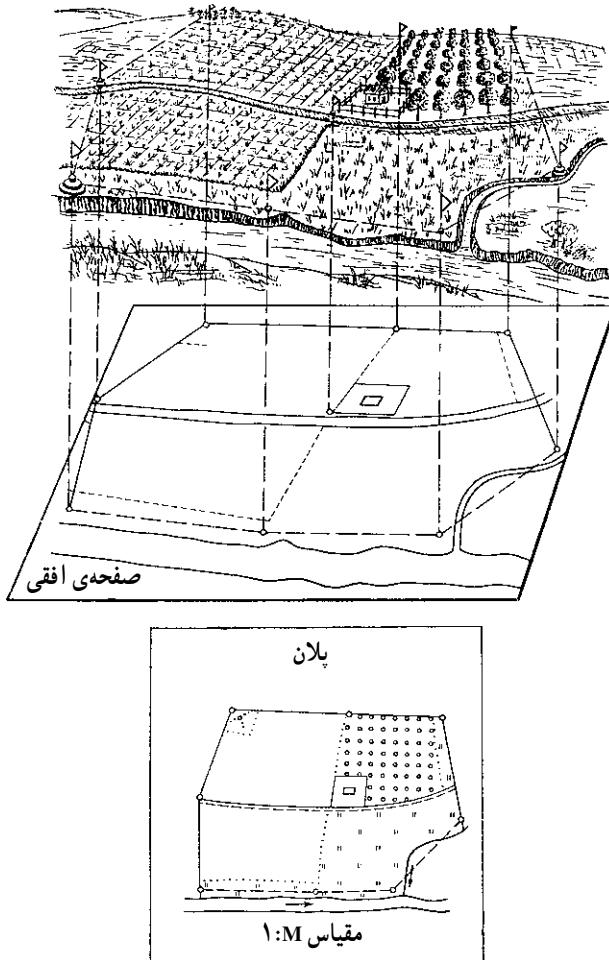
نقشه‌ها را به شکل‌های مختلف دسته‌بندی می‌کنند که یکی از آن‌ها دسته‌بندی از نظر مقیاس، به شرح زیر است:

الف : نقشه‌های کوچک‌مقیاس، که در آن‌ها مقیاس کوچک‌تر از $\frac{1}{20000}$ است (نقشه‌های جغرافیایی)،

ب : نقشه‌های متوسط‌مقیاس، با مقیاس $\frac{1}{20000}$ تا $\frac{1}{10000}$ (نقشه‌های توپوگرافی)،

ج : نقشه‌های بزرگ‌مقیاس، با مقیاس $\frac{1}{10000}$ تا $\frac{1}{1000}$ (نقشه‌های شهری)،

د : پلان‌ها، با مقیاس $\frac{1}{1000}$ و بزرگ‌تر (نقشه‌های ساختمانی).



شکل ۱-۹

۶-۱- علایم قراردادی

روی نقشه باید بتوان قبل از هرچیز تمام عوارضی را که موردنظر بوده است به سهولت شناخت. این عوارض یا طبیعی هستند مانند رودخانه‌ها، جنگل‌ها و دریاها و یا مصنوعی، مانند راه‌های ارتباطی، ساختمان‌ها و غیره، اماً بعضی اوقات، در نقشه‌های کوچک مقیاس، عوارض مهم آنقدر ریز می‌شوند که دیگر قابل ترسیم نیستند. مثلاً جاده‌ای به عرض ۵ متر در روی نقشه‌ای به مقیاس $\frac{1}{100000}$ عرضی برابر 5×10^{-5} میلی‌متر پیدا می‌کند که قابل ترسیم نیست؛ در این صورت، برای نشان دادن جاده با این مقیاس کوچک باید عرض بیشتری برای آن در نظر گرفت (حداقل یک میلی‌متر). پس باید دانست که عرض یک میلی‌متر جاده بر روی نقشه، نماینده‌ی عرض واقعی جاده در روی زمین نیست. لذا این انتخاب جنبه‌ی قراردادی دارد و به همین جهت به آن علامت قراردادی می‌گوییم.

امروزه به خاطر سهولت استفاده از نقشه کلیه‌ی عوارض را حتی در مواردی که لازم نیست ابعاد بزرگ‌تری برای آن‌ها در نظر بگیرند با این علایم در نقشه نشان می‌دهند.
معمولًاً علایم قراردادی را در یک جدول کنار نقشه نشان می‌دهند. در این صفحه و صفحه‌ی بعد بخشی از علایم قراردادی مورداً استفاده در نقشه‌های بزرگ مقياس نشان داده شده است.

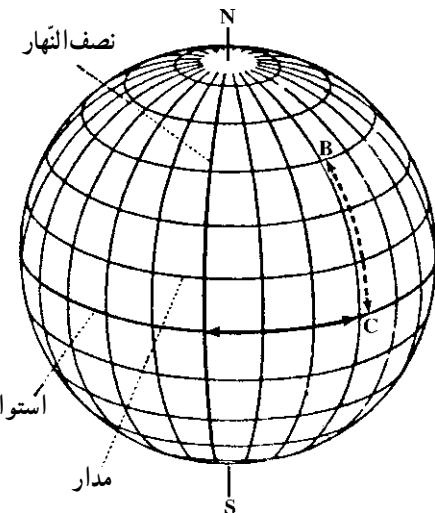
LEGEND علایم		
Building		ساختمان
Religious Building		اماکن مذهبی
Ruin		خرابه
Wall		دیوار
Cemetery		گورستان
Limit		حد
Rail Way		راه آهن
Under Construction		راه آهن متروک
Abandoned		یا در دست اقدام
Asphalted Road		راه آسفالت
Unsurfaced Road		راه شوسه
4 Wheel Drive Road		راه جیپ رو
Foot Path		راه مالرو
Bridge		پل
Wire Fence		سیم خاردار
Fence		نرده

شكل ۱-۱۰

Hedge		چیز
Power Line		خط انتقال نیرو
Pylon		دکل
Telephone Or Telegraph Line		خط تلفن یا تلگراف
Pipe Line		خط لوله
Forest – Thicket		جنگل - بیشه
Garden – Trees		باغ - درختکاری
Palm Grove		نخلستان
Tea Plantation		چایکاری
Rice Plantation		شالیزار
Cultivated Land		زراعت
Vineyard		تاکستان
Pasture – Land		مرتع - چمن
Treeline		ردیف درخت
Bush		بوتهزار
Cotton Plantation		پنبه کاری
Tank(0i1– water – etc.)		مخازن (مواد نفتی - آب - غیره)
River		رودخانه
Canal		کanal
Stream		نهر - جوی
Water Course		آبریز

۷-۱- انواع شمال‌ها در نقشه‌برداری

همان‌طور که می‌دانید زمینی که روی آن زندگی می‌کنیم شکلی تزدیک به کره، با شعاع متوسط ۶۳۷° کیلومتر دارد. برای تعیین موقعیت نقاط روی کره‌ی زمین از یک سیستم مختصات کروی به شکل زیر استفاده می‌شود.

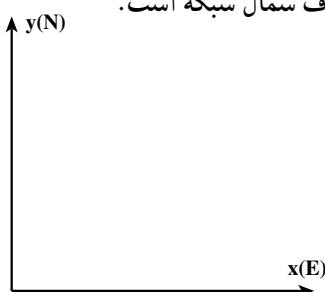


شکل ۱-۱۲

خط قائم گذرنده از مرکز زمین، کره را در نقطه‌ی N (در بالا) و S (در پایین) قطع می‌کند. نقطه‌ی N را **شمال جغرافیایی** یا **شمال حقیقی** می‌گویند. همچنین در اطراف کره‌ی زمین میدان مغناطیسی وجود دارد که این میدان نیز شمال و جنوب دارد و نقطه‌ی شمال آن را **شمال مغناطیسی** می‌نامند. ضمناً چون موقع ترسیم نقشه، شبکه‌ای متعامد بر روی کاغذ درنظر می‌گیریم شمال محور عهای نقشه به نام شمال شبکه در نقشه‌برداری معروف است. بنابراین سه نوع شمال در نقشه‌برداری قابل تعریف است :

- ۱-۱- **شمال جغرافیایی (Geographical North)** : وقتی در هر نقطه روی کره‌ی زمین، بر روی نصف‌النهار آن نقطه به طرف بالا برویم به نقطه‌ی شمال جغرافیایی یا شمال حقیقی می‌رسیم.
- ۲-۱- **شمال مغناطیسی (Magnetic North)** : اگر قطب‌نما را بر سطحی صاف قرار دهیم پس از پایان یافتن نوسانات عقره‌ی مغناطیسی آن، سمتی که نوک شمالی عقربه نشان می‌دهد معرف شمال مغناطیسی است.

۳-۷-۱- شمال شبکه (Grid North): روی نقشه‌ها امتداد خطوط عمودی شبکه‌بندی قائم‌الزاویه (جهت مثبت محور y) معرف شمال شبکه است.



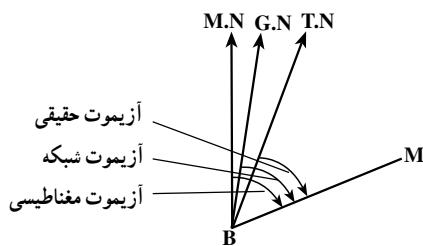
شکل ۱-۱۳

۴-۱- آزیمут (Azimuth) یک امتداد: اگر بر روی زمین، امتدادی مانند BM درنظر بگیریم برای آن با توجه به انواع شمال‌ها که تعریف شد، زوایایی به نام آزیمут تعریف می‌شود به شکل زیر:

زاویه‌ی شمال حقیقی (T.N) با امتداد BM در جهت حرکت عقربه‌های ساعت، آزیموت حقیقی امتداد BM گفته می‌شود.

زاویه‌ی شمال مغناطیسی (M.N) با امتداد BM در جهت حرکت عقربه‌های ساعت، آزیموت مغناطیسی امتداد BM گفته می‌شود.

زاویه‌ی شمال شبکه (G.N) با امتداد BM در جهت حرکت عقربه‌های ساعت، آزیموت شبکه یا ژیزمان (Gizment) نامیده می‌شود.



شکل ۱-۱۴

به طور کلی آزیموت یک امتداد را به شکل زیر می‌توان تعریف نمود:

آزیموت یک امتداد: یعنی زاویه‌ای که امتداد شمال با آن امتداد، در جهت حرکت عقربه‌های ساعت می‌سازد.

معمولًاً برای نقشه‌برداری از مناطق کم وسعت یا تهیه‌ی نقشه‌های محلی، می‌توان شمال جغرافیایی را با روش‌های ساده و تقریبی تعیین کرد و یا از شمال مغناطیسی، که به کمک یک قطب‌نما تعیین می‌شود، استفاده نمود.

مطالعه آزاد

۱-۹ تعیین جهت قبله به صورت تقریبی

قبله همان امتداد بین محل نمازگزار و کعبه می‌باشد. از این رو برای پیدا کردن جهت قبله بایستی خط واصل بین محل نمازگزار تا کعبه را ترسیم نموده و آزمیوت آن را نسبت به یک امتداد مرجع مانند شمال به دست آورد. از آن‌جا که زمین مسطح نبوده و شکلی تزدیک به کره دارد هم‌جهت امتداد شمال و هم راستای امتداد تا کعبه برای محل‌های مختلف نمازگزار تغییر می‌کند.

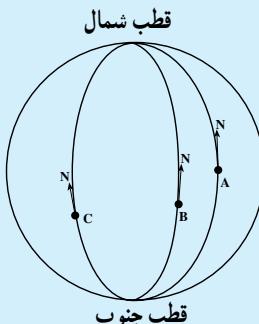
در این نوشته روشی ساده و سریع برای تعیین قبله ارائه می‌شود. این روش با فرض این که زمین به شکل کره می‌باشد، امتداد قبله را با دقیقی در حد چند درجه نشان می‌دهد. در صورتی که نیاز به تعیین امتداد قبله با دقت بالا داشته باشیم باید از مدل بیضوی برای زمین استفاده نموده و آزمیوت قبله را با مدل‌های ریاضی پیچیده که در علم ژئودزی مطرح است، محاسبه نمود.

تعیین قبله در روش پیشنهادی در دو مرحله صورت می‌گیرد.

۱- تعیین امتداد شمال در محل

۲- تعیین امتداد قبله نسبت به امتداد شمال

الف - تعیین امتداد شمال در محل: امتداد شمال در هر نقطه در واقع راستای نصف‌النهار گذرنده از آن نقطه به سمت قطب شمال (شمال جغرافیایی) می‌باشد. طبق شکل ۱-۱۵ امتداد شمال نقطه با تغییر محل تغییر می‌کند و در واقع نمی‌توان این امتدادها را موازی در نظر گرفت.



شکل ۱-۱۵

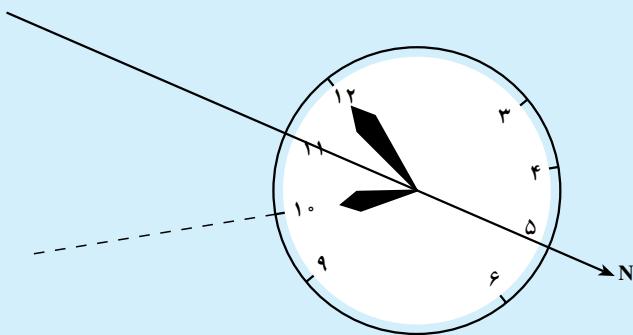
در اینجا برای تعیین تقریبی امتداد شمال از یک ساعت مچی عقربه‌دار و محل خورشید در آسمان استفاده می‌کنیم.

برای این کار فقط به عقربه‌ی ساعت شمار ساعت نیاز داریم و کاری به عقربه‌ی دقیقه شمار نداریم. روش کار به این شرح است :

۱- ساعت را از مچ دست باز کرده و در کف دست خود می‌گذاریم تا حرکت دادن آن آسان باشد.

۲- عقربه‌ی ساعت شمار را در جهت خورشید قرار می‌دهیم؛ یعنی، ساعت را که به طور افقی در کف دستمان گذاشته‌ایم آنقدر می‌چرخانیم تا نوک عقربه‌ی ساعت شمار به سمت خورشید قرار بگیرد. در شکل ۱-۱۶ همان‌گونه که مشاهده می‌کنید در ساعت ۱۰ صبح مشغول یافتن شمال جغرافیایی هستیم. ساعت را چرخانده‌ایم تا عقربه‌ی ساعت شمار در جهت خورشید قرار گرفته است.

۳- زاویه‌ای را که عقربه‌ی ساعت شمار با عدد دوازده پدید آورده نصف می‌کنیم. در این حالت، امتداد نیمساز این زاویه، در واقع همان شمال جغرافیایی محل است.



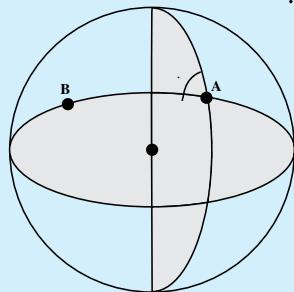
شکل ۱-۱۶

به این ترتیب، در هر ساعتی از روز «نیمساز زاویه‌ی بین عقربه‌ی ساعت شمار و ساعت دوازده»، امتداد شمال را شناس می‌دهد؛ به شرطی که عقربه‌ی ساعت شمار در جهت خورشید باشد.

ب - تعیین امتداد قبله نسبت به امتداد شمال: منظور از تعیین امتداد قبله نسبت به امتداد شمال همان تعیین امتداد از محل نمازگزار تا کعبه می‌باشد.

مطابق شکل ۱-۱۷ برای تعیین امتداد . از نقطه A به B صفحه‌ی گذرنده از سه

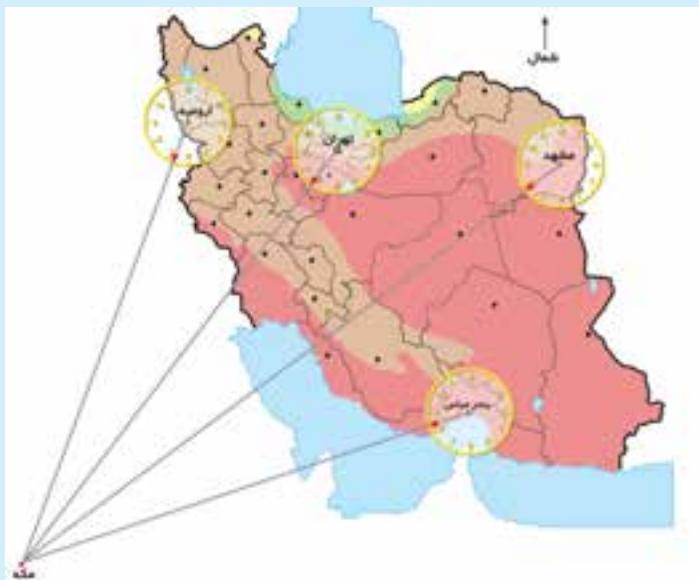
نقطه A و B و مرکز کره را با صفحه‌ی نصف‌النهار گذرنده از نقطه A قطع داده و زاویه بین دو صفحه را محاسبه می‌کنیم.



شکل ۱-۱۷- نحوه محاسبه آزیمут . بین نقاط A و B روی کره

اگر این زاویه را از درجه تبدیل به واحد ساعت عقریه‌ای کنیم یعنی 36° درجه را ۱۲ ساعت در نظر بگیریم آنگاه برای استان‌های مختلف در ایران با توجه به قرارگیری محل کعبه در راستای جنوب‌غربی کشور، مقادیر زاویه . در واحد ساعت مطابق شکل ۱-۱۸ به دست می‌آید.

برای تعیین امتداد قبله کافی است که عدد شکل ۱-۱۸ را به عدد ساعت از مرحله قبل اضافه کرد.



شکل ۱-۱۸

۱-۱- کار عملی

عنوان: یافتن قبله در یک محل

هدف: ایجاد مهارت و توان تعیین قبله در یک منطقه در روز وقته که فقط ساعت مچی در دسترس باشد.

وسایل مورد نیاز: یک ساعت مچی عقربه دار (غیر کامپیوتی) دانش و مهارت مورد نیاز: دانستن این که نیمساز زاویه بین عقربه‌ی ساعت شمار و ساعت دوازده جهت شمال جغرافیایی را نشان می‌دهد. در صورتی که عقربه ساعت شمار در جهت خورشید باشد (در اختیار داشتن نقشه شکل ۱-۱۸).

روش کار

۱- عقربه‌ی ساعت شمار را در جهت خورشید بگیرید.

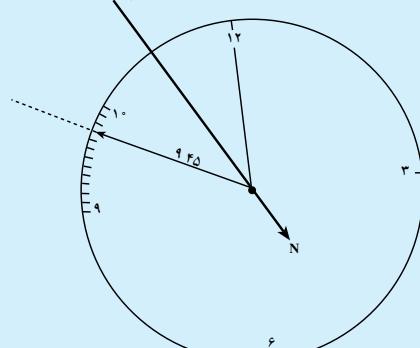
۲- زاویه بین عقربه‌ی ساعت شمار و ساعت دوازده را نصف کنید، تا به جهت شمال بی‌بیرید.

۳- برای انجام دقیق‌تر این کار می‌توانید بر روی تخته سه پایه، دایره‌ای بزرگ ترسیم کنید و هر ساعت آن را به ۱۲ قسمت تقسیم کنید، یعنی برای عقربه‌ی ساعت شمار، هر قسمت از محیط این دایره برابر با ۵ دقیقه است.

۴- مثلاً در ساعت ۹ و ۴۵ دقیقه محل عقربه‌ی ساعت شمار در این ساعت، روی تخته سه پایه، به صورت شکل ۱-۱۹ خواهد بود.

۵- امتداد نیمساز این زاویه در جهت مخالف خورشید، امتداد شمال جغرافیایی محل موردنظر را نشان می‌دهد.

نیمساز بین ساعت ۹:۴۵ و ساعت ۱۲



شکل ۱-۱۹

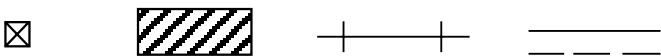
۶- با توجه به محلی که در آن قرار داریم مقدار مربوطه در شکل ۱-۱۸ را به ساعت حاصل اضافه کرده تا امتداد قبله به دست آید.

در اینجا چون محل نمازگزار در تهران بوده، ساعت ۳۰:۷ را به عدد ۴۵ اضافه کرده تا ساعت ۱۵:۱۷ به دست آید که همان ۱۵:۵ است. عدد عقربه در راستای ۱۵:۵ امتداد قبله را نشان می‌دهد.

خودآزمایی

- ۱- لزوم استفاده از نقشه‌برداری را در رشته‌ی تحصیلی خود بیان نمایید.
- ۲- در کدام‌یک از مراحل طراحی، محاسبه و اجرای پروژه‌های عمرانی، نقشه‌برداری کاربرد دارد؟
- ۳- آیا با عکاسی می‌توان به شناخت دقیق یک منطقه از زمین رسید؟ با نقاشی چطور؟ دلایل خود را ذکر کنید.
- ۴- نقشه چیست؟
- ۵- عکس هوایی را تعریف کنید.
- ۶- عکس هوایی با نقشه چه تفاوت‌هایی دارد؟ آن‌ها را که می‌دانید نام ببرید.
- ۷- کروکی را تعریف کنید.
- ۸- کروکی یک محل چه تفاوتی با نقشه‌ی آن محل دارد؟
- ۹- نقشه‌برداری را تعریف کنید.
- ۱۰- تفاوت نقشه‌های بنیادی و موردنی چیست؟
- ۱۱- مراحل تهیه‌ی نقشه از یک منطقه را نام ببرید.
- ۱۲- چه کمیت‌هایی برای تهیه‌ی نقشه اندازه‌گیری می‌شود؟
- ۱۳- بین نقشه‌برداری هوایی و نقشه‌برداری زمینی چه تفاوت یا تفاوت‌هایی وجود دارد؟
- ۱۴- برداشت را تعریف کنید.
- ۱۵- مقیاس چیست؟ تعریف کنید.
- ۱۶- مقیاس بر چند نوع است؟ انواع آن را نام بده و تفاوت آن‌ها را بیان کنید.
- ۱۷- یک نمونه مقیاس عددی مثال بزنید.
- ۱۸- نقشه‌ها را از نظر مقیاس به چند دسته تقسیم می‌کنند؟

- ۱۹- نقشه‌های کوچک مقیاس، چه مقیاسی دارند؟
- ۲۰- پلان‌ها چه مقیاسی دارند؟
- ۲۱- در چه هنگام باید از علایم قراردادی در ترسیم نقشه استفاده کنیم؟
- ۲۲- با مشاهده علایم قراردادی مهم در چند نقشه‌ی بزرگ مقیاس و چند پلان نوع عوارض را تشخیص دهید.
- ۲۳- مقیاس ترسیمی (خطی) چیست؟ یک مقیاس عددی در نظر گرفته و شکل خطی آن را رسم کنید.
- ۲۴- ویژگی بارز مقیاس ترسیمی چیست؟
- ۲۵- استفاده کننده از نقشه چگونه می‌تواند با علایم قراردادی آشنایی پیدا کند؟
- ۲۶- انواع شمال‌ها و چگونگی شناسایی آن‌ها را شرح دهید.
- ۲۷- شمال جغرافیایی و شمال مغناطیسی چه تفاوتی با هم دارند؟
- ۲۸- شمال مغناطیسی و شمال شبکه چه تفاوتی با هم دارند؟
- ۲۹- شمال شبکه چگونه مشخص می‌شود؟
- ۳۰- آزیمут یعنی چه؟
- ۳۱- چند نوع آزیمут داریم؟
- ۳۲- انواع آزیمут‌ها را با رسم شکل نشان دهید.
- ۳۳- فاصله‌ی افقی دو نقطه‌ی روی زمین ۴ کیلومتر است. فاصله‌ی این دو نقطه روی نقشه‌ای به مقیاس $\frac{1}{25000}$ چقدر است؟
- ۳۴- روی نقشه‌ای به مقیاس $\frac{1}{500}$ فاصله‌ی ۲ سانتی‌متر نماینده‌ی چه فاصله‌ای است؟
- ۳۵- فاصله‌ی بین دو نقطه روی نقشه‌ای به مقیاس $\frac{1}{2000}$ برابر 10 میلی‌متر است. فاصله‌ی این دو نقطه روی زمین چقدر است؟
- ۳۶- علایم قراردادی زیر برای نمایش کدام عوارض مورد استفاده قرار می‌گیرند؟



شکل ۱-۲۰

۳۷- فاصله‌ی افقی دو نقطه‌ی A و B در روی زمین ۳ کیلومتر است. اگر در نقشه‌ای که از منطقه تهیه شده فاصله‌ی این دو نقطه ۱۵ سانتی‌متر باشد مقیاس نقشه‌ی تهیه شده چقدر است؟

۳۸- فاصله‌ی دو نقطه‌ی A و B در روی نقشه‌ای با مقیاس $\frac{1}{1000}$ برابر ۱۰ سانتی‌متر است.

فاصله‌ی این دو نقطه در روی زمین چقدر است؟ آیا این فاصله افقی است؟

فصل دوم

وسایل اندازه‌گیری

برای تهیهٔ نقشه‌ی یک منطقه از زمین باید عناصر سه‌گانهٔ طول، زاویه و اختلاف ارتفاع را اندازه‌گیری کرد. همچنین به منظور اجرای یک طرح عمرانی در یک منطقه پس از ترسیم آن طرح بر روی کاغذ، ابتدا باید جزئیات آن طرح را از روی کاغذ به زمین انتقال داد. برای این کار که اصطلاحاً پیاده‌کردن طرح یا نقشه نامیده می‌شود نیز باید عناصر سه‌گانهٔ فوق را بر روی زمین پیاده کرد. بدین‌منظور به وسایل و دستگاه‌هایی مورد نیاز است که در این فصل با آن‌ها آشنا می‌شویم.

در پایان این فصل، دانش‌آموز باید قادر باشد:

- وسایل ساده‌ی نقشه‌برداری را نام ببرد و خصوصیات هر کدام را ذکر کند.
- ضمن بیان خصوصیات انواع دستگاه‌های ترازیاب قسمت‌های مختلف آن‌ها را نام ببرد.
- ضمن بیان خصوصیات انواع دستگاه‌های زاویه‌یاب قسمت‌های مختلف آن‌ها را نام ببرد.

وسایل ساده‌ی نقشه‌برداری

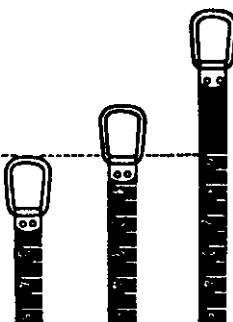
این وسایل عبارت‌اند از: انواع نوارهای اندازه‌گیری، شاقول، ژالون و سه‌پایه‌ی نگهدارنده‌ی آن، انواع تراز، شبیه‌سنجه ساده، انواع گونیا و انواع قطب‌نما.

۱-۲- خصوصیات وسایل ساده

الف - نوارهای اندازه‌گیری (Tape): این نوارها را کارخانه‌های سازنده تحت شرایط

معینی، از نظر درجه حرارت و کشش، می‌سازند و معمولاً طول آن‌ها ۵، ۲، ۱۰، ۲۰، ۲۵، ۳۰ و ۵۰ متر است. در ابتدای هر نوار یک حلقه و در انتهای آن یک دسته‌ی چوبی یا فلزی یا از جنس فایبرگلاس تعبیه شده است. اگر بخواهد درجه حرارت کمتری روی نوار اثر بگذارد آن را از فولاد مخصوصی به نام فولاد انوار (Invar) می‌سازند.

به غیر از نوع فلزی، انواع پارچه‌ای و پلاستیکی این نوارها نیز مورد استفاده قرار می‌گیرد. در موقع استفاده از نوار باید دقت نمود که بیچ خورده و تا نشود و بعد از هر اندازه‌گیری هم تمیز گردد. ضمناً باید توجه نمود که ممکن است محل صفر در نوارهای مختلف با هم فرق داشته باشد. به این ترتیب که محل صفر گاهی در نوک حلقه، زمانی در انتهای حلقه و بعضی اوقات روی خود نوار است.



شکل ۲-۱



شکل ۲-۲

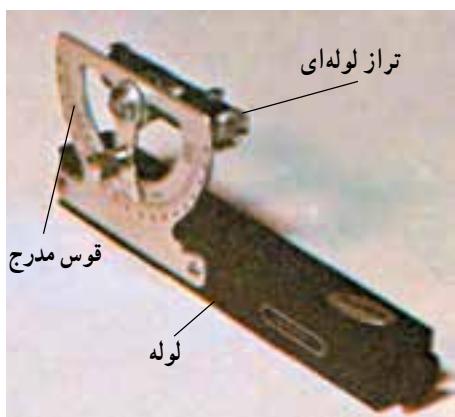
ب - شاقول: شاقول عبارت است از یک وزنه‌ی فلزی مخروطی شکل که به نخ محکمی آویزان شده و تحت تأثیر وزن خود در جهت قائم می‌ایستد. شاقول برای مشخص ساختن امتداد قائم یا کنترل چنین امتدادی مورد استفاده قرار می‌گیرد. کاربردهای دیگر این وسیله تعیین دقیق ایستگاه دستگاه‌های تئودولیت و ترازیاب است که خود فاقد شاقول هستند. هنگام مترکشی افقی برای تصویر نمودن نقطه‌ی انتهای هر دهنۀ مترکشی نیز از شاقول استفاده می‌شود.

ج - ژالون (Range – pole): ژالون میله‌ای استوانه‌ای از جنس فلز یا چوب یا پلاستیک، به قطر حدود ۳ سانتی‌متر و به طول یک یا دو متر، است. نوعی که بیشتر مورد استفاده قرار می‌گیرد در دو قطعه‌ی یک متری ساخته شده که روی هم سوار می‌شوند. برای این که ژالون بهتر به حالت قائم قرار گیرد و نیز بتوان آن را در زمین استوار کرد، آن را نوک تیز و سنگین می‌سازند. در موقع کار با

ژالون از تراز مخصوص ژالون یا نبشی (شکل ۲-۱) و یا شاقول برای دقت بیشتر کمک می‌گیرند (برای کنترل قائم بودن ژالون به وسیله‌ی شاقول باید شاقول را در دو جهت عمود بر هم در فاصله‌ی ۲ سانتی‌متری ژالون آویزان کرد و امتداد نخ آن را با ژالون مطابقت داد). در زمین‌های سخت از سه پایه‌های مخصوص نگه‌دارنده‌ی ژالون استفاده می‌کنند. برای قابل رؤیت بودن ژالون‌ها از فواصل دور، آن را ۵° سانتی‌متر به رنگ سفید و قرمز رنگ آمیزی می‌کنند (شکل ۲-۳).



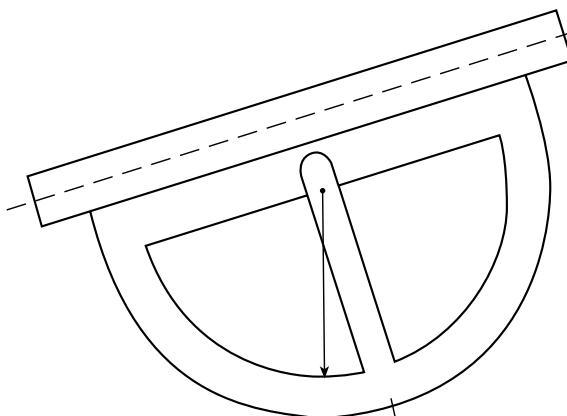
شکل ۲-۳



شکل ۲-۴

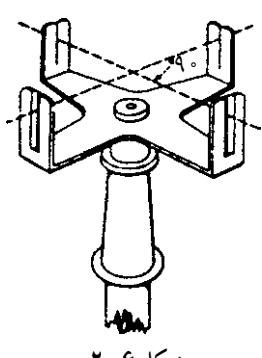
د - شیب‌سنج دستی (Abney hand level) :
شیب‌سنج دستی از سه قسمت لوله، قوس مدرج و تراز لوله‌ای تشکیل شده که تصویر حباب تراز در داخل نیز دیده می‌شود. در موقع استفاده اگر صفر ورنیه‌ای که به قوس مدرج متصل است، در مقابل صفر قوس مدرج قرار گیرد شیب‌سنج در حالت افقی و تراز می‌باشد در غیر این صورت صفر ورنیه زاویه‌ی سطح شیب‌دار با افق را نشان می‌دهد (شکل ۲-۴).

شکل ۲-۵ نوع دیگری از شیب‌سنج را که قدیمی‌تر از نوع قبل است نشان می‌دهد. این شیب‌سنج از یک نیم‌دایره‌ی مدرج تشکیل شده که در مرکز آن عقرهای آویزان است و در بالا لوله‌ای برای نشانه‌روی دارد. حرکت عقره حول مرکز نیم‌دایره آزاد است و همواره به حالت قائم می‌ایستد. وقتی محور لوله‌ی نشانه‌روی را در ابتدا و موازی سطح شیب‌داری که اندازه‌گیری زاویه‌ی شیب آن موردنظر است قرار دهیم عقره‌ی آزاد زاویه‌ی شیب را بر روی نیم‌دایره‌ی مدرج نشان می‌دهد.



شکل ۲-۵

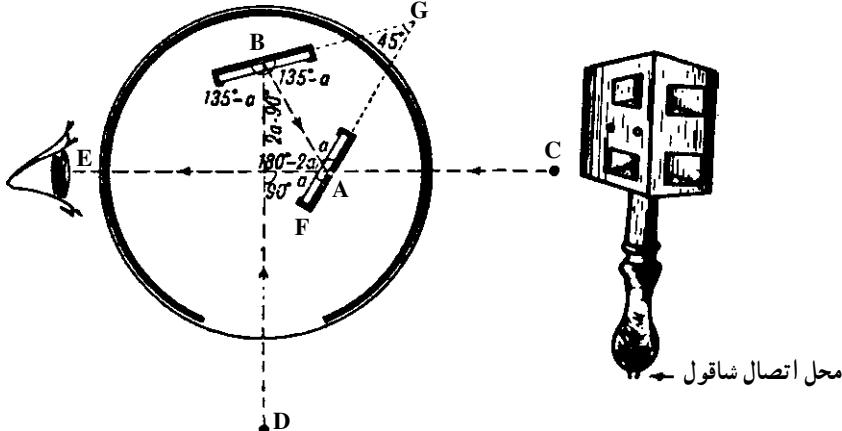
هـ— گونیاها (Squares): گونیاها و سایلی هستند که به کمک آن‌ها می‌توان:
اولاً^ا : زاویه‌ی 90° درجه (و در بعضی از انواع، 30° ، 45° و 60° درجه) را روی زمین مشخص کرد؛
ثانیاً : از نقطه‌ای خارج از یک خط، عمودی بر آن فرود آورد؛
ثالثاً : از نقطه‌ای روی یک خط، عمودی بر آن خط اخراج



شکل ۶

نمود؛
رابعاً : امتداد یک خط مستقیم را تعیین کرد.
سه نوع گونیا مورد استفاده قرار می‌گیرد:
نوع اول، گونیای شکاف‌دار (Cross-Staff) است که در ساختمان آن از آینه و منشور استفاده نشده و به کمک شکاف‌های باریکی که روی تیغه‌های قائم آن در مقابل یکدیگر وجود دارد، امتدادهای مستقیم را روی زمین می‌توان کنترل کرد (شکل ۶).

در نوع دوم یعنی گونیای آینه‌ای (Optical square) از دو آینه که با یکدیگر زاویه‌ی ۴۵ درجه می‌سازند، و در نوع سوم، یعنی گونیای منشوری (Prism square)، از دو یا یک منشور استفاده شده است (شکل‌های ۲-۷ و ۲-۸).



شکل ۲-۷- گونیای آینه‌ای و طرز تشکیل تصویر در آن

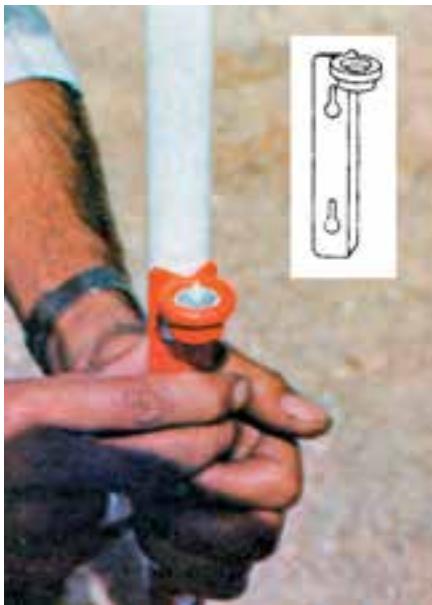


شکل ۲-۸

و - انواع تراز: سه نوع تراز به عنوان وسیله‌ی ساده مورداستفاده قرار می‌گیرد که عبارت‌اند از :

- تراز نبشی: وسیله‌ای است که برای قائم نگهداشتن ژالون یا شاخص (که در صفحات قبل آن را شناختید) به کار می‌رود و در واقع یک تراز کروی است که در قابی فلزی یا پلاستیکی جای گرفته است. این قاب در کنار ژالون شاخص قرار می‌گیرد و با تنظیم حباب تراز می‌توان ژالون یا شاخص را به حالت قائم درآورد.

شکل ۲-۹



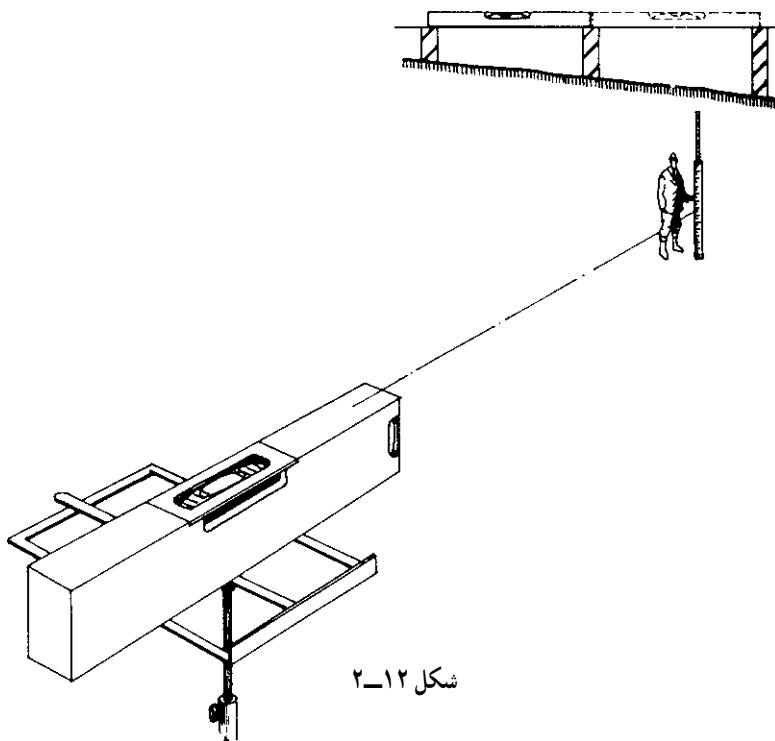
شکل ۲-۱۰- تراز نشی و طرز استفاده از آن

- تراز دستی: برای ایجاد امتداد افقی مورد استفاده قرار می‌گیرد. تراز دستی، از یک لوله‌ی استوانه‌ای یا مکعب مستطیل شکل تشکیل شده است که در ابتدا سوراخی برای نگاه‌کردن در داخل آن و در انتهای نیز یک خط نشانه و یک تراز دارد. در هنگام افقی‌بودن لوله، حباب تراز طوری می‌ایستد که خط نشانه در وسط آن است. نحوه‌ی استفاده از آن چنین است که بعد از گذاردن دو ژالون روی دو نقطه‌ای که می‌خواهیم امتداد افقی را بین آن‌ها ایجاد کنیم در ارتفاع مشخصی وسط آن را در کنار یک ژالون بگیریم و در حالی که به ژالون دیگر نگاه می‌کنیم نوک آن را پایین و بالا می‌بریم تا حباب تراز در وسط دیده شود. در این حال خط نشانه جایی را که روی امتداد افقی است مشخص می‌کند (شکل ۲-۱۱).



شکل ۲-۱۱

- تراز بنایی (Brick layer level) : تراز بنایی در واقع بخشی از یک محفظه‌ی شیشه‌ای کروی یا نیوپ مانند (نظیر شکل ۲-۱۲) است که داخل آن از مایعی با غلظت کم پر شده که دارای یک حباب هوا نیز هست (بحث بیشتر راجع به تراز را در شرح ساختمان دستگاه‌های ترازیاب و یا زاویه‌یاب خواهید دید). اگر محفظه‌ی تراز را پس از جای دادن در یک پوشش پلاستیکی یا فلزی، بر روی یک پایه‌ی بلند سوار نمایند می‌توان از آن برای کنترل سطوح افقی (عموماً همراه با شمشه) مورد استفاده قرار داد.



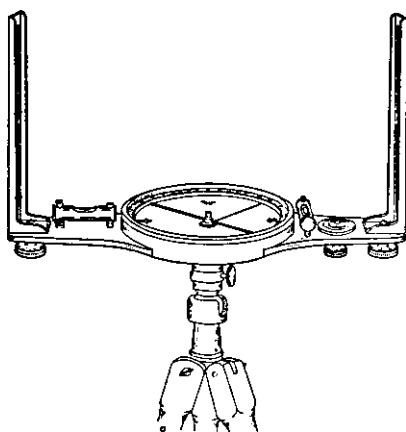
شکل ۲-۱۲

ز - قطب‌نما (Compass) : قطب‌نماها و سایلی هستند که از آن‌ها برای اندازه‌گیری زاویه‌ی یک امتداد با شمال مغناطیسی (آزمیوت مغناطیسی) استفاده می‌شود نوع ساده‌ی آن از چهار قسمت زیر تشکیل شده است :

- یک تکیه‌گاه که حامل وسیله می‌باشد ;
- یک صفحه‌ی مدرج افقی که حول محور ثابتی که عمود بر این صفحه است می‌چرخد ؛
- تقسیمات صفحه‌ی مدرج از صفر تا 360° درجه (یا صفر تا 400° گراد) است ؛

– یک عقربه‌ی مغناطیسی که در وسط صفحه‌ی مدرج قرار گرفته و دو سر آن در مقابل تقسیمات واقع است. یکی از دو سر عقربه که معمولاً قرمز رنگ است در حالت آزاد روبه‌سوی شمال مغناطیسی می‌ایستد؛

– وسیله‌ی نشانه‌روی که از دو تیغه تشکیل گردیده و بر روی تیغه‌ی اولی یک روزنه‌ی کوچک و بر روی تیغه‌ی دوم شکافی با سیم نازک در وسط قرار دارد. در مواقعي که از قطب‌نما استفاده نمی‌شود، یا در موقع حمل و نقل، برای اين که عقربه حرکت نکند به وسیله‌ی يك اهرم آن را ثابت می‌کنند.



شكل ۲-۱۳

در نوعی دیگر از قطب‌نماها وسیله‌ی قراولروی یک دورین است (شکل ۲-۱۴).



شكل ۲-۱۴

تبصره: علاوه‌بر وسائل ساده‌ای که ذکر شد برای مشخص کردن نقاط روی زمین از مینه‌های چوبی (Pegs) یا فلزی و رنگ‌های روغنی استفاده می‌کنند و اگر پروژه‌ی نقشه‌برداری بزرگ باشد به طوری که لازم شود یک سری نقاط به طور دائم بر روی زمین مشخص شوند، از نشانه‌های بتنی که به صورت هرم ناقص و معمولاً در ابعاد 20×30 سانتی‌متر تهیه می‌شوند و در میان آن‌ها میله‌های فلزی نیز کار گذارده شده، استفاده می‌شود.

۲-۲- ترازیاب‌ها (Levels)

ترازیاب‌ها وسایلی هستند که به کمک آن‌ها می‌توان یک صفحه‌ی افقی را در فضای وجود آورده با اندازه‌گیری فاصله‌ی این صفحه و صفحات گذرنده از نقاط مختلف می‌توان اختلاف ارتفاع آن نقاط را تعیین کرد.

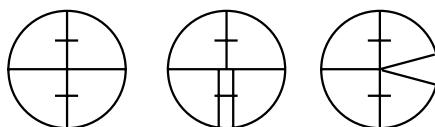


شکل ۲-۱۵

دستگاه‌های ترازیاب به‌طورکلی به دو دسته‌ی اپتیکی و اپتیک الکترونیکی تقسیم می‌شوند. در اینجا با توجه به کاربرد زیاد ترازیاب اپتیکی به تشریح کامل آن می‌پردازیم و سپس به منظور آشنایی با ترازیاب‌های الکترونیکی، راجع به این نوع ترازیاب توضیح مختصری نیز می‌دهیم. ترازیاب‌های اپتیکی (Optical Levels): این نوع ترازیاب‌ها به‌طورکلی از دو قسمت اساسی، که هر قسمت خود ضمایمی دارد، تشکیل شده‌اند (شکل ۲-۱۷). دو قسمت اساسی به این شرح است:

۱- پایه، که به وسیله‌ی سه یا چهار پیچ تراز کننده روی سه پایه سوار می‌شود و بر روی آن یک تراز قرار دارد.

۲- دوربین، که در کنار آن تراز، برای افقی نمودن خط نشانه روی، قرار دارد می‌تواند حول محور قائم دوران کند و با یک پیچ نگه‌دارنده‌ی سمتی بسته می‌شود و با پیچ حرکت جرئی سمتی (پس از بسته شدن پیچ نگه‌دارنده) به مقدار کمی در سمت می‌چرخد تا خط رتیکول در روی هدف قرار گیرد. رتیکول (Cross – Hairs Reticule) صفحه‌ای است شیشه‌ای که در داخل لوله‌ی دوربین کارگذاشته شده و بر روی آن یک تار قائم و یک یا چند تار افقی برای نشانه روی حک شده است.



شکل ۲-۱۶ چند نمونه تار رتیکول



- | | | |
|---------------------|-----------------------|-----------------------|
| ۳- چشمی قرائت زاویه | ۲- پیچ حرکت جزئی سمتی | ۱- پیچ‌های تنظیم تراز |
| ۶- عدسی شیئی دوربین | ۵- مگسک | ۴- عدسی چشمی دوربین |
| | | ۷- صفحه‌ی زیر پایه |

شکل ۲-۱۷- اجزای متشکله‌ی دستگاه ترازیاب^۱ اپتیکی

۱- کارخانه‌های سازنده‌ی دستگاه‌های نقشه‌برداری در دنیا محدود نند و معروفترین آن‌ها در کشورهای ژاپن، سوئیس و آلمان هستند. از جمله کارخانه‌هایی که محصولات آن‌ها در ایران مورد استفاده قرار می‌گیرد Wild و Kern سوئیس هستند که اخیراً این دو کارخانه در هم ادغام شده و محصولات آن‌ها با نام Leica به بازار آمده است. هم‌جنین کارخانه‌های Carl zeiss - yena، در آلمان غربی با هم ادغام شده‌اند و محصولات آن‌ها با نام Zeiss عرضه می‌شود.

کارخانه‌های مهم ژاپن Sokkisha (Sokkisha) و Nikon و Pentax و Topcon و دقت‌های متفاوت ساخته‌اند و هر کدام با اسم خاص عرضه می‌شوند. شکل ۲-۱۷ نمونه‌ای از ترازیاب‌های کارخانه‌ی Sokkia با عنوان Bic است و نمونه‌های دیگر را در دیگر صفحات می‌بینید.



Pentax L-20



Kern GK23

الف



Topcon AT-G6



Zeiss Ni21

ج

شكل ٢-١٨



Pentax

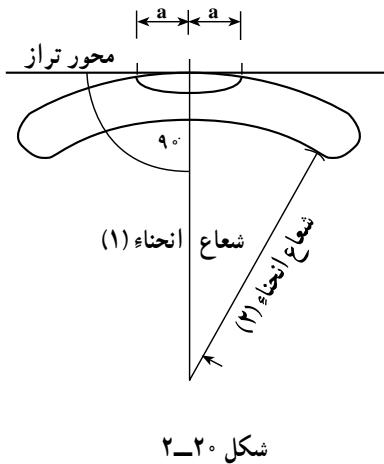
ب



Wild NA-2

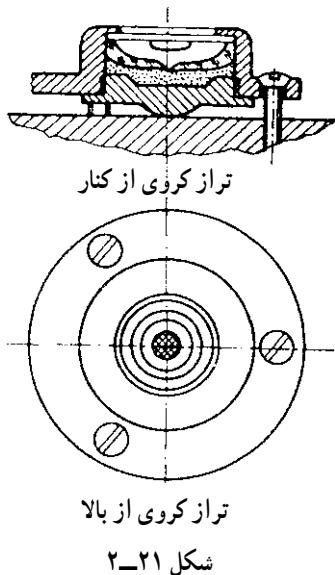
الف

شكل ٢-١٩



شکل ۲-۲۰

در وسایل و دستگاههای نقشهبرداری از تراز به منظور ایجاد سطح افقی استفاده می‌کنند. تراز محفظه‌ای کروی یا تیوب مانند است که از هوا خالی و سپس با مایعی که غلظت آن کم است پر شده، آن‌گاه یک حباب هوا وارد محفظه می‌زبور گردیده است. مایعی که مصرف می‌شود بیشتر اسید سولفوریک، اتر و یا الکل است و هرچه شعاع محفظه بیشتر باشد تراز حساس‌تر خواهد بود. خطی را که در نقطه‌ی مرکزی تراز بر سطح محفظه مماس است محور تراز می‌گویند.

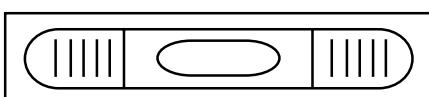


شکل ۲-۲۱

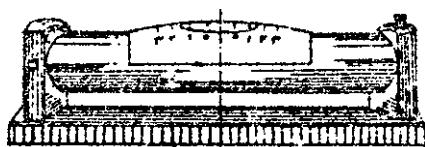
۲-۳- شکل ظاهری ترازها در دستگاههای نقشهبرداری

۱- تراز کروی (Circular Level): محفظه و حباب این نوع تراز کروی است و دایره‌ای در اطراف نقطه‌ی مرکزی آن دیده می‌شود. به منظور تنظیم کامل تراز بایستی حباب در وسط آن قرار بگیرد.

۲- تراز استوانه‌ای (Spirit Level): محفظه و حباب این نوع تراز که حساس‌تر از تراز کروی است به شکل تقریباً استوانه‌است و به جای دایره علایمی در روی محفظه، مرکز آن را به منظور تنظیم حباب تراز مشخص نموده است.



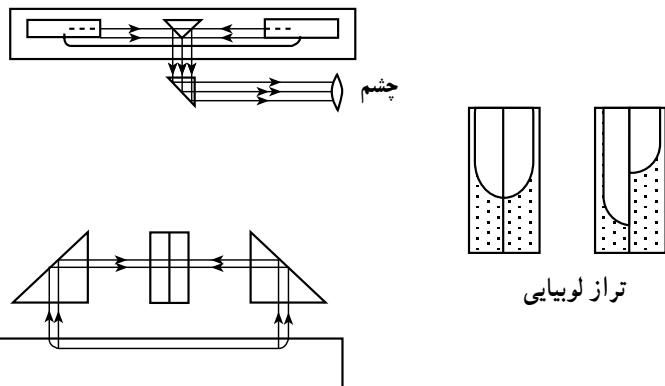
شکل ۲-۲۳- تراز استوانه‌ای از بالا



شکل ۲-۲۴- تراز استوانه‌ای از کنار

۳- تراز لوپیایی (Coincidence bubble reader) : به منظور تسهیل در عمل تنظیم دستگاه و تأمین دقیق‌تر در انجام این عمل برای تراز استوانه‌ای که در کنار دوربین قرار دارد و

به کمک آن خط نشانه روی افقی می‌گردد با تعبیهی منشور در بالای تراز شکل ظاهر تراز به صورت زیر دیده می‌شود و به کمک یک پیچ که در زیر آن قرار گرفته تراز تنظیم می‌گردد.



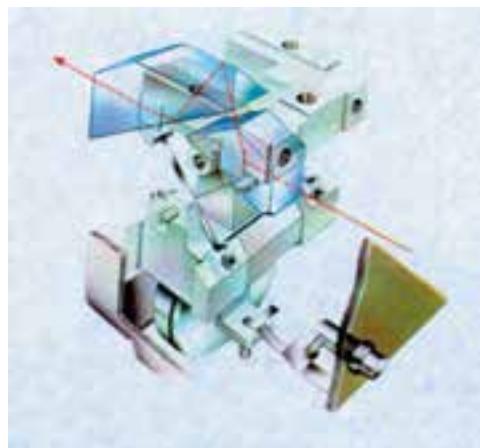
شکل ۲-۲۴

در ترازیاب‌های جدید به جای آن که در کنار دوربین از تراز، به منظور افقی نمودن خط نشانه روی استفاده شود وسیله‌ای به نام کمپانساتور (Compensator) در داخل لوله دوربین کارگذاشته‌اند. کمپانساتور پس از تنظیم تراز کروی (یا استوانه‌ای)، بدون آن که عامل حرکتی انجام دهد محور نشانه روی را افقی می‌گرداند به این ترازیاب‌ها ترازیاب اتوماتیک می‌گویند.

کمپانساتورها خود دو نوع، اپتیکی و مغناطیسی هستند که شکل آن‌ها را در شکل‌های ۲-۲۵ و ۲-۲۶ می‌بینید. در کنار کمپانساتورهای اپتیکی، به منظور کنترل درست کارکردن آن، دگمه‌ای کارگزارده شده است. با فشار این دگمه، موقع قرائت شاخص به عنوان تغییر وضعیت در منشورهای



شکل ۲-۲۶ – کمپانساتور مغناطیسی



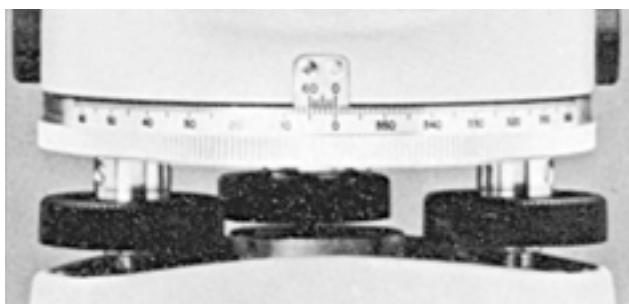
شکل ۲-۲۵ – کمپانساتور اپتیکی

داخل کمپانساتور محور نشانه روی برای لحظاتی از حالت افقی خارج می‌شود و دوباره به وضع سابق برمی‌گردد. بنابراین اگر قرائت مجدد شاخص با قرائت قبل از فشاردادن دگمه یکسان باشد کمپانساتور سالم است و درست عمل می‌کند.

در بعضی از ترازیاب‌ها یک دایره‌ی مدرج افقی، برای اندازه‌گیری زاویه‌ی افقی بین امتدادهای قراولروی، وجود دارد که قرائت زاویه در نوعی از آن‌ها از داخل چشمی مخصوص انجام می‌گیرد (شکل ۲-۲۷) اما در نوعی دیگر، مقدار زاویه مستقیماً از خارج قرائت می‌شود (شکل ۲-۲۸).



شکل ۲-۲۷



شکل ۲-۲۸

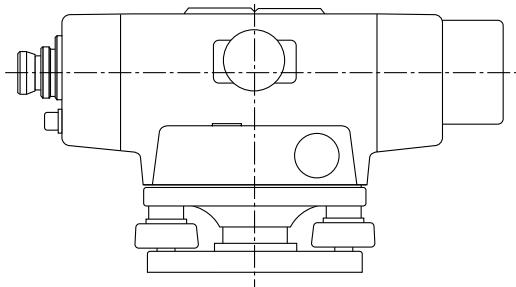
۴-۲-محورهای یک دستگاه ترازیاب

به منظور استفاده از ترازیاب، به ترتیبی که در فصول بعد خواهید دید، این دستگاه را بر روی سه پایه‌ی مخصوص سوار و سپس دستگاه را بر روی یک نقطه مستقر می‌کنند. بدین منظور، شناختن محورهای دستگاه ضروری است.

به غیر از محور تراز که قبلاً تعریف شد ترازیاب دارای محورهای صفحه‌ی بعد نیز هست:

۱—محور نوری دوربین (Collimation): محوری افقی است که از محل تقاطع دو تار بلند رتیکول می‌گذرد.

۲—محور اصلی دستگاه: محور قائمی است که از مرکز اپتیکی دوربین و نقطه‌ی وسط صفحه‌ی مدرج افقی عبور می‌کند.



شکل ۲-۲۹

۲-۵—ترازیاب‌های اپتیک الکترونیکی (Digital Level)

ساخت ترازیاب‌های الکترونیکی از چند سال پیش در دنیا شروع شده و به دلیل سرعت و دقیقی که این ترازیاب‌ها در انجام عملیات اندازه‌گیری دارند استفاده از آن‌ها روزافزون است. این ترازیاب‌ها مجهز به سیستم ارسال و دریافت اشعه و پردازش الکترونیکی هستند. علاوه بر سرعت و دقت، حُسن این نوع ترازیاب‌ها آن است که خطای قرائت در آن‌ها وجود ندارد و ثبت قرائت‌ها نیز به سرعت انجام می‌شود.

در جلوی این دستگاه‌ها،

علاوه بر صفحه‌ی نمایش که در شکل

۳۰ آن را در سمت چپ شکل

می‌بینید یک صفحه کلید در جلوی

بخش الکترونیکی قرار گرفته که با

فشاردادن کلیدها عملیات مختلف انجام

می‌شود. همچنین برای ضبط اطلاعات

در موقع موردنیاز دیسکت مخصوص

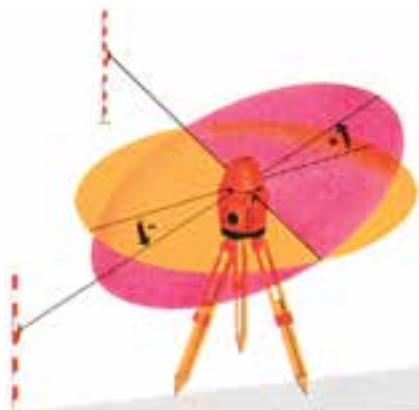
در داخل دستگاه جای می‌گیرد.



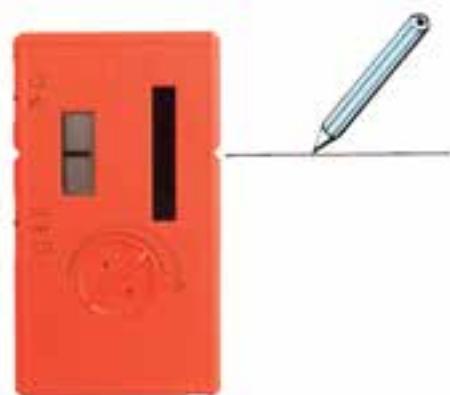
شکل ۲-۳۰

۶-۲- ترازیاب‌های لیزری (Automatic Laser Level)

نوع به خصوصی از ترازیاب‌های الکترونیکی جدید ترازیاب‌های لیزری است. در این دستگاه‌ها یک دسته شعاع لیزر نقش محور نشانه روی را ایفا می‌کند؛ به این ترتیب که پس از تراز شدن پایه و روشن شدن دستگاه که با باتری نیکل کادمیوم تغذیه می‌شود با چرخش کامل قادر است یک صفحه‌ی روشن را در ارتفاع مشخص، در فضا، نشان دهد.



شکل ۲-۳۲



شکل ۲-۳۱ - آشکارساز

در نوعی از این دستگاه‌ها که دارای نور لیزری نامرئی است به کمک وسیله‌ای به نام آشکارساز (Detector) (شکل ۲-۳۱) عمل ترازیابی انجام می‌شود. به این ترتیب که پس از استقرار ترازیاب و آشکارساز، با پیدا‌یاب علایمی بر روی آشکارساز مشخص می‌گردد که آیا این وسیله هم ارتفاع ترازیاب است و یا بالاتر و پایین‌تر از آن قرار گرفته و به این ترتیب صفحه‌ی افقی تا فاصله‌ی حدود 45° متر با دقت 8 . میلی‌متر قابل کنترل است.



شکل ۲-۳۳

ترازیاب لیزری بخصوص برای عملیات بتن ریزی و کنترل تغییرات ارتفاعی سطح زمین در موقع خاکبرداری پسیار مناسب است. دستگاه مذکور همچنین قادر است با تغییر وضعیت امتدادهای قائم را کنترل نماید.



شکل ۲-۳۵



شکل ۲-۳۴



۷-۲- زاویه‌یاب‌ها (Theodolites)

زاویه‌یاب‌ها (تئودولیت‌ها) وسایلی هستند که به کمک آن‌ها می‌توان زوایای بین امتدادهای در صفحات قائم یا افقی را اندازه‌گیری نمود. در مقایسه با دستگاه‌های ترازیاب در این دستگاه‌ها آلیاد به منظور ایجاد محوری جهت حرکت دوربین در صفحه‌ی قائم اضافه شده است و از این نظر دوربین آن، هم در صفحه‌ی افقی (مانند ترازیاب) و هم در صفحه‌ی قائم حرکت می‌کند. این دستگاه نیز در دو نوع اپتیکی و الکترونیکی وجود دارد.

زاویه‌یاب‌های اپتیکی: یک زاویه‌یاب اپتیکی به طور کلی از سه قسمت اساسی پایه، آلیاد و دوربین تشکیل شده است و هر قسمت خود ضمایمی دارد که در شکل ۲-۴۲ دیده می‌شود. اکثر اجزای زاویه‌یاب همان اجزای ترازیاب است؛ از این نظر با خودداری از تکرار مطالب در خصوص اجزایی که شناخته‌اید به ذکر جزئیات دیگر می‌پردازیم.

اجزای متضمنه‌ی زاویه‌یاب اپتیکی

الف - دوربین (Telescope): لوله‌ای است استوانه‌ای شکل به طول $25-20$ سانتی‌متر که

مرکب از عدسی شیئی و چشمی و دیافراگم عدسی میزان و صفحه‌ی رتیکول و پیچ تنظیم تصویر می‌باشد.

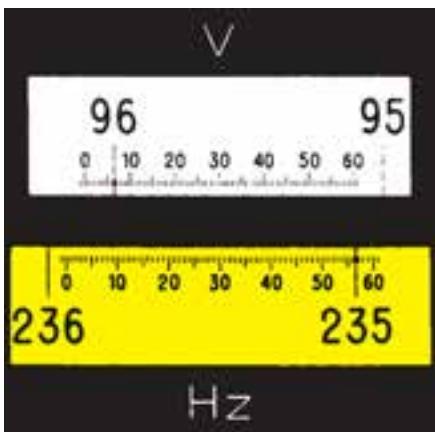
ب—آلیداد (Alidad): یک دو شاخه‌ی فلزی عمودی است که حامل محوری است که دورین حول آن می‌چرخد، به همین جهت به آن محور چرخش دورین می‌گویند. خود آلیداد نیز می‌تواند حول محور قائم دستگاه (محور اصلی) دوران نماید.

ج—لسب‌ها (Limb): دو صفحه‌ی مدرج هستند که یکی به طور افقی و دیگری به طور قائم قرار گرفته است و درجات آن‌ها به کمک ورنیه^۱ و میکرومتر قرائت می‌شود. برای آشنایی با طرز قرائت تقسیمات صفحه‌های مدرج به کمک میکرومتر اپتیکی به شکل‌های ۲-۳۶ تا ۲-۴۰ توجه کنید.

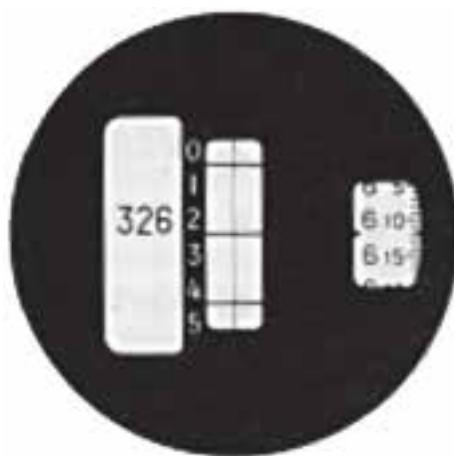
د—ترازها: برای این که بتوان محور اصلی دستگاه را بر امتداد قائم منطبق کرد بین دو شاخه‌ی آلیداد یک تراز نصب شده است و در بالای لمب قائم نیز تراز دیگری کار گذارده شده که با پیچ مخصوصی که در زیر آن است تنظیم می‌گردد.

ه—پایه: زاویه‌یاب به وسیله‌ی پایه که دارای سه یا چهار پیچ آج دار است در وضعیت افقی قرار می‌گیرد.

و—پیچ‌های کنترل حرکت: برای آن که حرکت دورین و آلیداد و لمب افقی قابل کنترل باشد از دو نوع پیچ، یک نوع برای حرکت‌های کلی و نوع دیگر برای حرکت‌های جزئی، استفاده شده است.

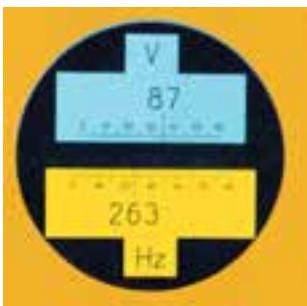


شکل ۲-۳۷—زاویه‌ی افقی ۵۶/۴۰ و ۲۳۵ و زاویه‌ی قائم ۳۶۰/۵ و ۹۶ (درجه)

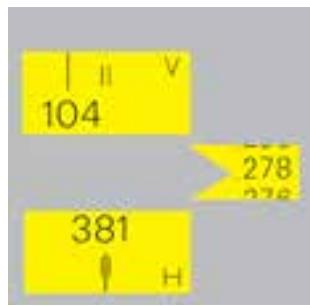


شکل ۲-۳۶

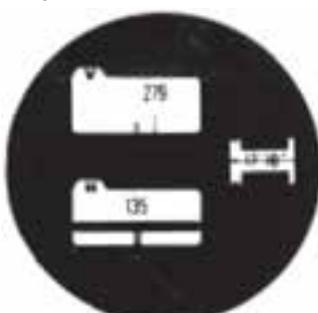
۱—ورنیه وسیله‌ای است که می‌توان با آن دقیق قرائت لمب را تا حد زیادی بالا برد.



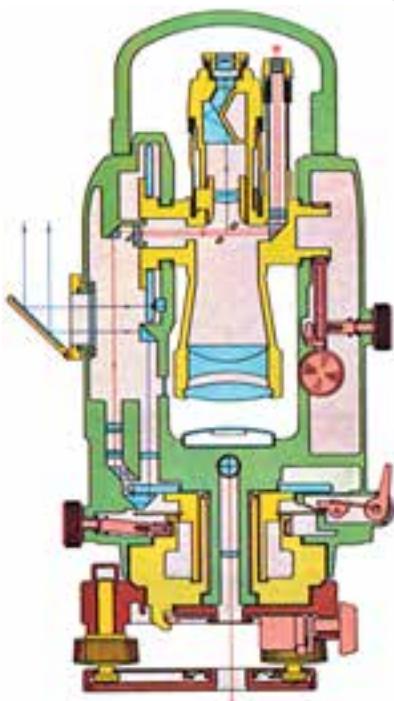
شکل ۲-۳۹—دایرہ‌ی افقی (۴۰° گراد)
۸۷، ۳۵.



شکل ۲-۴۰—دایرہ‌ی افقی (۳۶° درجه)
۳۸۱/۲۷۸



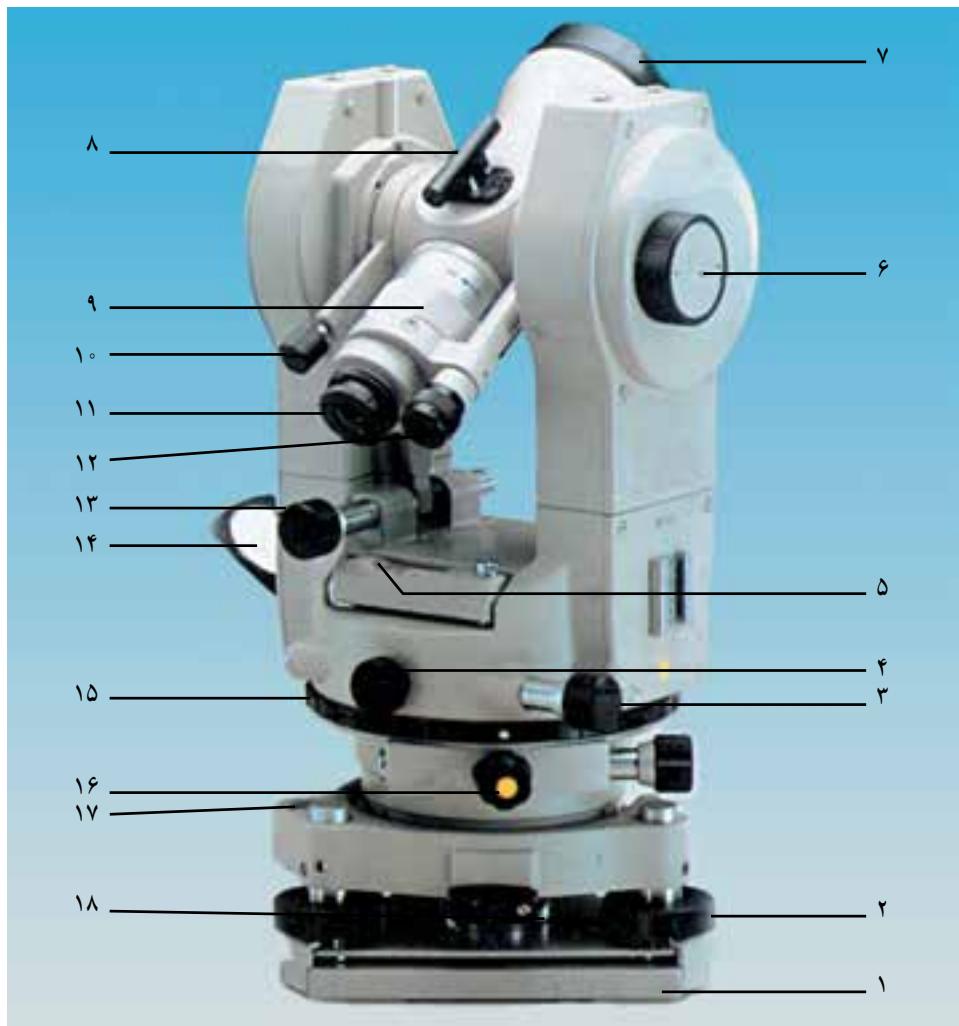
شکل ۲-۴۱—دایرہ‌ی افقی (۳۶° درجه)
۱۳۵، ۱۳۰، ۱۰۰



ز—آینه: در کنار دستگاه آینه‌ای تعبیه شده که نور را به طرف داخل دستگاه هدایت می‌کند. این نور به کمک سیستم‌های منشوری چند عدسی، از لمب‌ها عبور کرده و تصویر را در حالتی که باید قرائت شود به میکروسکوپ مخصوص قرائت که در کنار دوربین قرار گرفته است، می‌رساند (شکل ۲-۴۱).

قسمت‌های مختلف یک دستگاه زاویه‌یاب اپتیکی در شکل ۲-۴۲ نشان داده شده است.

شکل ۲-۴۱—مسیر نور در زاویه‌یاب اپتیکی
(T16 WILD)



- ۱۰- پیچ حرکت تند قائم دوربین
۱۱- عدسی چشمی دوربین
۱۲- میکروسکوپ قرائت زاویه
۱۳- پیچ حرکت کند قائم دوربین
۱۴- آینه‌ی نورگیر برای تأمین روشنایی داخل تئودولیت
۱۵- صفحه‌ی مدرج افقی
۱۶- پیچ نگدارنده‌ی دایره‌ی مدرج افقی
۱۷- تراز کروی
۱۸- ضامن جداکننده‌ی دستگاه از پایه
- ۱- صفحه‌ی اتصال تئودولیت به سه‌پایه
۲- پیچ‌های تراز کننده
۳- پیچ حرکت کند افقی دوربین
۴- پیچ حرکت تند افقی دوربین
۵- تراز استوانه‌ای
۶- پیچ میکرومتری تنظیم درجات ورنیه
۷- عدسی شیئی دوربین
۸- مگسک
۹- پیچ تنظیم تصویر دوربین

شکل ۲-۴۲- زاویده‌یاب اپتیکی و اجزای آن



زاویه‌یاب (WILD) T2



زاویه‌یاب (Nikon) NT-2D

شکل ۴۳-۲- نمونه‌های زاویه‌یاب‌های اپتیکی



Topcon



Th2 zeiss



TH-20 Pentax



K1-RA Kern

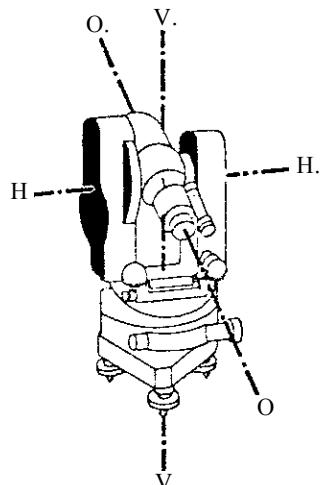
شکل ۴۴-۲- نمونه‌های دیگر زاویه‌یاب‌های اپتیکی

۲-۸- محورهای یک دستگاه زاویه‌یاب (تئودولیت) اپتیکی

تئودولیت‌های اپتیکی، به جز محورهای دو تراز کروی و استوانه‌ای دارای محورهای زیر است که همدیگر را در یک نقطه قطع می‌کنند :

- محور اصلی دستگاه (محور اول): محور قائمی است که از مرکز دوربین می‌گذرد و بر مرکز صفحه‌ی مدرج عمود است. (vv.)

- محور نوری دوربین (محور دوم): محوری است که محل تقاطع دو تار بلند رتیکول را به مرکز عدسی چشمی متصل می‌کند. (oo.)



شکل ۲-۴۵

- محور چرخش دوربین (محور سوم): محور افقی است که دوربین حول آن در صفحه‌ی قائم می‌چرخد. (HH.)

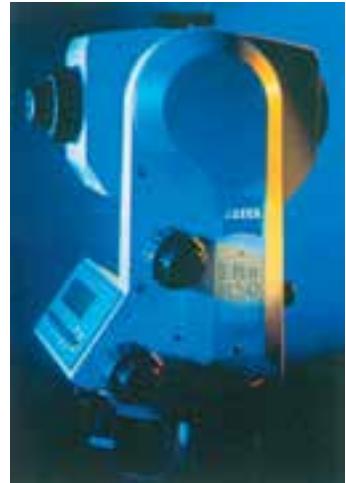
زاویه‌یاب‌های الکترونیکی: امروزه استفاده از زاویه‌یاب‌ها، بخصوص در امر پیاده کردن بروزه‌های مختلف عمرانی و صنعتی رواج بسیار و اهمیت زیاد دارد. به همین دلیل روز به روز در خودکارتر کردن این دستگاه‌ها تلاش بیشتری می‌شود. تا در حد امکان از بروز خطاهای انسانی مانند خطاهای نشانه‌روی، قرائت و ثبت قرائت جلوگیری شود. لذا مکانیزم ساخت آنها در سال‌های اخیر در جهت کاملاً اتوماتیک شدن بوده است.

پس از زاویه‌یاب‌های اپتیکی اولین زاویه‌یاب‌های الکترونیکی که ساخته شد، زاویه‌یاب‌های دیجیتال بود که در آن‌ها احتیاج به قرائت اعداد از داخل دوربین نبود، بلکه روی صفحه‌ی نمایشگر آن‌ها زوایای قائم و افقی نسبت به امتداد مشخص به صورت دیجیتال نشان داده می‌شد، علاوه بر این با اضافه کردن مسافت‌سنج الکترونیکی (EDM) Electronic Distance Meter بر روی آن‌ها اندازه‌گیری فاصله نیز به صورت دیجیتال امکان‌پذیر می‌گشت. (که البته به جای شاخص که همراه زاویه‌یاب‌های اپتیکی مورد استفاده قرار می‌گرفت از منشورهای (Prizm) مخصوص که نور را



شکل ۲-۴۶— نمونه‌های مختلف زاویه‌یاب‌های دیجیتال و توتال استیشن

معکس می‌کند استفاده شد). نسل بعد زاویه‌یاب‌های الکترونیکی کاملاً اتوماتیک همه کاره (Totalstation) هستند که علاوه بر توانایی اندازه‌گیری زوایا و فاصله‌ها، قابلیت برنامه‌ریزی هم دارند و برای کارهای بزرگ قابلیت اتصال به دستگاه جمع‌آوری اطلاعات (Data collector) – Field book – که خود نیز به رایانه متصل می‌شوند – را دارند و پس از پردازش اطلاعات در رایانه به کمک نرم‌افزارهای تخصصی با اتصال پلاتر (Platter) به رایانه نقشه به طور اتوماتیک ترسیم می‌شود.



شکل ۲-۴۷— نمونه‌های مختلف زاویه‌یاب‌های کاملاً اتوماتیک

خودآزمایی

- ۱— عناصری را که برای تهیهٔ نقشهٔ پلان یک منطقه از زمین، اندازه‌گیری می‌شوند، نام ببرید.
- ۲— وسایل ساده‌ی نقشه‌برداری را نام برد و خصوصیات هر کدام را بیان کنید.
- ۳— کدام یک از وسایل زیر از جمله‌ی وسایل ساده هستند؟
شیب‌سنج، ترازیاب، تراز، گونیا، قطب‌نما، زاویه‌یاب.
- ۴— مترهایی که از جنس فولاد انوار هستند چه خصوصیتی دارند؟

۵- موقع مترکشی افقی برای تصویر نمودن نقطه‌ی انتهایی هر دهنۀ مترکشی، از چه وسیله‌ای می‌توان استفاده نمود؟

۶- چرا و به چه فاصله ژالون‌ها را به رنگ سفید و قرمز رنگ آمیزی می‌کنند؟

۷- یک شیب‌سنجه دستی از چند قسمت تشکیل گردیده است؟ این قسمت‌ها را نام ببرید.

۸- چه کمیتی را با شیب‌سنجه می‌توان اندازه گرفت؟

۹- سه مورد از عملیاتی را که با گونیاهای می‌توان انجام داد، ذکر کنید.

۱۰- تفاوت گونیای شکاف‌دار با دیگر انواع گونیاهای در چیست؟

۱۱- از تراز دستی به چه منظور استفاده می‌شود؟

۱۲- تفاوت‌های تراز بنایی و تراز دستی با یکدیگر چیست؟

۱۳- قسمت‌های مختلف یک قطب‌نما را نام ببرید.

۱۴- خصوصیات یک دستگاه ترازیاب را بیان کنید.

۱۵- قسمت‌های اساسی یک ترازیاب را نام ببرید.

۱۶- با قطب‌نما چه کمیتی را می‌توان اندازه گرفت؟

۱۷- اجزای متشکله‌ی یک دستگاه ترازیاب را نام ببرید.

۱۸- زاویه‌یاب (تئودولیت) برای اندازه گیری چه کمیت‌هایی مورد استفاده قرار می‌گیرد؟

۱۹- زاویه‌یاب (تئودولیت) چند محور دارد؟ آن‌ها را نام ببرید و هر کدام را تعریف نمایید.

۲۰- ترازیاب چند محور دارد؟ آن‌ها را نام ببرید و هر کدام را تعریف کنید.

۲۱- اجزای متشکله‌ی ترازیاب اپتیکی را بر روی شکل زیر نشان دهید.



شکل ۲-۴۸



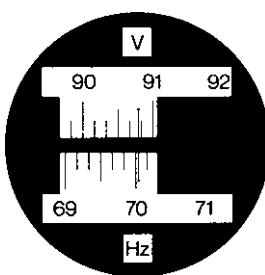
۲۲- اجزای متشکله‌ی زاویه‌یاب اپتیکی را بر روی شکل رو به رو نشان دهید.

شکل ۲-۴۹

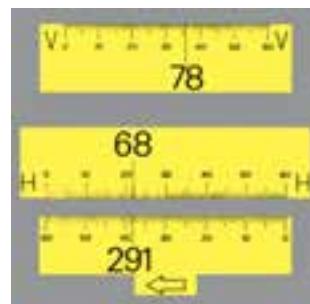
۲۳- تراز از نظر ظاهر به چند شکل در دستگاه‌های نقشه‌برداری مشاهده می‌شود؟ آن‌ها را نام بیرید و تفاوت آن‌ها را بیان کنید.

۲۴- ترازیاب‌ها به طور کلی به چند دسته تقسیم می‌شوند؟ آن‌ها را نام بیرید.

۲۵- بر روی تصویر صفحات مدرج در زیر اندازه‌ی زوایای افقی و قائم را بخوانید.



شکل ۲-۵۱



شکل ۲-۵۰

۲۶- سیستمی که ترازیاب‌های الکترونیکی به آن مجهر شده و باعث بالا رفتن سرعت و دقت در اندازه‌گیری می‌شود چه نام دارد؟

۲۷- نسل اول و دوم زاویه‌یاب‌های الکترونیکی با چه نام‌هایی معرفی شده‌اند و تفاوت آن‌ها در چیست و چه عملیاتی را به طور اتوماتیک انجام می‌دهند؟

۲۸- محاسن دستگاه‌های الکترونیکی کدام‌اند؟ به نظر شما معایب این دستگاه‌ها کدام‌اند؟

فصل سوم

خطا و اشتباه در نقشه‌برداری

هر چند دستگاه‌های الکترونیکی که در سالیان اخیر ساخته شده‌اند خطاهای اندازه‌گیری زوایا و طول‌ها را در عملیات نقشه‌برداری به مقدار زیاد حذف می‌کنند، اما هنوز نمی‌توان ادعا کرد که این دستگاه‌ها کاملاً عاری از خطأ هستند. بدین دلیل و به ویژه از آن جهت که هنوز استفاده از دستگاه‌های اپتیکی نیز بسیار متداول است، شناخت مختصر خطاهای و اشتباهات در نقشه‌برداری ضروری است. بدیهی است هر چه منطقه‌ی مورد نظر برای تهیهٔ نقشه بزرگ‌تر باشد و هر چه دقت بیش‌تری در اندازه‌گیری مطرح باشد بحث خطاهای اندازه‌گیری اهمیت بیش‌تری پیدا می‌کند.^۱

در پایان این فصل، دانش‌آموز باید قادر باشد:

- چگونگی پیدایش خطأ و اشتباه در اندازه‌گیری‌ها را بیان کند.
- تفاوت خطأ و اشتباه را بداند.
- عوامل ایجاد خطأ و اشتباه را نام ببرد.
- خطاهای را به‌طور کلی دسته‌بندی نموده، تفاوت آن‌ها را ذکر کند.
- محتمل‌ترین مقدار یک کمیت، خطای باقی‌مانده و خطای میانگین اندازه‌گیری‌ها را به‌دست آورد.

۱-۳- خطأ و اشتباه

وقتی کمیتی را اندازه‌گیری می‌کنیم نتیجه‌ی به‌دست آمده به مقدار کمی با مقدار واقعی اختلاف دارد که به آن یا خطأ می‌گوییم و یا اشتباه.

فرق خطأ و اشتباه: مادام که اختلاف بین مقدار اندازه‌گیری شده و مقدار واقعی از حد قابل قبول و مشخصی به نام خطای ماقریزم^۲ تجاوز نکند خطای اندازه‌گیری، و اگر از آن حد گذشت

۱- خطاهای در درس تئوری خطاهای (Theory of Errors)، در رشته‌ی تخصصی نقشه‌برداری مفصل‌اً مورد مطالعه قرار می‌گیرند. برای مطالعه‌ی بیش‌تر می‌توان به کتابی که در خصوص درس فوق تهیه شده است مراجعه نمود.
۲- خطای ماقریزم در اندازه‌گیری‌ها، مواقعی که مورد نیاز است در اختیار شما قرار می‌گیرد.

اشتباه اندازه‌گیری نامیده می‌شود.

۲-۳- انواع خطاهای

خطاهای به طور کلی به دو دسته تقسیم می‌شوند.

۱- خطاهای دستگاهی یا سیستماتیک (Systematic Errors)

۲- خطاهای اتفاقی (Accidental Errors)

خطاهای دستگاهی ناشی از نقص وسائل اندازه‌گیری بوده و همواره در یک جهت (با یک علامت مثبت یا منفی) ایجاد می‌گردد؛ اما خطای اتفاقی ناشی از عمل اندازه‌گیری و نارسانی حواس هستند و به همین دلیل در جهت‌های مختلف (با علامت‌های مثبت و منفی) حاصل می‌شوند. مقدار خطای دستگاهی را می‌توان قبلاً تعیین کرد و از این نظر قابل تصحیح یا خنثی کردن می‌باشد و چنان‌چه اشتباهات و خطاهای دستگاهی را حذف و یا تصحیح کنیم باز انحرافی در نتیجه‌ی اندازه‌گیری باقی می‌ماند که نه تنها علت بلکه مقدار و علامت آن نیز مشخص نیست. این خطاهای را نمی‌توان تصحیح کرد لیکن شناختن خواص آن‌ها برای مشخص کردن دقت اندازه‌گیری‌ها لازم است.

۳- منابع ایجاد خطاهای

خطاهای وارد در اندازه‌گیری‌ها از سه منبع ناشی می‌شوند که عبارتند از :

– طبیعت: تغییرات عوامل مختلف جوی و طبیعی از قبیل درجه‌ی حرارت، رطوبت، رنگ و نور، جاذبه‌ی زمین و انحراف مغناطیسی باعث ایجاد خطا می‌شوند؛ مثلاً اگر نوار اندازه‌گیری در درجه‌ی حرارت 2° سانتی‌گراد ساخته شده و دارای طول مشخصی باشد، در درجه‌ی حرارت 8° سانتی‌گراد طول کمتری خواهد داشت.

– انسان (عامل اندازه‌گیری): عدم مهارت، خستگی، بی‌حوالگی و بی‌دقیقی و حواس پنج‌گانه شخص در هنگام اندازه‌گیری ممکن است ایجاد خطاهای نمایند؛ مثلاً دقیق نبودن در قرائت اعداد و عدم تطبیق نشانه‌ی صفر در مقابل نقطه‌ی شروع نوار اندازه‌گیری شنیداری و گفتاری از جمله‌ی این نوع خطاهای هستند.

– دستگاه یا وسیله‌ی اندازه‌گیری: هر دستگاه یا وسیله نقشه‌برداری دقت محدودی دارد که به علت مستعمل شدن معمولاً این دقت کمتر هم می‌شود و در نهایت اندازه‌گیری با آن موجب بروز خطا می‌گردد.

۴-۳- محتمل‌ترین مقدار یک کمیت

اگر کمیتی را n بار اندازه‌گیری کنیم و مقادیر به دست آمده را $x_1, x_2, x_3, \dots, x_n$ بنامیم محتمل‌ترین مقدار کمیت که \bar{X} فرض می‌شود از رابطه‌ی زیر به دست می‌آید :

$$\bar{X} = \frac{x_1 + x_2 + x_3 + \dots + x_n}{n}$$

چون اندازه‌ی واقعی دست نیافتنی است مقدار بالا به جای آن در نظر گرفته می‌شود.

۵- خطای باقی‌مانده یا خطای ظاهری

اختلاف هر مقدار اندازه‌گیری شده و محتمل‌ترین مقدار را خطای باقی‌مانده می‌گویند. بنابراین در اندازه‌گیری فوق مقدار خطاهای عبارت اند از :

$$e_1 = \bar{X} - x_1$$

$$e_2 = \bar{X} - x_2$$

$$e_3 = \bar{X} - x_3$$

$$e_n = \bar{X} - x_n$$

۶- خطای میانگین اندازه‌گیری‌ها

وقتی مقدار یک کمیت را از طریق میانگین چند بار اندازه‌گیری به دست می‌آورید خطای میانگین کاهش پیدا می‌کند و از رابطه‌ی زیر می‌توان خطای میانگین اندازه‌گیری‌ها را حساب کرد.

$$e_x = \frac{e_1}{\sqrt{n}}$$

(e_1 خطای یک بار اندازه‌گیری و e_x خطای میانگین و n تعداد دفعات اندازه‌گیری)

مطالعه آزاد

عواقب عدم احساس مسئولیت در نقشه‌برداری توزل اصولاً از آنجایی که توزل از دو طرف حفاری شده و در نقطه‌ای به هم می‌رسند، چنان‌چه اشتباه یا خطای در رابطه با زاویه امتداد حفاری و پیاده کردن شیب طولی توزل، توسط نقشه‌بردار اتفاق بیافتد، باعث می‌شود که توزل در نقطه مورد نظر به هم نرسد و یا این‌که به موازات قسمت دیگر ادامه مسیر داده و در حالت نادر محور موردنظر از زیر یا روی محور مقابل عبور می‌کند.

خودآزمایی

- ۱- خطأ چیست و اشتباه کدام است؟
- ۲- تفاوت خطأ و اشتباه را شرح دهید.
- ۳- چه عواملی باعث ایجاد خطأ و اشتباه می‌شوند؟ آن‌ها را نام ببرید.
- ۴- به طور کلی خطاهای را چگونه دسته‌بندی می‌کنند و تفاوت هر دسته با دسته‌ی دیگر چیست؟
- ۵- کمیت‌های زیر چگونه به دست می‌آیند؟ رابطه‌ی محاسبه‌ی آن‌ها را بنوشید.
محتمل‌ترین مقدار کمیت، خطای باقی‌مانده، خطای میانگین اندازه‌گیری‌ها
- ۶- پس از پنج بار اندازه‌گیری یک طول اندازه‌های زیر بر حسب متر به دست آمده است.
محتمل‌ترین مقدار این طول کدام است؟
 $67/88, 67/90, 67/91, 67/95, 67/93$
- ۷- خطای اندازه‌گیری یک زاویه توسط زاویه‌یاب $\pm 3^\circ$ می‌باشد. خطای مجاز برای چهار بار اندازه‌گیری این زاویه چند ثانیه است؟

فصل چهارم

اندازه‌گیری فاصله‌ی افقی

بکی از کمیت‌هایی که برای تهیه‌ی نقشه باید اندازه‌گیری شود فاصله‌ی افقی دو نقطه است. این کمیت گاهی مستقیماً روی زمین افقی اندازه‌گیری می‌شود و گاه با اندازه‌گیری فاصله‌ی غیر افقی دو نقطه (که به آن فاصله‌ی مورب می‌گویند) و زاویه‌ی شبی امتداد بین دو نقطه به طریقه‌ی غیرمستقیم محاسبه می‌گردد.

نکته‌ی دیگر آن که گاهی بین دو نقطه‌ای که می‌خواهیم فاصله‌ی افقی آن‌ها را پیدا کنیم مواعنی وجود دارد که در این صورت نیز با روش‌های غیرمستقیم این فاصله تعیین می‌گردد. در این فصل روش‌های اندازه‌گیری فاصله‌ی افقی را خواهید آموخت و با وسایل مختلف که برای این کار مورد استفاده قرار می‌گیرد آشنا خواهید شد.

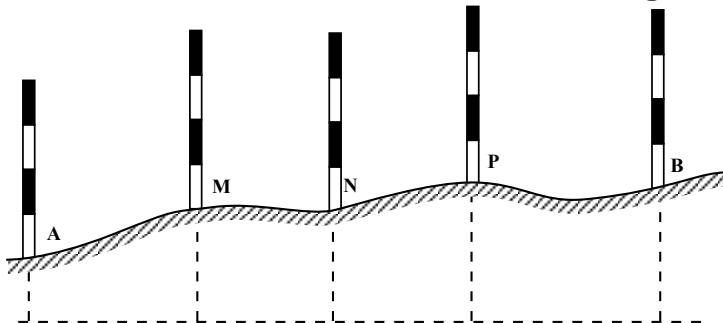
در پایان این فصل، دانش آموز باید قادر باشد :

- عمل ژالون‌گذاری یک امتداد را به منظور اندازه‌گیری فاصله، به نحو صحیح انجام دهد و ضمن این کار علامت دادن با دست را هم تمرین کند.
- با استفاده از وسایل ساده، فاصله‌ی افقی دو نقطه را در روی زمین‌های مسطح و شبی‌دار به روش‌های مستقیم و غیرمستقیم، با مانع و بدون مانع، تعیین نماید.
- به کمک دستگاه‌های ترازیاب در زمین‌های مسطح و بعضی در زمین‌های شبی‌دار فاصله‌ی افقی دو نقطه‌ی مشخص شده‌ی روی زمین را به دست آورد.
- فاصله‌ی افقی دو نقطه‌ی مشخص شده روی زمین را به کمک تئودولیت‌ها تعیین کند.

۱-۴- ژالون‌گذاری امتداد

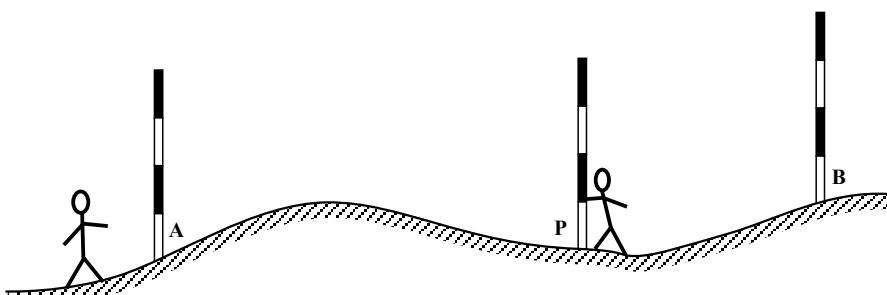
قبل از اندازه‌گیری فاصله با وسایل ساده در نقشه‌برداری، آن را ژالون‌گذاری (امتداد‌گذاری) می‌کنند. همان‌گونه که می‌دانید فاصله‌ی دو نقطه یعنی کوتاه‌ترین راه بین آن دو نقطه، که امتدادی است

مستقیم قبل از اندازه‌گیری؛ این امتداد مستقیم را با چند ژالون مشخص می‌کنند و به این کار ژالون‌گذاری امتداد می‌گویند (اگر طول خیلی کوتاه باشد که با یک بار مترکشی بتوان آن را اندازه گرفت دیگر احتیاج به این کار نیست).



شکل ۱-۴

عمل ژالون‌گذاری به این ترتیب انجام می‌گیرد که ابتدا روی دو نقطه، مثلاً A و B شکل ۲-۴، دو ژالون به طور قائم می‌گذاریم. یک نفر پشت یکی از دو ژالون (به فاصله‌ی بیش از دو متر با آن) می‌ایستد و در حالی که یک چشم خود را بسته است با چشم دیگر به ژالون بعدی نگاه می‌کند به‌طوری که دو ژالون مزبور را روی هم بینند. بعد نفر دیگری ژالونی را به طور قائم در امتداد تقریبی دو نقطه به چپ و راست حرکت می‌دهد تا نفر اول هر سه ژالون را در یک امتداد بینند.



شکل ۲-۴

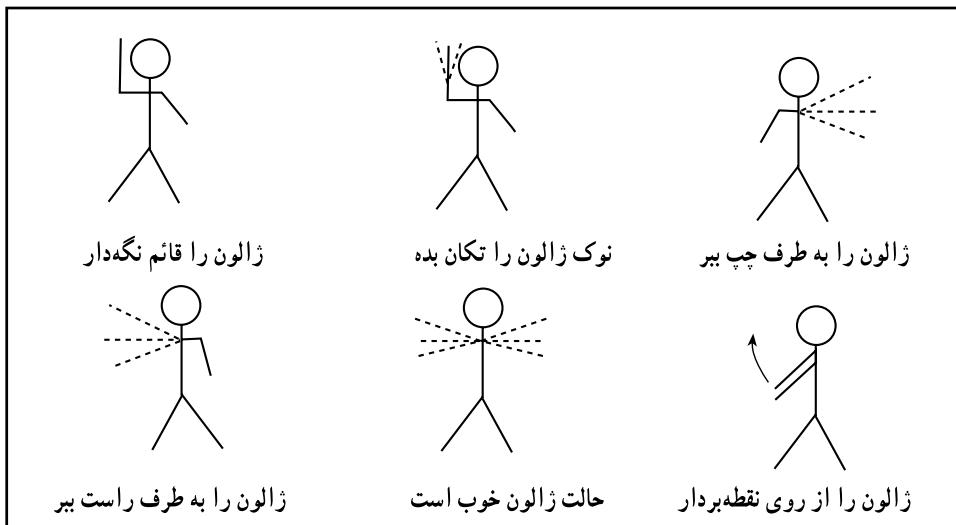
این کار برای هر چند نقطه که لازم باشد تکرار می‌شود تا امتداد مستقیم برای مترکشی کاملاً مشخص گردد.

تبصره ۱: برای دقیق‌تر انجام شدن کار لازم است همراه ژالون‌ها از تراز نبشی برای قائم کردن آنها استفاده کنیم.

تبصره ۲: در حالتی که بین دو نقطه مانع وجود داشته باشد بعداً بحث خواهد شد.

۴-۲- علامت دادن با دست

وقتی فاصله‌ی بین افرادی که با یکدیگر عمل ژالون‌گذاری را انجام می‌دهند زیاد باشد دیگر صدا رسا به گوش نمی‌رسد در این حالت معمولاً یک فرد با علامت دادن دست می‌تواند منظور خود را به دیگری بفهماند. در این گونه موارد می‌توان با توجه به شکل‌های راهنمای زیر عمل کرد (شکل ۴-۳).

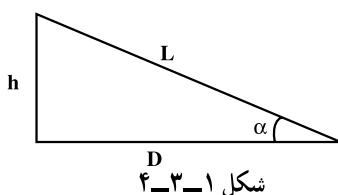


شکل ۴-۳

۴-۳- اندازه‌گیری طول به روش مستقیم

در این روش از نوارهای اندازه‌گیری پارچه‌ای یا فلزی استفاده می‌کنند و چون برای رسم نقشه احتیاج به طول‌های افقی داریم در عمل، حتی روی یک سطح شیب‌دار طول باید افقی اندازه‌گیری شود؛ و در غیر این صورت پس از اندازه‌گیری طول روی سطح شیب‌دار، باید آن را با محاسبه به طول افقی تبدیل کرد. فرمول محاسبه چنین است:

$$L \cos \alpha = D \quad (\alpha \text{ زاویه‌ی شیب است})$$



شکل ۴-۳-۱

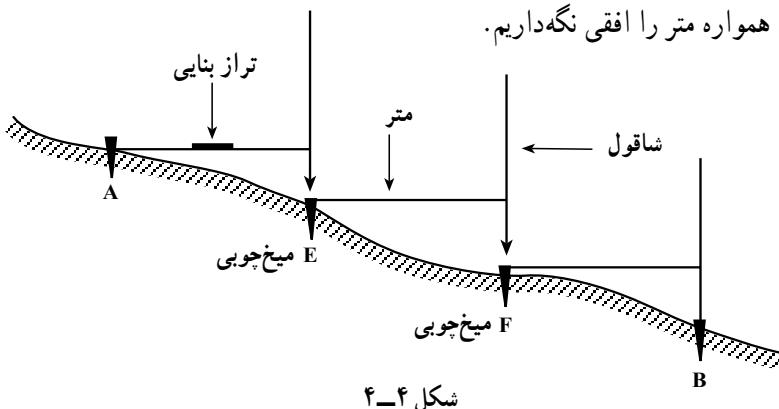
در عمل، بر حسب آن که طول بر روی زمین مسطح و یا زمین شیب‌دار قرار گرفته باشد حالت‌های مختلف پیش می‌آید که در هر حالت پس از ذکر وسایل مورد نیاز روش کار توضیح داده می‌شود.

۴-۴- اندازه‌گیری طول به روش مستقیم در روی زمین مسطح با وسایل ساده
وسایل مورد نیاز: نوار اندازه‌گیری، چند عدد ژالون، میخ‌های چوبی به طول ۲۵-۲۰ سانتی‌متر، میخ‌های فلزی کوچک برای نصب روی میخ‌های چوبی، شاقول، مداد و دفترچه، رنگ و قلم مو در موارد لازم.

روش کار: چون نمی‌توان فواصل بلند را به یک باره اندازه‌گیری نمود باید ابتدا امتداد طول موردنظر را ژالون گذاری و مشخص کرد؛ به این صورت که با استفاده از میخ‌های چوبی و فلزی و با علامت‌گذاری، طول مزبور را به فواصل کوچک‌تر مثلاً ۳۰-۲۰ متر (که این فواصل مناسب با طول نوار انتخاب می‌شود) تقسیم و سپس فواصل بین میخ‌ها را با نوار اندازه‌گیری و یادداشت نمود.

۴-۵- اندازه‌گیری طول افقی به روش مستقیم در روی زمین شیب‌دار با وسایل ساده
وسایل مورد نیاز: نوار اندازه‌گیری، شاقول، تراز، چند عدد ژالون، میخ‌های چوبی و فلزی، مداد و دفترچه، رنگ و قلم مو در موارد لازم.

روش کار: پس از ژالون گذاری و میخ کوبی (به ترتیبی که در روش کار قبل گفته شد) باز فواصل میخ‌ها با نوار اندازه‌گیری و ثبت می‌شود با این تفاوت که چون روی سطح شیب‌دار اندازه‌گیری می‌کنیم باید همواره متر را افقی نگه‌داریم.



شکل ۴-۴

برای این کار از یک تراز بنایی روی متر استفاده می‌شود و برای تصویر نمودن نقطه‌ی انتهایی هر دهنۀ مترکشی، از شاقول (ژالون) استفاده می‌کنیم اگر تراز بنایی در اختیار نداریم یک نفر با شاقول یا ژالون در کناری می‌ایستد و زاویه‌ی نوار و امتداد شاقول (ژالون) را تحت زاویه‌ی ۹۰° با نوار کنترل می‌کند.

در این جا تراز دستی وسیله‌ی خوبی برای به حالت افقی در آوردن متر می‌باشد (شکل ۴-۵).



شکل ۴-۵



شکل ۴-۶

۴-۶- تعیین طول افقی در روی سطح شیب دار با اندازه گیری طول مورب و زاویه شیب

وسایل مورد نیاز: شیب سنج، نوار اندازه گیری، چند عدد ژالون، میخ های چوبی و فلزی، شاقول، وسایل نوشتن و رنگ زدن.

روش کار: ابتدا فاصله‌ی غیر افقی (مورب) بین دو نقطه را به وسیله‌ی نوار اندازه گرفته و بعد زاویه شیب بین دو نقطه را به کمک شیب سنج به دست می‌آوریم؛ سپس با استفاده از رابطه‌ی

$$D = L \cos \theta$$

۷-۴- تعریف تصحیح تبدیل به افق

اختلاف دو طول D و L را (شکل ۳-۴) تصحیح تبدیل به افق (تصحیح شیب) می‌گویند و مقدار آن را از رابطه‌ی زیر به دست می‌آورند.

$$|C| = D - L = L \cos \alpha - L = |L(\cos \alpha - 1)|$$

از این تصحیح موقعی استفاده می‌کنند که طول L در دست باشد و از روی آن بخواهیم D را به دست آوریم. ممکن است به جای زاویه‌ی شیب اختلاف ارتفاع دو سر طول یعنی (h) اندازه‌گیری شود. در این صورت تصحیح تبدیل به افق از رابطه‌ی زیر به دست می‌آید :

$$C = \frac{-h^2}{2L}$$

سپس اگر مقدار C به L اعمال شود D به دست می‌آید.

مثال: دو نقطه‌ی A و B با اختلاف ارتفاع ۲ متر روی یک سطح شیب‌دار قرار دارند. در صورتی که فاصله در امتداد شیب آن‌ها ۱۰۰ متر باشد اولاً مقدار تصحیح تبدیل به افق، ثانیاً فاصله‌ی افقی این دو نقطه را به دست آورید.

$$C = \frac{-2^2}{2 \times 100} = -\frac{4}{200} = -\frac{2}{100} \text{ متر}$$

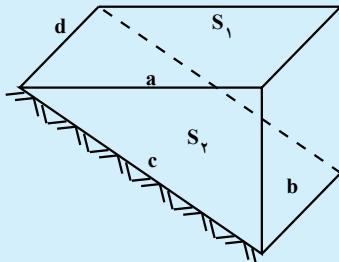
$$\text{مترا} \quad D = L - C = 100 - 0.02 = 99.98$$

تبصره: اگر برای فواصل و اختلاف ارتفاع‌های مختلف مقادیر تصحیح تبدیل به افق را حساب کنیم و در یک جدول بنویسیم به چنین جدولی جدول تصحیح تبدیل به افق می‌گویند که در موقع عمل ما را از محاسبه بی‌نیاز می‌کند.

مطالعه آزاد

اخلاق حرفه‌ای در نقشه‌برداری زمین در سطوح شیبدار کوهستانی
از آنجایی که در اندازه‌گیری‌ها، فواصل افقی و سطوح مستوی مدنظر قرار می‌گیرد، لذا زمین‌هایی که در دامنه کوه‌ها و تپه‌ها برای ویلاسازی خرید و فروش می‌شود و چنان‌چه به بحث ظریف نقشه‌برداری آن توجهی نشود، باعث خسارت‌های مالی فراوان برای خریدار می‌شود؛ چرا که خریدار در واقع باید مساحت زمین موردنظر

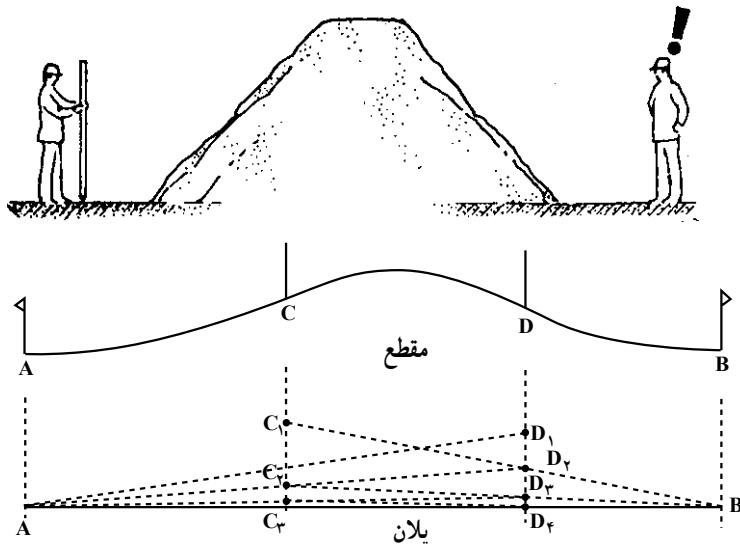
در سطح شیبدار را به صفحه افقی تصویر کرده و مساحت سطح مستوی آن را پرداخت نماید. طبق شکل زیر $a^2 \cdot b^2 \cdot c^2$ می‌باشد در صورتی که توجه به امر فوق نشود.



باعث می‌شود که به جای پرداخت برای $S_1 \cdot ad$. $S_2 \cdot cd$ مقدار بیشتری یعنی برای $S_2 \cdot 20\%$ قرار گرفته باشد حدود پانصد میلیون تومان باشد با احتساب تصحیح فوق قیمت زمین در سطح افقی به مبلغ چهارصد و نود میلیون تومان کاهش پیدا خواهد کرد.

۴-۸-۴- اندازه‌گیری فاصله‌ی دو نقطه که بین آن‌ها مانع دید یا عبور یا هر دو قرار دارد

مانع دید: مثلاً A و B دو نقطه‌اند که می‌خواهیم فاصله‌ی بین آن‌ها را اندازه‌گیری کنیم (شکل ۷-۴) و بین آن‌ها یک تپه قرار گرفته است. ابتدا دو ژالون روی دو نقطه قرار می‌دهیم، سپس دو نفر به کمک هم و متقابلاً بین دو نقطه‌ی A و B دو ژالون به این ترتیب قرار می‌دهند که از نقطه‌ی C₁ ژالون B و از نقطه‌ی D₁ ژالون A دیده شود. حال شخصی که در نقطه‌ی C₁ است ژالون D₁ را در امتداد B ، C₁ به نقطه‌ی D₂ هدایت می‌کند. و پس از آن، شخصی که در نقطه‌ی D₂ است ژالون C₁ را به نقطه‌ی C₂ در امتداد D₂A هدایت می‌کند. این کار ادامه می‌یابد تا جایی که به عمود قرار گرفتن کامل ژالون‌ها در روی نقاط مابین، دیگر انحرافی وجود نداشته باشد.



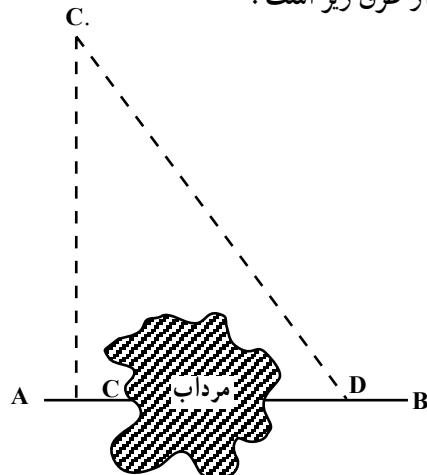
شکل ۴-۷

در این حالت نقاط A، C، D و B همه در یک امتداد بوده و مجموع اندازه‌های فواصل افقی AC، CD و DB اندازه‌ی فاصله‌ی افقی AB را تشکیل می‌دهد.

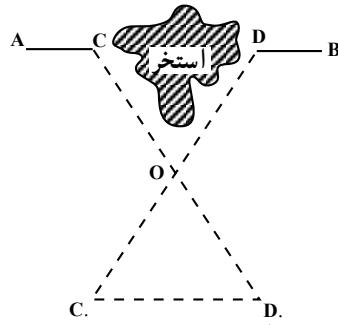
مانع عبور: در اینجا دو حالت را در نظر می‌گیریم.

حالت اول: بین دو نقطه مانع عبور وجود دارد، ولی در فاصله‌ی نزدیک، مانع را می‌توان دور زد (به عنوان مثال، بین دو نقطه حوض، استخر، مرداب، نهالستان و غیره وجود دارد).

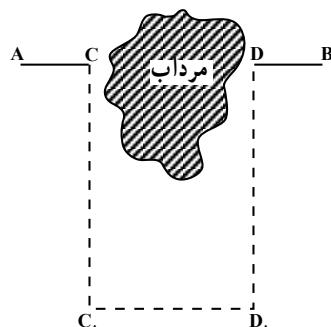
طرز عمل به یکی از طرق زیر است:



شکل ۴-۸ - از نقطه‌ی C واقع در روی امتداد AB عمودی اخراج و با انتخاب و اندازه‌گیری طول CC' را در روی زمین اندازه‌گیری می‌کنیم. در این صورت می‌شود، نوشته:



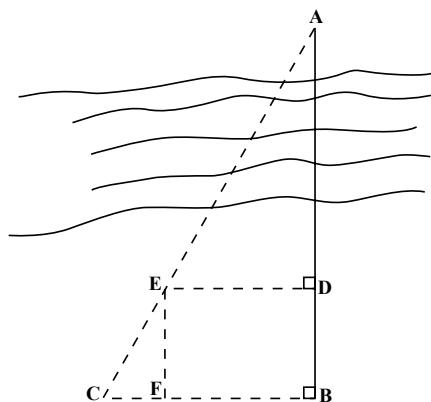
شکل ۹-۴- در روی امتداد AB دو نقطه C و D اختیار کرده و بر روی زمین در خارج از امتداد AB نقطه‌ای مانند O را مشخص می‌کنیم. سپس OC و OD را به ترتیب متناسب با طول‌های OC و OD جدا می‌نماییم، در نتیجه خواهیم داشت:

$$\frac{OC}{OD} \cdot \frac{OD}{OC} = \frac{C.D.}{CD}$$


شکل ۱۰-۴- می‌توان فاصله‌ی CD را با ایجاد عودهای DD'، CC' به C.D. منتقل نموده و به جای اندازه گرفتن طول CD را اندازه گرفت: $AB \cdot AC \cdot C.D. \cdot DB$

حالت دوم: بین دو نقطه مانع عبور قرار گرفته و نمی‌توان در فاصله‌ای نزدیک مانع را دور زد (مانند رودخانه).

به عنوان مثال می‌خواهیم فاصله‌ی از A تا B را که بین آن‌ها رودخانه قرار دارد اندازه بگیریم.



شکل ۱۱

برای این کار ابتدا یک نقطه روی امتداد AB پیدا کرده (نقطه‌ی D) سپس از B و D دو عمود بر امتداد AB اخراج می‌کنیم و نقطه‌های E و C را بر روی این دو عمود طوری انتخاب می‌کنیم که C، E و A در یک امتداد باشند (در عمل ابتدا نقطه‌ی C را روی عمود اخراجی از B انتخاب و سپس نقطه‌ی E را که محل تقاطع دو خط AC و عمود اخراجی از D است پیدا می‌کنیم). حال با اندازه‌گیری BC و BD با توجه به تشابه دو مثلث EFC و ABC می‌توان نوشت:

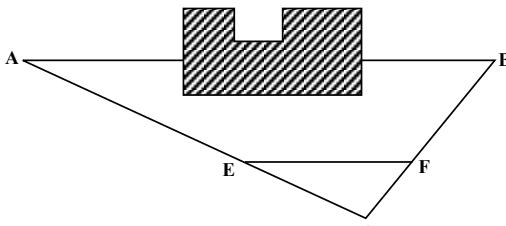
$$\frac{AB}{BC} \cdot \frac{EF}{FC} \cdot \frac{AB}{BC} \cdot \frac{BD}{BC \cdot DE} \text{ یا } AB \cdot BC \frac{BD}{BC \cdot ED}$$

وجود مانع عبور و دید هر دو: مثلاً یک ساختمان در بین راه A تا B قرار گفته در این صورت نقطه‌ای مانند C چنان انتخاب می‌کنیم که محاسبه‌ی طول‌های AC و BC و طور مستقیم آسان باشد. سپس روی امتداد AC طول EC را به اندازه‌ی $\frac{1}{m} AC$ و روی امتداد BC طول FC را به اندازه‌ی $\frac{1}{m} BC$ انتخاب می‌کنیم. پس:

$$EC \cdot \frac{1}{m} AC \quad FC \cdot \frac{1}{m} BC$$

در نتیجه با توجه به تشابه دو مثلث EFC و ABC می‌توان نوشت:

$$EF \cdot \frac{1}{m} AB \cdot AB \cdot m \times EF$$



شکل ۴-۱۲

۴-۹- استفاده از ترازیاب برای اندازه‌گیری فاصله‌ی افقی

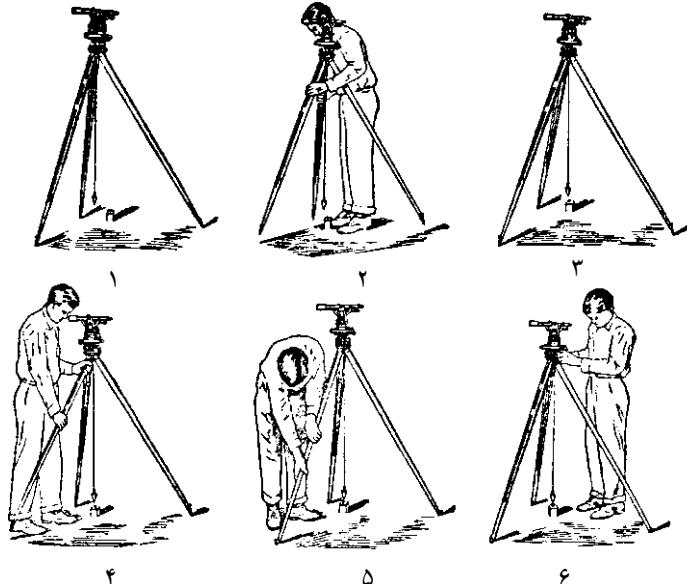
برای اندازه‌گیری فاصله‌ی افقی قبلًا باید طرز استقرار دستگاه را بر روی یک نقطه‌ی مشخص یاد گرفت و با شاخص آشنا شد.

مستقر کردن ترازیاب (ایستگاه گذاری): منظور از مستقر کردن ترازیاب بر روی یک نقطه آن است که دستگاه را طوری قرار دهیم که

اولاً محور قائم دستگاه از آن نقطه عبور کند. (این کار به کمک یک شاقول که

در زیر دستگاه اضافه می‌شود انجام می‌پذیرد) و ثانیاً دستگاه تراز شود.

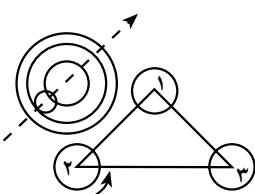
طرز استقرار ترازیاب بر روی یک نقطه مشخص: برای استقرار ترازیاب روی یک نقطه مشخص ابتدا سه پایه را، که در زیر آن شاقول اضافه شده، طوری قرار می‌دهیم که نقطه بین سه تا پایه و به عبارت دیگر در داخل مثلثی که پایه‌ها سه رأس آن‌اند، قرار بگیرد. سپس با ثابت کردن یک پایه و تغییر مکان دو پایه‌ی دیگر، نوک شاقول را بر روی نقطه مورد نظر می‌آوریم، ضمن آن که سعی می‌کنیم صفحه‌ی بالای سه پایه را تقریباً افقی کنیم. پس از محکم کردن نوک پایه‌ها در زمین دستگاه را به نحوی که ذیلاً گفته می‌شود تراز می‌نماییم. مراحل عمل استقرار روی یک نقطه در شکل ۴-۱۳ نشان داده شده است.



شکل ۴-۱۳

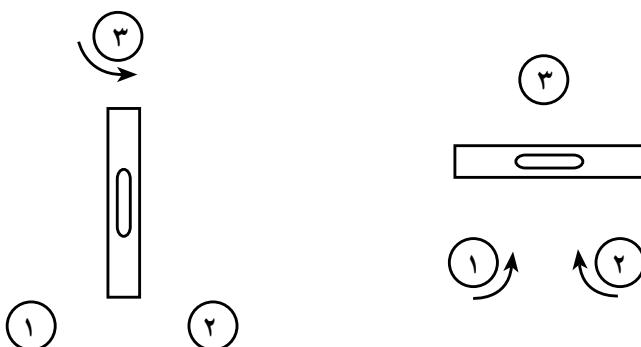
تراز کردن ترازیاب: با توجه به آن که دستگاه دارای تراز کروی یا استوانه‌ای است به ترتیب زیر عمل می‌شود:

الف: برای دستگاه‌هایی که تراز کروی دارند پس از قرار دادن تراز کروی بین دو تا از پیچ‌های تراز کننده این دو پیچ را در جهت مخالف یکدیگر می‌چرخانیم تا حباب تراز در امتداد پیچ سوم تراز کننده قرار بگیرد. سپس با چرخاندن پیچ سوم حباب را وسط دایره‌ی تنظیم تراز می‌آوریم (شکل ۴-۱۴).



شکل ۴-۱۴

ب: در دستگاههایی که تراز استوانه دارند برای تراز کردن ابتدا محور تراز دستگاه را موازی امتداد دو تا از پیچهای تراز کننده قرار می‌دهیم و با چرخاندن این دو پیچ در جهت مخالف یکدیگر حباب تراز را وسط (بین دو نشانه) تنظیم می‌کنیم. سپس دوربین را می‌چرخانیم تا تراز آن در امتداد پیچ سوم قرار گیرد و این بار فقط با چرخاندن همین پیچ در جهت مناسب حباب را، که جایه‌جا شده است، دوباره به وسط (بین دو نشانه) می‌آوریم در این لحظه باید دستگاه تراز باشد که در صورت تراز نبودن کامل، عملیات گفته شده تکرار می‌شود (البته اگر قبلاً دستگاه را تقریباً به حالت افقی قرار داده باشیم عمل تراز کردن سریع‌تر انجام می‌شود) (شکل ۴-۱۵).



شکل ۴-۱۵

۴-۱۰- شاخص (Rod)

شاخص وسیله‌ای است که همراه دستگاههای ترازیاب یا زاویه‌یاب برای عملیات مختلف مورد استفاده قرار می‌گیرد.

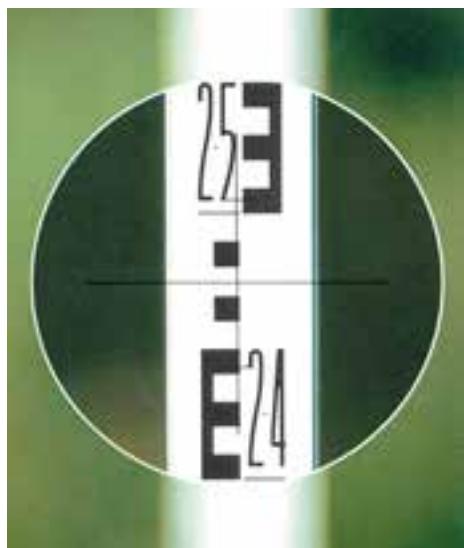
این وسیله، در واقع، یک خط‌کش بلند است که به تقسیمات سانتی‌متر مدرج شده و برای سهولت خواندن آن، سانتی‌مترها غالباً یک در میان به رنگ سفید و سیاه است و هر ده‌سانتی‌متر نیز با خط بزرگتر یا عدد نشان داده شده است. اعداد در بعضی شاخص‌ها به صورت معکوس نوشته شده که در این صورت همراه دوربین‌هایی که تصویر معکوس دارند مورد استفاده قرار می‌گیرند و در بعضی دیگر از شاخص‌ها اعداد به صورت مستقیم نوشته شده که برای استفاده همراه با دوربین‌هایی که تصویر مستقیم دارند مناسب است. شاخص معمولاً از چوب ساخته می‌شود و طول آن ۳، ۲ و ۴ متر است. عرض شاخص‌ها غالباً بین ۷-۱۲ سانتی‌متر و ضخامت آن‌ها بسته به جنس چوبی که از آن استفاده شده حدود چند سانتی‌متر می‌باشد. در شکل ۴-۱۶ چند نمونه از شاخص‌ها را می‌بینید.

۱۱-۴- اندازه‌گیری فاصله‌ی افقی با ترازیاب اپتیکی

همان‌گونه که قبل‌اشاره شد در داخل لوله‌ی دوربین ترازیاب‌ها صفحه‌ای به نام صفحه‌ی رتیکول (Cross Hairs) (Reticule) قرار دارد که بر روی آن دو تار بلند قائم و افقی در وسط دایره‌ای همیگر را قطع کرده‌اند که از آن‌ها برای ترازیابی استفاده می‌شود علاوه بر این تارها، در اکثر ترازیاب‌ها دو تار کوچک افقی نیز در بالا و پایین تار بلند افقی (تار وسط) وجود دارند که از آن‌ها

شکل ۱۶-۴- چند نمونه شاخص

برای پیدا کردن فاصله‌ی افقی دو نقطه استفاده می‌شود. به این شکل که اگر اختلاف دو تار بالا و پایین را با L نشان دهیم از فرمول $D_h = 100 \cdot L$ می‌توان فاصله‌ی افقی را به دست آورد. در این مورد به شکل ۱۷-۴ توجه کنید.



شکل ۱۷-۴- تارهای رتیکول

قرائت تار بالا: ۲۵۳ میلی‌متر قراءت تار پایین: ۲۴۴ میلی‌متر

۱-Horizontal Distance

استفاده از زاویه‌یاب اپتیکی برای اندازه‌گیری فاصله‌ی افقی: در اینجا نیز مانند ترازیاب باید ابتدا طرز استقرار دستگاه روی نقطه‌ی مشخص را آموخت.

مستقر کردن زاویه‌یاب بر روی یک نقطه‌ی مشخص: منظور از مستقر کردن زاویه‌یاب بر روی یک نقطه‌ی مشخص، همان‌گونه که در مورد ترازیاب گفته شد، آن است که زاویه‌یاب را به شکلی قرار دهیم که اولاً محور اصلی دستگاه از آن نقطه بگذرد و ثانیاً دستگاه تراز شود. طرز عمل در اینجا به ترتیب زیر است:

ابتدا به کمک شاقول اپتیکی دستگاه را بر روی نقطه‌ی مشخص آورده و نوک پایه‌ها را کاملاً در زمین فرو می‌کنیم. سپس با بلند و کوتاه کردن طول پایه‌ها تراز کروی روی پایه دوربین را تنظیم می‌نماییم. برای تنظیم تراز دوم (که بر روی آلیداد قرار دارد) آلیداد را در دو جهت عمود بر هم قرار داده و این بار به کمک پیچ‌های تراز کننده در زیر پایه، این تراز را تنظیم و بالاخره به کمک پیچ مخصوص تراز سوم (تراز لوییانی که در کنار لمب قائم قرار دارد) آخرین تراز را هم تنظیم می‌کنیم. تبصره: در زاویه‌یاب‌های اتوماتیک، همان‌گونه که قبلًا گفته شد، به جای تراز سوم کمپانساتور کارگذارده شده و پس از تنظیم تراز دوم به طور خودکار دستگاه تراز می‌گردد.

۱۲-۴- اندازه‌گیری فاصله‌ی افقی با زاویه‌یاب (استادیمتری)(Stadiometry)

این عمل در دو حالت بررسی می‌شود.

۱- استادیمتری با حالت افقی دوربین ۲- استادیمتری با حالت غیرافقی دوربین
حالت اوّل: استادیمتری با حالت افقی دوربین: این کار به کمک شاخص که قبلًا با آن آشنا شدید انجام می‌شود.

اساس کار: فرض کنید در نقطه‌ای، مانند A، ایستگاه‌گذاری کرده‌ایم و در نقطه‌ی دیگری، مانند B، شاخص را قرار داده‌ایم و به آن نگاه می‌کنیم. تصویری از شاخص داخل دوربین ایجاد می‌گردد که در صورت رفع پارالاکس^۱، این تصویر روی صفحه‌ی رتیکول قرار می‌گیرد. طرز عبور اشعه و شکل تصویر در شکل ۱۸-۴ دیده می‌شود.

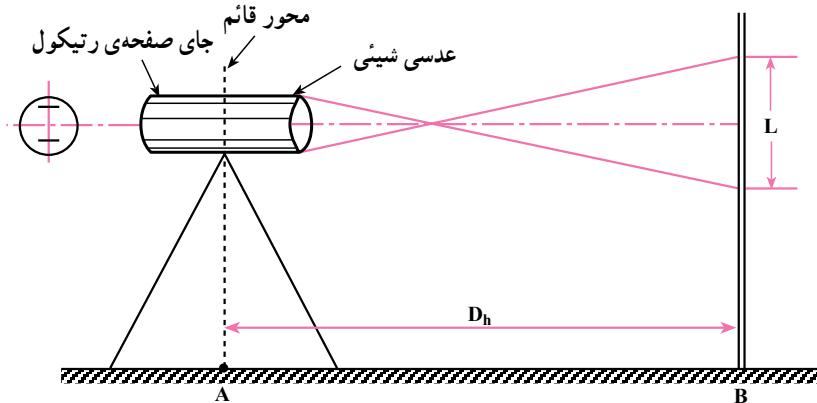
فرمول پیدا کردن فاصله با روش استادیمتری به شکل زیر است (این رابطه به نام فرمول اساسی استادیمتری معروف است):

$$D_h \cdot KL$$

۱- زمانی که تصاویر شاخص و تارهای رتیکول دقیقاً واضح نیستند، اصطلاحاً می‌گویند دستگاه پارالاکس دارد.

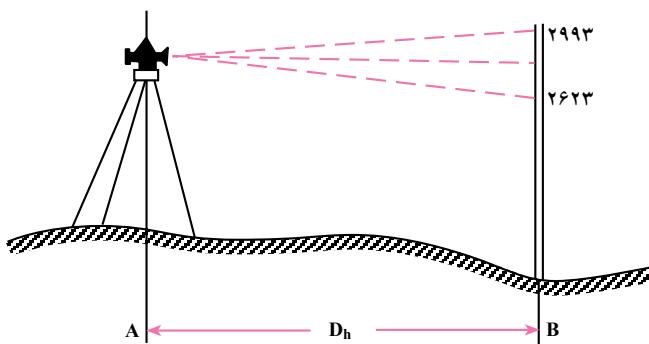
D_h فاصله‌ی افقی و L اختلاف دو تار بالا و پایین)
ضریب K معمولاً برابر عدد صد است پس می‌توان نوشت :

$$D_h = 100L$$



شکل ۴-۱۸

مثال: برای اندازه‌گیری فاصله‌ی دو نقطه‌ی A و B، روی نقطه‌ی A ایستگاه‌گذاری کرده و شاخص را در نقطه‌ی B قرار داده‌ایم. با توجه به شکل، فاصله‌ی دو نقطه A و B را پیدا کنید.



شکل ۴-۱۹

اختلاف دو تار $2993 - 2623 = 370$

میلی‌متر $370 \times 100 \times 100 = 370000$ متر

متر $370000 / 1000 = 370$

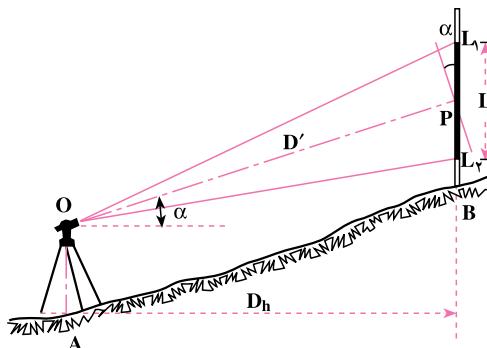
تذکر مهم: شرط استفاده از فرمول $D_h = 100L$ آن است که امتداد شاخص بر امتداد محور نشانه روی عمود باشد. بنابراین هنگام اندازه‌گیری باید دوربین کاملاً افقی باشد (در ترازیاب این حالت به طور طبیعی وجود دارد) و شاخص هم کاملاً قائم نگه داشته شود.

اگر با حالت افقی دوربین شاخص دیده نشود به طریق دیگری که ذیلاً توضیح داده می‌شود عمل می‌کنیم:

حالت دوم: اندازه‌گیری فاصله‌ی افقی با زاویه‌یاب در حالت غیرافقی دوربین (استادیمتری در شبیب): در مواقعی که زمین بین دو نقطه‌ی A و B دارای شبیب نسبتاً زیاد است و با حالت افقی دوربین، امکان دیدن شاخص وجود ندارد برای پیدا کردن فاصله‌ی افقی از فرمول زیر استفاده می‌شود که در آن L فاصله‌ی دو تار بالا و پایین رتیکول و α زاویه‌ی شبیب امتداد نشانه روی است:

$$D_h = 100 L \cos^2 \alpha$$

مقدار $100 L$ یک بار به خاطر عمود نبودن شاخص بر امتداد نشانه روی و یک بار به خاطر پیدا کردن فاصله‌ی افقی از روی فاصله‌ی مابین در $\cos \alpha$ ضرب می‌شود.



شکل ۴-۲۰

مثال: برای پیدا کردن فاصله‌ی افقی دو نقطه‌ی A و B بر روی نقطه‌ی A با تئودولیت ایستگاه‌گذاری کرده و پس از نشانه روی به شاخص قائم در نقطه‌ی B قرائت تارهای بالا و پایین به ترتیب $150^\circ 5$ و 1298 و زاویه‌ی قائم $55'$ و $85'$ شده است. فاصله‌ی افقی فوق چند متر است؟

حل: زاویه‌ی قائم قرائت شده - زاویه‌ی شبیب (α)

$$\alpha = 90^\circ - 85^\circ, 55' = 4,05'$$

$$L = 150.5 - 1298 = 207 \text{ میلی متر}$$

$$D_h = 100 \times 207 \times \cos^2(40,05') = 20575 \text{ متر}$$

۱- وقتی دوربین زاویه‌یاب در حالت افقی قرار می‌گیرد معمولاً زاویه‌ی 90° روی صفحه‌ی مدرج قائم خوانده می‌شود و بهندرت در بعضی زاویه‌یاب‌ها در این حالت زاویه‌ی صفحه‌ی مدرج قائم صفر است.

۱۳-۴- خطاهای و اشتباهات در استادیمتری

مهمترین خطاهای در استادیمتری عبارت است از : خطای قائم نبودن شاخص، خطای ایستگاه‌گذاری، خطای قرائت زاویه‌ی قائم، خطای قرائت شاخص، خطای پارالاکس و خطای انکسار نور.

موارد اشتباهی که معمولاً پیش می‌آید عبارت است از : خواندن و نوشتن غلط مقدار زاویه‌ی قائم، خواندن یا نوشتن غلط اعداد مربوط به تارهای رتیکول و فراموشی در تراز کردن صفحه‌ی مدرج قائم موقع قرائت زاویه‌ی صفحه‌ی مدرج قائم.

فعالیت‌های عملی

فعالیت عملی ۱

ژالون‌گذاری یک امتداد: دو نقطه روی زمین انتخاب کرده و پس از مشخص ساختن آن‌ها (با میخ‌کوبی یا علامت‌گذاری) عمل ژالون‌گذاری بین آن‌ها انجام می‌شود (بهتر است دو نقطه حداقل ۱۰۰ متر فاصله داشته باشند و زمین نیز ناهموار باشد).

ضمن عمل بالا علامت دادن با دست تمرین گردد.

تبصره: به منظور استقرار قائم ژالون از تراز ژالون استفاده می‌گردد و در محل‌های که امکان فرو کردن ژالون در زمین نیست از سه پایه‌ی ژالون کمک گرفته می‌شود.

فعالیت عملی ۲

تعیین محل تقاطع دو امتداد: چهار نقطه که دو به دو تشکیل یک امتداد و با هم تشکیل دو امتداد متقارن را می‌دهند، بر روی زمین انتخاب شده پس از میخ‌کوبی (علامت‌گذاری) آن‌ها محل تقاطع دو امتداد به کمک ژالون‌هایی که روی چهار نقطه گذارده می‌شود به دست می‌آید.

فعالیت عملی ۳

اندازه‌گیری طول به روش مستقیم در روی زمین مسطح: دو نقطه در روی زمین مسطح انتخاب و آن‌ها را میخ‌کوبی یا علامت‌گذاری می‌کنند سپس با ژالون‌گذاری

فاصله‌ی آن‌ها را به فواصل کوچک‌تر (چند دهنده) تقسیم کرده و طول هر دهنده را با مترکشی افقی تعیین و با جمع طول‌های به دست آمده طول کل به دست می‌آید (ضمن عمل، راجع به وضعیت صفر متر و طرز قرائت طول توضیح داده شود).

تبصره: بهتر است فاصله‌ی دو نقطه حداقل 11° متر باشد.

پس از انجام عمل بالا، بار دیگر به صورت رفت و برگشت کار را تکرار کرده و طول‌های به دست آمده با یکدیگر مقابسه می‌شود (می‌توان با استفاده از فرمول مربوطه حد مجاز اختلاف طول رفت و برگشت را مشخص کرد و در مواردی که دقت کم است مجدداً این کار را انجام داد).

فعالیت عملی ۴

اندازه‌گیری طول افقی به روش مستقیم روی سطح شیبدار: دو نقطه روی یک سطح شیبدار مشخص کرده پس از ژالون‌گذاری امتداد بین آن دو نقطه طول افقی هر دهنده را به دست آورده و با جمع کردن، فاصله‌ی افقی دو نقطه به دست می‌آید. به منظور افقی بودن متر هنگام اندازه‌گیری طول، از تراز مخصوص مترکشی و یا تراز لوله‌ای استفاده می‌شود.

با اندازه‌گیری مجدد این جا نیز، می‌توان به دقت کار بی‌برد.

فعالیت عملی ۵

تعیین طول افقی با اندازه‌گیری طول مورب و زاویه‌ی شیب: فاصله‌ی افقی دو نقطه را، که در عمل قبل در نظر گرفته شد، این بار با اندازه‌گیری طول در امتداد شیب و به کمک زاویه‌ی شیب که با شیب‌سنجد مشخص می‌گردد تعیین می‌کنند. سپس در کلاس و با استفاده از جدول خطوط مثلثی یا ماشین حساب، فاصله‌ی افقی مشخص می‌شود.

فعالیت عملی ۶

مانع دید: دو نقطه‌ی A و B را در دو طرف یک مانع دید انتخاب کرده، پس از ژالون‌گذاری امتداد بین این دو نقطه، فاصله‌ی آن‌ها به دست می‌آید.

فعالیت عملی ۷

مانع عبور: تمرین عملی مانع عبور را بهتر است هنرجویان در محلی که این نوع عارضه به طور طبیعی وجود دارد انجام دهنند، در غیر این صورت می‌توان این نوع مانع را مصنوعاً ایجاد کرد.

فعالیت عملی ۸

مانع دید و عبور: دو نقطه در دو طرف یکی از ساختمان‌های موجود در محوطه‌ی هنرستان انتخاب کرده فاصله‌ی آن‌ها را به دست می‌آورند.

فعالیت عملی ۹

شناخت دستگاه ترازیاب و انجام عملیات ساده‌ی تعیین فاصله با آن و خواندن شاخص: استاد با اختصاص دادن وقت کافی، مرحله به مرحله اعمال زیر را انجام داده و از هنرجویان می‌خواهد آنها هم یک به یک تمرین کنند (بهتر است توضیح هر مرحله پس از تمرین مرحله‌ی قبل داده شود). همچنین بار دیگر یادآوری می‌گردد که قبل از ترازیابی در خارج از کارگاه، عملیات زیر در داخل کارگاه انجام گیرد زیرا لازم است هنرجویان قبل از دستگاه ترازیاب و نحوه استفاده از پیچ‌ها و کلیدهای مختلف آن را به خوبی بشناسند).

الف: باز کردن جعبه‌ی دستگاه، خارج ساختن دستگاه از آن همچنین جا دادن مجدد آن.

ب: باز کردن سه پایه، قرار دادن بر روی زمین و مستقر کردن ترازیاب بر روی آن.

ج: استفاده از پیچ‌ها و کلیدها

د: تراز کردن دستگاه

ه: مستقر کردن ترازیاب روی یک نقطه‌ی مشخص (ایستگاه گذاری)

و: قرائت شاخص (ابتدا بدون دستگاه و بعد از پشت دستگاه)

ز: اندازه‌گیری فاصله با ترازیاب

فعالیت عملی ۱۰

شناخت دستگاه زاویه‌یاب و استقرار بر روی یک نقطه: نظیر فعالیت عملی ۹ اعمال زیر مرحله به مرحله انجام می‌شود:

الف: باز کردن جعبه‌ی دستگاه، خارج ساختن دستگاه از آن و همچنین جا دادن مجدد آن.

ب: باز کردن سه پایه، قرار دادن بر روی زمین و مستقر کردن زاویه‌یاب بر روی آن.

ج: استفاده از پیچ‌ها و کلیدها و طریقه‌ی تنظیم تار رتیکول و تصویر.

د: تراز کردن دستگاه.

ه: مستقر کردن زاویه‌یاب بر روی یک نقطه‌ی مشخص (ایستگاه‌گذاری).

فعالیت عملی ۱۱

اندازه‌گیری زاویه‌ی شیب: در منطقه‌ای نامسطح امتدادی در نظر گرفته، دو نقطه بر روی آن فرض کرده، بر روی یکی تئودولیت و بر روی دیگری شاخص را مستقر می‌کنیم و زاویه‌ی شیب آن را به دست می‌آوریم.

فعالیت عملی ۱۲

استادیمتری در دو حالت زیر: (پس از انتخاب دو نقطه روی زمین)

– دوربین در حالت افقی

– دوربین در حالت غیرافقی

خودآزمایی

- ۱- منظور از ژالون‌گذاری یک امتداد چیست؟ در چه موقع انجام می‌گیرد؟
- ۲- نحوه‌ی صحیح عمل ژالون‌گذاری یک امتداد چگونه است؟ به کمک چند نفر انجام می‌شود؟
- ۳- برای دقیق انجام شدن ژالون‌گذاری از چه وسیله‌ای همراه ژالون باید استفاده کرد؟
- ۴- فردی که در ژالون‌گذاری جای او ثابت است به فرد دیگر که ژالون را جابه‌جا می‌کند، در موارد زیر چگونه با علامت دست منظور خود را می‌فهماند؟
 - الف : به طرف چپ بردن ژالون.
 - ب : به طرف راست بردن ژالون.
 - ج : قائم نگهداشتن ژالون.
 - د : برداشتن ژالون از روی نقطه.
 - ه : حرکت دادن نوک ژالون.
 - و : خوب بودن حالت ژالون.
- ۵- در روش مستقیم اندازه‌گیری فاصله‌ی افقی در روی زمین مسطح، چه وسایلی مورد استفاده قرار می‌گیرد. آنها را نام ببرید.
- ۶- به منظور تعیین طول افقی در روی سطح شبیه‌دار چه وسیله‌ی دیگری باید به وسایل سؤال ۵ اضافه شود؟
- ۷- اگر بر روی زمین دو نقطه مشخص شده باشد فاصله‌ی آن‌ها با روش مستقیم چگونه به دست می‌آید؟ مراحل کار را توضیح دهید.
- ۸- برای به حالت افقی درآوردن متر از چه وسیله‌ای استفاده می‌شود؟
- ۹- تصحیح تبدیل به افق را تعریف کنید.
- ۱۰- رابطه‌های مورد استفاده در مورد پیدا کردن تصحیح تبدیل به افق را بنویسید.
- ۱۱- جدول تصحیح تبدیل به افق چگونه تهیه می‌شود؟
- ۱۲- نحوه‌ی تعیین فاصله‌ی بین دو نقطه در موارد زیر چگونه است و چه روابطی در این عمل مورد استفاده قرار می‌گیرد؛ ضمن توضیح روش کار روابط را بنویسید.
 - الف : بین دو نقطه مانع دید وجود دارد.
 - ب : بین دو نقطه مانع عبور وجود دارد.

ج : بین دو نقطه مانع دید و عبور، هر دو، وجود دارد.

۱۳- منظور از استقرار ترازیاب بر روی یک نقطه (مثلاً نقطه‌ی A) چیست؟

۱۴- با مشاهده‌ی مراحل شش‌گانه‌ی استقرار در شکل ۱۳-۴ راجع به هر مرحله توضیح دهید

که چه کاری انجام می‌شود؟

۱۵- «نحوه‌ی عمل تراز کردن ترازیاب» را در ترازیاب‌هایی که تراز کروی دارند شرح دهید.

۱۶- «نحوه‌ی عمل تراز کردن ترازیاب» را در ترازیاب‌هایی که تراز استوانه‌ای دارند، شرح دهید.

۱۷- شاخص چیست و مشخصات ظاهری آن کدام است؟

۱۸- نحوه‌ی قرائت تارها در موقع اندازه‌گیری فاصله با ترازیاب چگونه است؟ رابطه‌ی مورد استفاده را بنویسید.

۱۹- تفاوت مراحل استقرار بر روی یک نقطه (مثلاً نقطه‌ی A) وقتی از یک زاویه‌یاب (تودولیت) با یک ترازیاب استفاده می‌شود در چیست؟

۲۰- آیا در حالت افقی بودن دوربین زاویه‌یاب، رابطه‌ی مورد استفاده برای پیدا کردن فاصله‌ی افقی همان رابطه‌ی ذکر شده در مورد ترازیاب است یا خیر؟

۲۱- در حالت غیرافقی بودن دوربین زاویه‌یاب برای پیدا کردن فاصله‌ی افقی رابطه‌ی مورد استفاده را بنویسید. غیر از قرائت تارها چه کمیت دیگری را باید اندازه‌گیری کرد؟

۲۲- موارد مهم خطأ و اشتباه در استادیمتری را ذکر کنید.

۲۳- عمل ژالون‌گذاری یک امتداد به چه منظور صورت می‌گیرد؟

۲۴- تفاوت روش مستقیم و غیرمستقیم در موقع مترکشی به منظور پیدا کردن فاصله‌ی افقی دو نقطه در چیست؟

۲۵- موقع مترکشی چه استفاده‌ای از تراز دستی می‌شود؟

۲۶- وقتی طول مورب و زاویه‌ی شیب برای یک امتداد در دست است از چه رابطه‌ای به منظور پیدا کردن فاصله‌ی افقی استفاده می‌کنیم؟

۲۷- یک مورد از موانع دید، عبور و دید و عبور را نام بیرید.

۲۸- مقدار کمیت تصحیح شیب معمولاً با معلوم بودن چه کمیت‌هایی محاسبه می‌شود؟

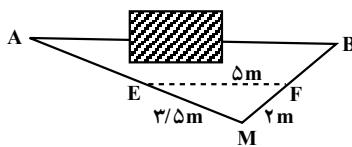
۲۹- استادیمتری به چه معنی است و فرمول اساسی استادیمتری چگونه است؟

۳۰- دو نقطه با اختلاف ارتفاع ۴ متر روی یک سطح شیب‌دار قرار دارند در صورتی که

فاصله در امتداد شیب آنها 20° باشد مقدار تصحیح شیب برای فاصله‌ی بین این دو نقطه چه قدر است؟

۳۱- اگر فاصله‌ی دو نقطه‌ی A و B روی یک سطح شیبدار 7° متر و زاویه‌ی شیب این سطح 2° درجه باشد مقدار تصحیح شیب برای AB چند میلی‌متر است؟

۳۲- در شکل زیر فاصله‌ی AB چند متر است؟ $(AE = \frac{1}{2}AM)$



شکل ۴-۲۱

۳۳- برای اندازه‌گیری فاصله‌ی دو نقطه‌ی A و B روی نقطه‌ی A با یک دستگاه نیوو ایستگاه‌گذاری کرده و شاخص را در نقطه‌ی B قرار داده‌ایم. اگر قرائت تارهای بالا و پایین به ترتیب

317° و 3828° میلی‌متر باشد فاصله‌ی این دو نقطه چند متر است؟ (ضریب استادیمتری 100°)

۳۴- برای پیدا کردن فواصل افقی در نقطه‌ی A و B نسبت به نقطه‌ی S یک دستگاه تئودولیت را بر روی نقطه‌ی S مستقر کرده و قرائت‌های زیر را به دست آورده‌ایم (ارتفاع دستگاه 143° میلی‌متر) :

تار بالا و پایین بر روی شاخص در نقطه‌ی A : 1553° و 1307° میلی‌متر و زاویه‌ی قائم

$91,19^{\circ}$.

تار بالا و پایین بر روی شاخص در نقطه‌ی B : 2939° و 2863° میلی‌متر و زاویه‌ی قائم

$58,88^{\circ}$ ، فواصل افقی فوق چه قدر است؟

۳۵- در مسئله‌ی ۳۴ شیب زمین بین دو نقطه‌ی S و B چند درصد است؟

فصل پنجم

اندازه‌گیری زاویه‌ی افقی

عنصر دیگری که برای تهیی نفشه باید اندازه‌گیری شود زاویه‌ی افقی است. وسایل مورد استفاده در اینجا همان وسایلی است که در فصل دوم شناختید ولی آنچه متداول‌تر و معمولاً دقیق‌تر است، اندازه‌گیری زاویه با زاویه‌یاب است. در مواردی نیز از وسایل ساده و ترازویاب استفاده می‌شود که در این فصل به هر سه مورد خواهیم پرداخت.

به غیر از زاویه‌ی افقی، زاویه‌ی قائم نیز با زاویه‌یاب قابل اندازه‌گیری است که خود شامل زوایای شیب و سمت الرأس می‌باشد.

زاویه‌ی شیب یک امتداد به زاویه‌ی آن امتداد با افق، و زاویه‌ی سمت الرأس (یا زیتی)، به زاویه‌ی آن امتداد با امتداد قائم گفته می‌شود.

در پایان این فصل، دانش‌آموز باید قادر باشد:

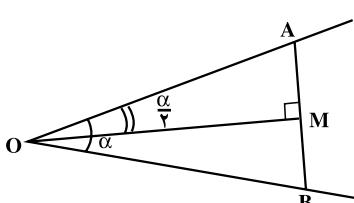
- با استفاده از وسایل ساده، زاویه‌ی افقی را، در دو امتداد معین بر روی زمین معلوم کند.
- به کمک یک دستگاه نیوو که دارای صفحه‌ی مدرج افقی است زاویه‌ی افقی را، در دو امتداد معین بر روی زمین اندازه بگیرد.
- به کمک یک دستگاه تئودولیت زاویه‌ی افقی دو امتداد مشخص بر روی زمین را اندازه‌گیری کند.
- مهم‌ترین خطاهای را، در اندازه‌گیری زاویه‌ی افقی، ذکر نماید.

۱-۵- تعیین زاویه‌ی افقی با استفاده از وسایل ساده

دو طول مساوی OA و OB را روی دو ضلع زاویه‌ی

AOB اختیار کرده سپس اندازه‌ی AB را به دست می‌آوریم چون مثلث OAB متساوی‌الساقین است. نیمساز زاویه‌ی $\alpha = \angle AOB$ یک مثلث قائم‌الزاویه منطبق عمودمنصف AB است و مثلث OMA است که در آن می‌توانیم رابطه‌ی زیر را بنویسیم:

$$\sin \frac{\alpha}{2} = \frac{AM}{OA}$$



شکل ۱-۵

که چون داریم : $AM = \frac{AB}{2}$ و OA هم از قبل معلوم است پس $\sin \frac{\angle}{2}$ محاسبه می‌شود. سپس با معلوم بودن مقدار $\frac{\angle}{2}$ را با کمک ماشین حساب به دست می‌آوریم و . تعیین می‌گردد.

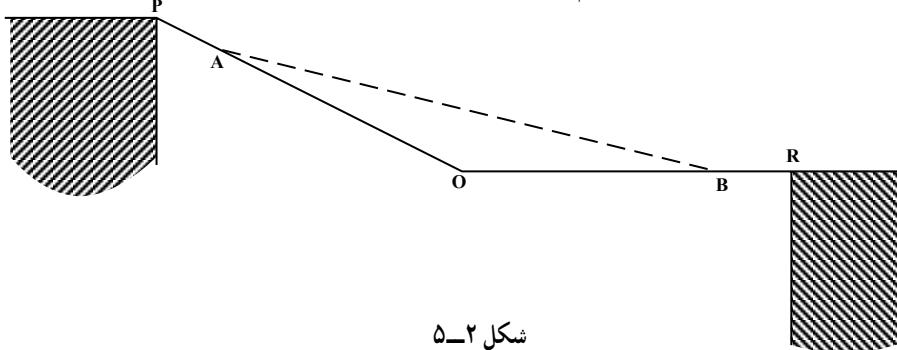
فرمول کلی زاویه افقی در مثلث متساوی الساقین $\frac{AB}{2O} = \sin \frac{\angle}{2}$ می‌باشد.

بنابراین در عمل کافی است پس از جدا کردن دو طول مساوی OA و OB تنها AB اندازه‌گیری شود.

مثال: در شکل ۵-۲ نقاط P و R دو گوشی دو ساختمان و نقطه‌ی O در کنار جدول خیابان موجود در یک منطقه از زمین قرار دارند می‌خواهیم مقدار زاویه‌ی $\angle POR$ را تعیین کنیم. برای این کار به ترتیب زیر عمل می‌نماییم :

دو طول مساوی $OA = OB = 8$ متر (عدد ۸ اختیاری است) را روی امتداد اضلاع زاویه‌ی

$\angle POR$ جدا و AB را اندازه‌گیری کردیم، برابر 15 متر شده است زاویه چند درجه است؟



شکل ۵-۲

$$\sin \frac{\angle}{2} = \frac{AB}{2AO} = \frac{15}{2 \times 8} = \frac{15}{16} = 0.9375$$

مطابق فرمول قبل :

$$\frac{\angle}{2} \approx 7^\circ$$

با استفاده از جدول خطوط مثلثاتی

$$\therefore \angle \approx 14^\circ$$

و نتیجه می‌شود

۵-۲ - طرز اندازه‌گیری یک زاویه‌ی افقی با ترازیاب

برای اندازه‌گیری یک زاویه‌ی افقی ($\angle AOB$) پس از قرار دادن ترازیاب روی سه پایه به ترتیب عملیات زیر را انجام می‌دهیم :

الف - ایستگاه‌گذاری (استقرار): دستگاه را طوری روی رأس زاویه قرار می‌دهیم که محور اصلی دستگاه از نقطه‌ی ایستگاه (O) بگذرد سپس دستگاه را تراز می‌کنیم.

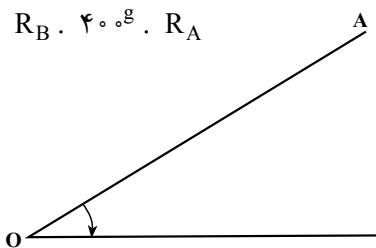
ب - نشانه روی و قرائت: به نقطه‌های A و B روی دو ضلع زاویه نشانه روی کرده و مقادیر مربوط به هر نقطه را قرائت می‌کنیم (R_B, R_A) اگر $R_A \cdot R_B$ باشد، داریم :

$$A \dot{O} B \cdot R_B \cdot R_A$$

اگر حین حرکت دوربینی بعد از نشانه روی به نقطه‌ی A تارسیدن به نقطه‌ی B از درجه‌ی صفر لمب دستگاه گذشته باشیم در این صورت $R_B \cdot R_A$ داریم :

$$A \dot{O} B \cdot R_B \cdot 36^{\circ} \cdot R_A \quad (\text{برای دوربین‌های درجه‌ای})$$

$$A \dot{O} B \cdot R_B \cdot 40.0^g \cdot R_A \quad (\text{برای دوربین‌های گرادی})$$



شکل ۵-۳

۳-۵ - طرز اندازه‌گیری یک زاویه‌ی افقی با زاویه‌یاب (تئودولیت)

برای اندازه‌گیری زاویه‌ی افقی (AOB) پس از قرار دادن دستگاه روی سه پایه‌ی عملیات ایستگاه‌گذاری (استقرار) و نشانه‌روی و قرائت به نحوی که برای دستگاه ترازیاب ذکر گردید؛ انجام می‌شود. لیکن در مورد کار با زاویه‌یاب به نکات زیر نیز توجه داشته باشید :

۱- برای این که اندازه‌گیری با دقت انجام شود اولاً باید قبل از نشانه‌روی تار رتیکول را تنظیم کنیم. (برای این کار کاغذ سفیدی را جلوی عدسی شیئی می‌گیریم و از داخل چشمی نگاه می‌کنیم. پیچ تنظیم تارهای رتیکول را می‌چرخانیم تا تارهای رتیکول بهوضوح و هرچه ممکن است روشن تر دیده شوند) و ثانیاً حین عمل قراولروی و قبل از قرائت به کمک پیچ مخصوص عدسی میزان جای تصویر حاصله را تنظیم می‌نماییم (برای اطمینان از تنظیم شدن تصویر چشم را در پشت عدسی چشمی به طرف بالا و پایین حرکت می‌دهیم. وضع تصویر نسبت به تارهای رتیکول باید تغییر کند که پارالاکس ایجاد شود)، در این صورت تصویر کاملاً بر صفحه‌ی رتیکول قرار گرفته است.

۲- با حرکت کلید نگه‌دارنده‌ی دایره‌ی مدرج افقی می‌توان کاری کرد که $R_A \cdot R_B$ شود (یا اصطلاحاً قرائت زاویه‌ی افقی بر روی امتداد OA صفر، صفر گردد) در این صورت :

$$A \dot{O} B \cdot R_B \cdot R_A \cdot R_B \cdot \dots \cdot R_B$$

یعنی مقدار زاویه‌ی AOB برابر عدد قرائت شده بر امتداد OB است.

۳-۵-۱- قرائت کوپل (زوج): در اندازه‌گیری زاویه موقعی که می‌خواهند مقدار زاویه‌ی AOB دقیق‌تر به دست آید با دو حالت مستقیم و معکوس دوربین زاویه را می‌خوانند و میانگین می‌گیرند (در حالت مستقیم صفحه‌ی مدرج قائم در طرف چپ ناظر و در حالت معکوس صفحه‌ی مدرج قائم در طرف راست ناظر قرار می‌گیرد و این دو حالت را اصطلاحاً دایره به چپ و دایره به راست می‌گویند).

مثال: برای اندازه‌گیری زاویه‌ی AOB روی استنگاه O مستقر شده و امتدادهای B و A در حالت دایره به چپ تئودولیت به ترتیب برابر $38^{\circ}40'$. $218^{\circ}50'$. در حالت دایره به راست تئودولیت به ترتیب $74^{\circ}50'$. $254^{\circ}50'$. RA و RB قرائت شده است. مطلوب است

محاسبه‌ی AOB :

$$LRA = \frac{LA + RA - 180}{2} = \frac{38^{\circ}40' + 218^{\circ}50' - 180}{2} = 38^{\circ}45'.$$

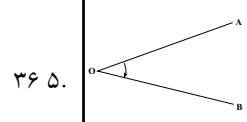
$$LRB = \frac{LB + RB - 180}{2} = \frac{74^{\circ}50' + 254^{\circ}50' - 180}{2} = 74^{\circ}50'.$$

$$AOB = LRB - LRA = 74^{\circ}50' - 38^{\circ}45' = 36^{\circ}5'.$$

برای جلوگیری از اشتباه و هم‌چنین برای محاسبات از جدول زیر استفاده می‌کنیم.

جدول ۵-۱- فرم قرائت زاویه به روش کوپل

فرم قرائت زاویه						
تاریخ		شماره صفحه				
ساعت		عامل				
وضعیت هوا		نوع و شماره‌ی دستگاه				
ایستگاه	A	نقاط قراولروی	دایره به چپ	دایره به راست	میانگین	مقدار زاویه
	B					کروکی



۴- خطاهای در اندازه‌گیری زوایا

خطاهایی که در اندازه‌گیری زوایا پیش می‌آید به دو دسته‌ی زیر تقسیم می‌شود :

۱- خطاهای دستگاهی

۲- خطاهای عملیاتی

به کمک روش‌های مختلف خواندن زاویه (کوپل و غیره) برای کارهای دقیق می‌توان خطاهای دستگاهی را حذف کرد و یا کاهش داد و برای کارهای کم دقت قابل صرف نظر کردن است. لیکن خطاهای عملیاتی را بیشتر باید مورد توجه قرار داد. به این ترتیب ضمن عملیات باید سعی شود که از پیش آمدن آن‌ها احتراز شود. مهم‌ترین این خطاهای عبارت است از :

الف : خطای قائم نبودن محور اصلی،

ب : خطای مستقر کردن دستگاه بر روی نقطه (خطای ایستگاه گذاری)،

ج : خطای ثابت نبودن دستگاه در موقع اندازه‌گیری،

د : خطای نشانه‌روی،

ه : خطای فرائت.

فعالیت‌های عملی

۱- فعالیت عملی ۱

اندازه‌گیری زاویه با متر: استاد زاویه‌ای را روی زمین مشخص کرده و هنرجویان به کمک متر و با استفاده از جدول خطوط مثلثاتی مقدار آن را مشخص می‌سازند. بهتر است برای تمرین بیشتر برای هر گروه یک چند ضلعی مشخص کنید تا هنرجویان همه‌ی زوایای آن را تعیین کنند. در این صورت از فرمول زیر نیز می‌توان استفاده کرد :

(تعداد زوایا) n . $4n - 2$. 90° . مجموع زوایای داخلی یک چند ضلعی

۲- فعالیت عملی ۲

استقرار دستگاه ترازیاب بر روی نقطه‌ای مشخص و اندازه‌گیری زاویه: به کمک شاقول مخصوص که در زیر سه پایه نصب می‌گردد بر رأس زاویه AOB که روی زمین مشخص گردیده ایستگاه گذاری نموده و مقدار این زاویه را اندازه‌گیری نمایید.

فعالیت عملی ۳

پارالاکس (Parallax)

تصویری که توسط عدسی شیئی از شاخص ایجاد می‌شود باید در صفحه‌ی رنگی کول قرار گیرد. اگر دو تصویر فوق در یک صفحه قرار نگیرد می‌گویند تصاویر از هم جدا افتاده‌اند. در چنین وضعیتی اصطلاحاً می‌گویند در عدسی چشمی خطای پارالاکس وجود دارد.

استقرار دستگاه زاویه‌یاب بر روی نقطه‌ای مشخص و اندازه‌گیری زاویه: دستگاه تئودولیت را بر رأس زاویه‌ی AOB که روی زمین مشخص گردیده مستقر نموده و سپس عملیات زیر را انجام دهید.

الف: تحقیق کنید که آیا دستگاه دارای خطای پارالاکس هست یا خیر؟

ب: اندازه‌گیری زاویه‌ی افقی (AOB) (پس از ایستگاه‌گذاری بر روی نقطه‌ی O و قرار دادن دو ژالون روی دو امتداد OA و OB) در حالت‌های زیر:

۱- پس از قرار دادن زاویه‌یاب روی امتدادهای OA و OB مقدار زاویه‌ی افقی در هر امتداد را قرائت کرده از هم کم می‌کنیم.

۲- پس از صفر- صفر کردن تئودولیت روی امتداد OA، مقدار زاویه روی امتداد OB قرائت می‌شود.

۳- زاویه‌ی فوق با دو حالت دایره به چپ و دایره به راست (کوپل) قرائت شده، حاصل در جدولی نوشته و میانگین گرفته می‌شود.

خودآزمایی

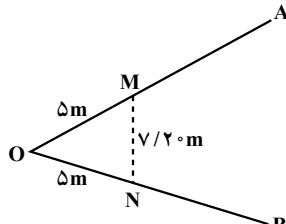
۱- برای تعیین مقدار زاویه‌ی AOB به کمک متر چه اندازه‌گیری‌هایی لازم است اندازه گرفته شود؟

۲- مراحل اندازه‌گیری یک زاویه به کمک نیو رو ذکر نمایید و رابطه‌ی مربوط را بنویسید.

۳- مراحل اندازه‌گیری یک زاویه به کمک زاویه‌یاب را ذکر کنید.

۴- برای بالا بردن دقت اندازه‌گیری زاویه چه روشی به کار می‌برند؟

۵- برای تعیین مقدار زاویه‌ی AOB که در شکل ۴-۵ دیده می‌شود دو فاصله‌ی مساوی ۵m را روی دو ضلع زاویه جدا کرده و سپس طول MN را اندازه‌گرفته‌ایم، برابر ۷/۲۰ متر شده است زاویه‌ی فوق چند درجه است؟



شکل ۴

۶- در شکل زیر قرائت زاویه چه قدر است؟
۳۶°

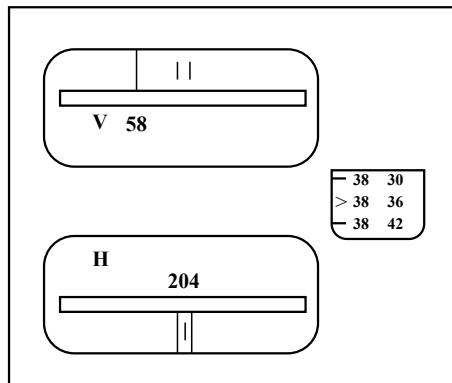


۴۰۰g



شکل ۵

۷- در شکل زیر قرائت زاویه برحسب درجه چه قدر است؟

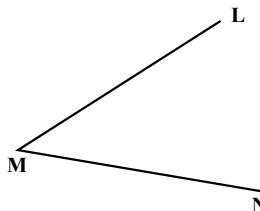


شکل ۶

۸- در شکل زیر، برای اندازه‌گیری زاویه‌ی افقی LMN ، پس از استقرار زاویه‌یاب بر روی رأس زاویه‌ی M و قرار دادن شاخص در روی امتدادهای ML و MN در حالت مستقیم دوربین، اعداد زیر قرائت شده است :

۱۲ در امتداد ML.

۷۶ در امتداد MN



شکل ۵-۷

اولاً مقدار زاویه‌ی LMN چند درجه و چند دقیقه است؟

ثانیاً اگر حالت دوربین معکوس شود قرائت بر روی دو امتداد تقریباً چه قدر است؟

۹- اگر بهجای اعداد مسئله‌ی قبل اعداد زیر قرائت شده باشند مقدار زاویه را تعیین کنید.

۳۵۲ در امتداد ML.

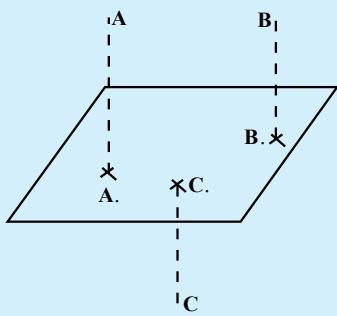
۳۸ در امتداد MN.

۱۰- اگر بر روی امتداد ML زاویه را صفر - صفر کنیم (در صورتی که مقدار زاویه از مسئله‌ی قبل معلوم فرض شود) فکر می‌کنید چه عددی باید بر روی امتداد MN قرائت شود؟

۱۱- سه نقطه را که در روی زمین تشکیل یک زاویه می‌دهند در نظر گرفته و سپس زوایای مثلث تشکیل شده از این سه نقطه را با ترازیاب و تئودولیت (زاویه‌یاب) اندازه‌گیری و کنترل کنید.

فصل ششم

اندازه‌گیری اختلاف ارتفاع



شکل ۶-۱

اگر یک سطح افقی دلخواه^۱ را بر روی زمین مبنای قرار داده و فاصله‌ی نقاط مختلفی را، در بالا و پایین این صفحه، نسبت به آن به دست آوریم اصطلاحاً به این فواصل (در نقشه‌برداری‌های کم وسعت) ارتفاع می‌گویند و برای بیان آن که از دو نقطه کدام بالاتر و کدام پایین‌تر است می‌توان ارتفاع یکی را نسبت به دیگری سنجید.

مثلًاً در شکل بالا، AA. ارتفاع نقطه‌ی A و BB. ارتفاع نقطه‌ی B و CC. ارتفاع نقطه‌ی C می‌باشد.

هم چنین نقطه‌ی A بالاتر از نقطه‌ی B است چون دارای ارتفاع بیش‌تری است. یا می‌توان گفت اختلاف ارتفاع نقطه‌ی A نسبت به نقطه‌ی B عددی است مثبت به عبارت دیگر اگر اختلاف ارتفاع دو نقطه را به H . نشان دهیم می‌توان نوشت :

. H . AA.. BB.. °

در پایان این فصل، داشت آموز باید قادر باشد :

- روش‌های مستقیم و غیرمستقیم تعیین اختلاف ارتفاع را توضیح دهد.
- تعیین اختلاف ارتفاع دو نقطه به کمک دستگاه ترازیاب را تشریح نماید.
- طرق محاسبه اختلاف ارتفاع پس از اندازه‌گیری‌های زمینی را توضیح دهد.
- انواع روش‌های ترازیابی مستقیم با توجه به وضعیت نقاط روی زمین را بیان نماید.
- روش‌های کترل در ترازیابی را نام بده و در مورد هر کدام توضیح مختصر دهد.
- خطاهای در ترازیابی را نام ببرد.
- طرز تعیین اختلاف ارتفاع دو نقطه به کمک دستگاه زاویه‌یاب را توضیح دهد.

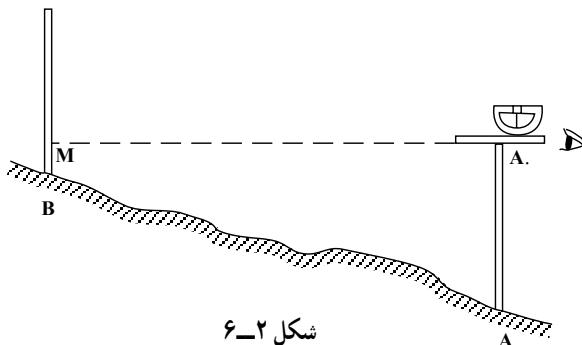
۱- سطح مبنای ارتفاعات در نقشه‌برداری از مناطق بزرگ که در آن انحنای سطح زمین نیز در نظر گرفته می‌شود سطح افقی نیست و یک سطح تقریباً کروی است که به آن ژئوئید (Geoid) یا (Sea - Level - Datum) می‌گویند، برای کسب اطلاعات بیش‌تر در این خصوص باید به کتاب‌های تخصصی نقشه‌برداری مراجعه شود.

۱-۶- تعیین اختلاف ارتفاع دو نقطه به کمک وسایل ساده

به دو طریق مستقیم و غیرمستقیم می‌توانیم عمل کنیم:

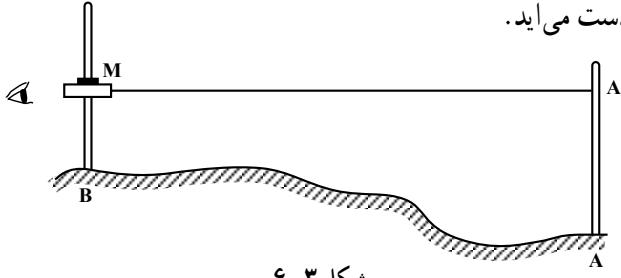
طریقه‌ی مستقیم: اگر بخواهیم اختلاف ارتفاع دو نقطه‌ی A و B را تعیین کنیم پس از قرار دادن صفر ورنیه شیب‌سنجدستی در مقابل صفر قوس مدرج، چنانچه خط دید روی نقطه‌ی M قرار گیرد با اندازه‌گیری طول‌های BM و AA. اختلاف ارتفاع دو نقطه‌ی A و B از رابطه‌ی زیر به‌دست می‌آید.

$$H = AA - BM$$



شکل ۲-۶

عمل فوق را به کمک تراز دستی نیز می‌توان انجام داد به‌این ترتیب که پس از مشخص کردن امتداد افقی MA. با این وسیله، مجدداً با اندازه‌گیری طول‌های AA. و BM اختلاف ارتفاع دو نقطه‌ی A و B به‌دست می‌آید.

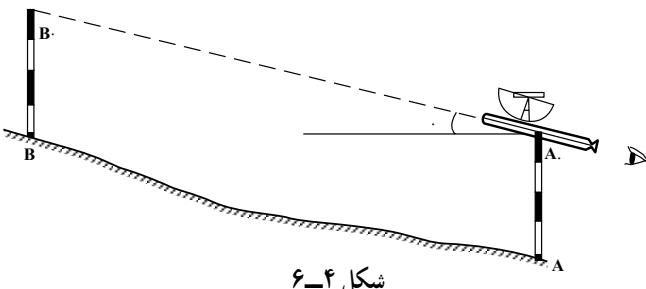


شکل ۲-۳

یادآوری: در انجام عمل فوق با شیب‌سنجدستی باشد توجه داشت که ژالون‌های مستقر در نقاط A و B بایستی کاملاً قائم باشند و برای این منظور از تراز نبشی در کنار ژالون‌ها استفاده می‌شود.

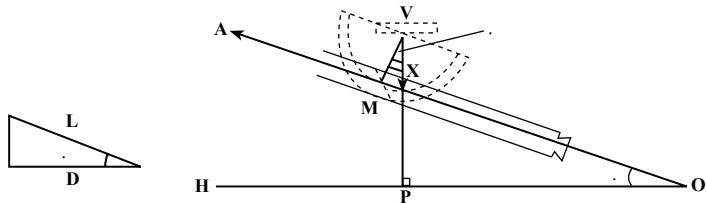
طریقه‌ی غیرمستقیم: به جای روش فوق می‌توان پس از اندازه‌گیری فاصله‌ی افقی دو نقطه زاویه‌ی شیب سطح را نیز اندازه‌گیری کرده و اختلاف ارتفاع را محاسبه نمود.

برای تعیین زاویه‌ی شیب امتداد AB طرز کار بدین ترتیب است که ناظر خود در نقطه‌ی A (B)

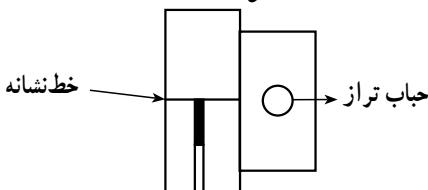


شکل ۶

قرار می‌گیرد و شیب‌سنج را در کنار ژالون در نقطه‌ی (A.) (B.) قرار می‌دهد و به نقطه‌ی (A.) (B.) ژالون دیگر (شاخص) که در نقطه‌ی (B) به طور قائم مستقر شده است نشانه‌روی می‌نماید به طوری که مساوی BB باشد. در این حالت حباب تراز را در وسط خط نشانه که داخل لوله‌ی شیب‌سنج AA دیده می‌شود قرار می‌دهند و زاویه‌ی شیب امتداد AB را بر روی قوس مدرج قرائت می‌کند.



شکل ۵



شکل ۶—منظره از داخل لوله‌ی شیب‌سنج

با معلوم بودن فاصله‌ی افقی دو نقطه و زاویه‌ی شیب امتداد بین دو نقطه، اختلاف ارتفاع دو نقطه‌ی A و B با استفاده از رابطه‌ی زیر محاسبه می‌شود:

$$\text{شیب} \times \text{فاصله‌ی افقی} . \text{ اختلاف ارتفاع}) \quad \text{یا} \quad H . \text{Dtg.}$$

اگر به جای فاصله‌ی افقی، فاصله‌ی مورب L اندازه‌گیری شده باشد، داریم:

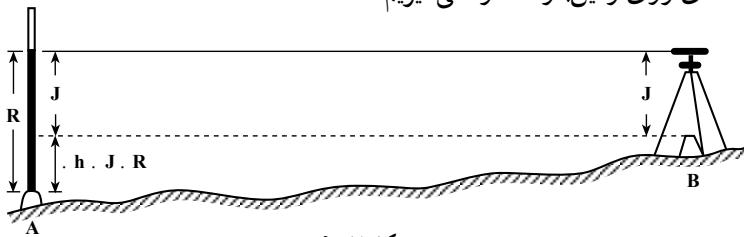
$$H . L \sin.$$

۲—تعیین اختلاف ارتفاع دو نقطه به کمک دستگاه ترازیاب

ترازیاب را قبلًا شناختید، از این دستگاه پیش‌تر به منظور تعیین اختلاف ارتفاع نقاط روی زمین استفاده می‌شود.

برای تعیین اختلاف ارتفاع دو نقطه باید دستگاه ترازیاب را روی یکی از دو نقطه مستقر کرده و بر روی نقطه‌ی دیگر شاخص مدرج را به طور قائم نگه داشت. سپس به طرقی که در صفحات بعد گفته می‌شود اختلاف ارتفاع دو نقطه تعیین گردد.

روش ارتفاع دستگاه (Height of Instrument method) : در این روش ایستگاه یکی از نقاط است. فرض کنید می‌خواهیم اختلاف ارتفاع دو نقطه‌ی A و B را پیدا کنیم (شکل ۶-۷) دستگاه را بر روی یکی از نقاط (مثلاً B) مستقر می‌کنیم و ارتفاع دستگاه J (یعنی فاصله‌ی مرکز دوربین تا نقطه‌ی روی زمین) را اندازه‌می‌گیریم.



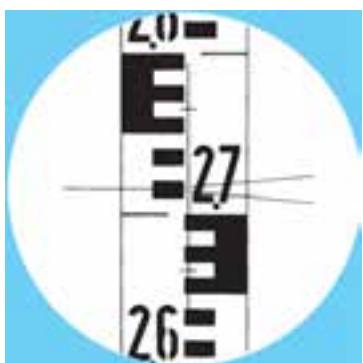
شکل ۶-۷

سپس شاخص را بر روی نقطه‌ی دوم (A) به طور قائم نگه می‌داریم و عدد R را روی آن می‌خوانیم. در این صورت اختلاف ارتفاع برابر $R - J$ خواهد بود.

تبصره‌ی ۱: از روی علامت H . می‌توان تشخیص داد که کدام یک از دو نقطه بالاتر است مثلاً در اینجا اگر :

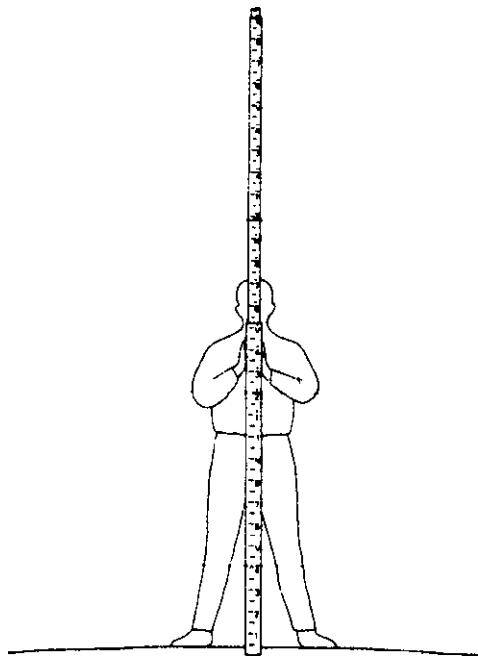
- . h . . نقطه‌ی دوم بالاتر است
- . h . . نقطه‌ی دوم پایین‌تر است

(منظور از نقطه‌ی اول، نقطه‌ای است که بر روی آن دستگاه مستقر کرده‌ایم و نقطه‌ی دوم نقطه‌ای است که شاخص را روی آن قرار می‌دهیم).



شکل ۶-۶ - تصاویر تارهای رتیکول و شاخص

تبصره‌ی ۲: اگر ارتفاع یکی از دو نقطه‌ی A و B معلوم باشد چون اختلاف ارتفاع دو نقطه به دست می‌آید می‌توان ارتفاع نقطه‌ی دیگر را نیز به دست آورد.



شکل ۶-۶- طرز گرفتن میز

مثال: برای پیدا کردن ارتفاع نقطه‌ی A بر روی نقطه‌ی B که ارتفاع آن $107/300$ متر می‌باشد، ایستگاه گذاری کردہ‌ایم و شاخص را بر روی نقطه‌ی A قرار داده‌ایم، اگر عددی که روی شاخص می‌خوانیم ۳۷۲۳ میلی متر باشد ارتفاع A چه قدر است؟ (ارتفاع دستگاه ۱۵۶۵ میلی متر می‌باشد.)

$$J = 1565, R = 3723$$

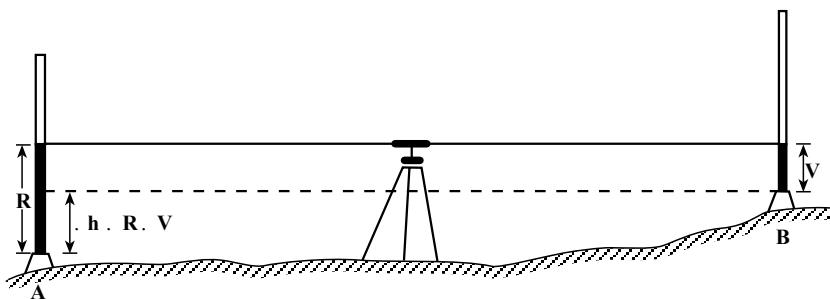
$$\Delta h = 1565 - 3723 = -2158$$

بعنی نقطه‌ی A به اندازه‌ی ۲۱۵۸ میلی متر پایین‌تر از نقطه‌ی B است و داریم :

$$\text{متر} \quad \text{میلی متر} \\ h_A = h_B - \Delta h = 107/300 - 2/158 = 105/142$$

روش فراز و نشیب (Fall and rise method): ایستگاه روی هیچ‌کدام از نقاط نیست. برای پیدا کردن اختلاف ارتفاع دو نقطه‌ی A و B در نقطه‌ای دلخواه که از آن نشانه روی بشما خص دو نقطه‌ی A و B امکان‌پذیر باشد ترازیاب را مستقر می‌کنیم (اگر ترازیاب تنظیم نباشد باید جایی قرار گیرد که فاصله‌ی آن از A و B تقریباً مساوی باشد. این کار علاوه بر این که خطای حاصل از تنظیم نبودن دستگاه را از بین می‌برد خطاهای انکسار نور و کرویت زمین را هم حذف می‌کند).

۱- چنانچه محور دید ترازیاب افقی نباشد اصطلاحاً می‌گویند ترازیاب تنظیم نیست.



شکل ۶-۱۰

اگر بعد از نشانه روی به شاخص در دو نقطه‌ی A و B اعداد R و V را خوانده باشیم، داریم :

$$. h . R . V$$

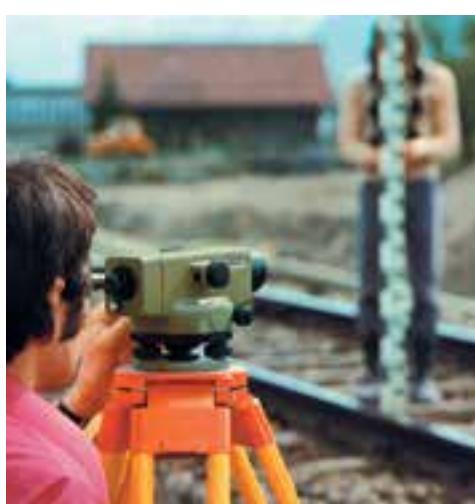
تبصره‌ی ۱: در این حالت معمولاً اولین قرائت را قرائت عقب (B.S) و دومین قرائت را قرائت جلو (F.S) (Front Sight) می‌گویند.

تبصره‌ی ۲: در اینجا نیز از روی علامت h . می‌توان تشخیص داد که کدام یک از نقاط بالاتر است.

نقطه‌ی دوم بالاتر است

نقطه‌ی دوم پایین‌تر است

(منظور از نقطه‌ی اول در اینجا نقطه‌ای است که بر روی آن قرائت عقب را داشته‌ایم).



شکل ۶-۱۱

تبصره‌ی ۳: در اینجا نیز مانند روش قبل از روی ارتفاع یک نقطه می‌توان ارتفاع نقطه‌ی دیگر را به دست آورد.

مثال: برای پیدا کردن اختلاف ارتفاع دو نقطه‌ی A و B ابتدا روی نقطه‌ی B و بعد روی نقطه‌ی A شاخص را قرار داده‌ایم و به ترتیب اعداد ۳۲۱۳ و ۱۰۵۵ را خوانده‌ایم. اختلاف ارتفاع مذبور چه قدر است؟

$. h . R . V . ۳۲۱۳ . ۱۰۵۵ . ۲۱۵۸$

یعنی نقطه‌ی A به اندازه‌ی ۲۱۵۸

میلی‌متر بالاتر از نقطه‌ی B است.

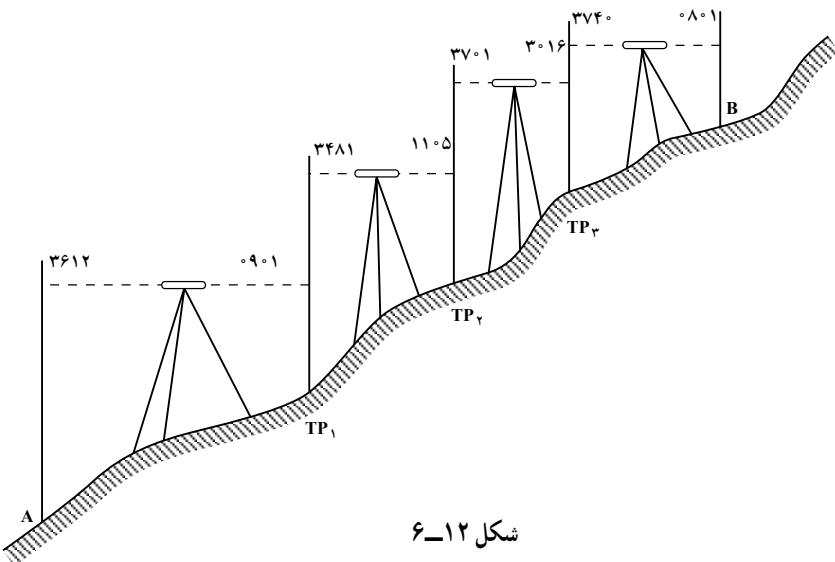
۶-۳ - انواع روش‌های ترازیابی مستقیم با توجه به وضعیت نقاط روی زمین

بر حسب موقعیت نقاط بر روی زمین، عمل ترازیابی مستقیم به شیوه‌های مختلف انجام می‌شود.

الف - ترازیابی تدریجی: اگر دو نقطه‌ای که می‌خواهیم اختلاف ارتفاع آن‌ها را پیدا کنیم، از هم دور باشند یا شبی زمین زیاد باشد به طرقی که با یک بار ایستگاه‌گذاری پیدا کردن اختلاف ارتفاع مقدور نباشد به طریقه‌ی ترازیابی تدریجی به شرح زیر عمل می‌کنیم:

مطابق شکل اگر دو نقطه‌ی A و B را داشته باشیم ابتدا در نزدیکی نقطه‌ی A ایستگاه‌گذاری می‌کنیم و شاخص را روی نقطه‌ی A می‌گذاریم و پس از نشانه‌روی به آن، عدد مربوط را می‌خوانیم (قرائت عقب)، بعداً شاخص را روی نقطه‌ای مانند نقطه‌ی کمکی (Temporary Point) TP_۱ که فاصله‌اش تا ترازیاب تقریباً برابر فاصله‌ی ترازیاب تا نقطه‌ی A است قرار داده و عدد مربوط به این نقطه را بر روی شاخص می‌خوانیم (قرائت جلو). سپس ترازیاب را به نقطه‌ی دیگری که بعد از نقطه‌ی TP_۱ قرار دارد منتقل ساخته و به ترتیب فوق عمل ترازیابی را برای نقاط TP_۲، TP_۳، TP_۴ و ... ادامه می‌دهیم تا به نقطه‌ی B برسیم. برای روش‌شدن چگونگی این امر به مثال زیر توجه کنید: مثال: برای پیدا کردن اختلاف ارتفاع دو نقطه‌ی A و B از نقطه‌ی A شروع به ترازیابی کرده‌ایم و تا رسیدن به نقطه‌ی B از نقطه‌های TP_۱، TP_۲ و TP_۳ کمک گرفته‌ایم (مطابق شکل ۶-۱۲)

اختلاف ارتفاع دو نقطه‌ی مزبور چه قدر است؟



شکل ۶-۱۲

برای مرتب نوشتن اعدادی که می‌خوانیم، جدول ساده‌ی زیر را ترسیم کرده، در هر ایستگاه یک قرائت عقب و یک قرائت جلو داریم که در ستون‌های مربوطه نوشته شده است. سپس حاصل جمع قرائت‌های جلو را از حاصل جمع قرائت‌های عقب کم می‌کنیم تا اختلاف ارتفاع دو نقطه‌ی A و B بدست آید. اگر حاصل منفی باشد نقطه‌ی B پایین‌تر از نقطه‌ی A است.

نقاط	قرائت عقب	قرائت جلو	
A	۳۶۱۲		
TP ₁	۳۴۸۱	۰۹۰۱	
TP ₂	۳۷۰۱	۱۱۰۵	
TP ₃	۳۷۴۰	۳۰۱۶	
B		۰۸۰۱	
مجموع	۱۴۵۳۴	۵۸۲۳	میلی‌متر بالای A ۸۷۱۱ . اختلاف B

یادآوری: اگر ارتفاع نقطه‌ی A را داشته باشیم و آن را با اختلاف ارتفاع بدست آمده جمع جبری کمی ارتفاع نقطه‌ی B بدست می‌آید.

ب – ترازیابی خطی: اگر بخواهیم ارتفاع نقاطی را روی یک مسیر پیدا کنیم، این کار با شیوه‌ای که در ترازیابی تدریجی عمل کردیم امکان‌پذیر است، لیکن بعد از تنظیم جدول مربوط، قرائت‌های عقب و جلو دو به دو از هم کم می‌شوند تا ارتفاع یک‌یک آن‌ها را بتوان پیدا کرد. نمونه‌ی جدول کار و طریقه‌ی محاسبه، با یک مثال نشان داده می‌شود.

مثال: در مثال قبلی ارتفاع‌های نقاط ۱، ۲، ۳ و B چه قدر است، در صورتی که ارتفاع نقطه‌ی A صدمتر فرض شود؟

نقاط	قرائت عقب	قرائت جلو	اختلاف ارتفاع		ارتفاع (به میلی‌متر)
			.	+	
A	۳۶۱۲				۱۰۰۰۰۰
۱	۳۴۸۱	۰۹۰۱	۲۷۱۱	۱۰۲۷۱۱	
۲	۳۷۰۱	۱۱۰۵	۲۳۷۶	۱۰۵۰۸۷	
۳	۳۷۴۰	۳۰۱۶	۰۶۸۵	۱۰۵۷۷۲	
B		۰۸۰۱	۲۹۳۹	۱۰۸۷۱۱	

چون می خواهیم ارتفاع یک نقطه را پیدا کنیم، دو ستون برای اختلاف ارتفاع‌ها و ارتفاع‌های نقاط، به ستون‌های جدول قبلی اضافه می‌کنیم و ابتدا اختلاف ارتفاع نقطه‌ی ۱ با A و همین‌طور اختلاف ارتفاع نقطه‌ی ۲ با ۱ و... حساب می‌شود. سپس از روی ارتفاع نقطه‌ی A ارتفاع ۱ و از روی ارتفاع نقطه‌ی ۱، ارتفاع ۲ و... به دست می‌آید.

تبصره‌ی ۱: اگر به ستون اختلاف ارتفاع (H) نگاه کنید همه‌ی اختلاف ارتفاع‌ها مثبت‌اند این بدان معنی است که زمین همه‌جا در حالت فراز (سربالا) است. اگر اختلاف ارتفاع دو نقطه منفی می‌شد بین آن دو نقطه زمین حالت نشیب (سرازیری) داشت. از این نظر در بعضی از جدول‌ها به جای علامت . یا . برای اختلاف ارتفاع دو حالت ذکر شده‌ی زمین نوشته می‌شود.

تبصره‌ی ۲: به‌طور کلی برای محاسبه‌ی جداول ترازیابی نیز مانند عملیات زمینی ترازیابی دو روش موجود است. یکی روشی است که در جدول قبل به کار رفت و بین هر دو نقطه حالت فراز و نشیب زمین مشخص شد که اصطلاحاً روش فراز و نشیب نامیده می‌شود و در روش دیگر بدون محاسبه‌ی اختلاف ارتفاعات و با محاسبه‌ی ارتفاع خط دید ترازیاب ارتفاعات نقاط به دست می‌آید که اصطلاحاً روش ارتفاع خط دید ترازیاب گفته می‌شود.

جدول زیر بر اساس روش دوم تنظیم شده است (به‌طوری که می‌بینید نتیجه در هر دو روش محاسبه‌ی یکی است).

ایستگاه	نقاط	قرائت عقب	ارتفاع دستگاه	قرائت جلو	ارتفاع (میلی‌متر)
S ₁	A	۳۶۱۲	۱۰۳۶۱۲		۱۰۰۰۰
	۱	۳۴۸۱		۰۹۰۱	۱۰۲۷۱۱
S _۲	۲	۳۷۰۱	۱۰۶۱۹۲	۱۱۰۵	۱۰۵۰۸۷
	۳	۳۷۴۰		۳۰۱۶	۱۰۵۷۷۲
S _۴			۱۰۸۷۸۸	۰۸۰۱	۱۰۸۷۱۱
			۱۰۹۵۱۲		

در جدول فوق با اضافه کردن مقدار قرائت عقب به ارتفاع نقطه، ارتفاع خط دید ترازیاب (یا ارتفاع دستگاه) به دست آمده، سپس از این ارتفاع قرائت جلو کم می‌گردد مثلاً برای نقطه‌ی ۱ داریم :

قرائت جلو روی نقطه‌ی ۱ . قرائت عقب روی نقطه‌ی A . ارتفاع نقطه‌ی A . ارتفاع نقطه‌ی ۱

۳۶۱۲۰۹۰۱۱۰۲۷۱۱ . ارتفاع نقطه‌ی ۱

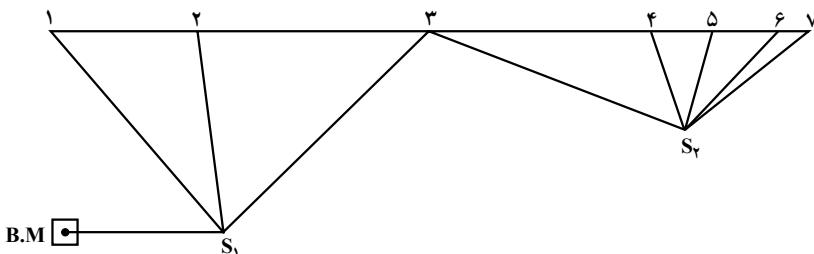
چنانچه فاصله‌ی نقاط به هم تردیک باشد که بتوان از یک ایستگاه عدد مربوط به چند نقطه را روی شاخص خواند، اولین قرائت را از هر ایستگاه قرائت عقب و آخرین را قرائت جلو و بقیه را به عنوان قرائت‌های وسط در جدول می‌نویسند. فرم تنظیم ستون‌های جدول ترازیابی را، در این حالت، در اینجا می‌بینید.

در موقع محاسبه‌ی اختلاف ارتفاع‌ها، قرائت‌های وسط و جلو هر ایستگاه از قرائت عقب مربوط به همان ایستگاه کم می‌شوند.

تبصره: این جدول برای موقعی است که محاسبه‌ی ارتفاع‌ها را به روش نشیب و فراز انجام دهیم. برای روش ارتفاع خط دید ترازیاب فرم جدول کمی تغییر می‌کند.

ارتفاع نقاط	اختلاف ارتفاع		قرائت جلو	قرائت وسط	قرائت عقب	نقاط
	.	+				

مثال: اگر در یک عمل ترازیابی مطابق شکل ۱۳-۶ برای پیدا کردن ارتفاع‌های نقاط ۱، ۲، ۳، ۴، ۵، ۶ و ۷ از ایستگاه S_1 ، قرائت شاخص در نقطه‌ی B.M با ارتفاع صدمتر برابر ۱۸۵۲، قرائت شاخص در نقاط ۱، ۲ و ۳ به ترتیب ۲۰۲۷، ۲۸۹۶ و ۰۰۳۵؛ و از ایستگاه S_2 ، قرائت شاخص در نقاط ۴، ۵، ۶ و ۷ به ترتیب ۱۲۵۵، ۱۲۵۵، ۱۰۴۵ و ۱۵۱۵ شده باشد، ارتفاع هر یک از نقاط ۱ تا ۷ چقدر است؟

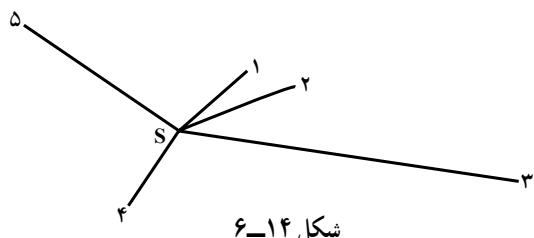


شکل ۱۳-۶

P	B.S	M.S	F.S	H		H
				.	+	
B.M	۱۸۵۲					۱۰۰۰۰
۱		۲۰۲۷		۰۱۷۵		۹۹۸۲۵
۲		۲۸۹۶		۱۰۴۴		۹۸۹۵۶
۳	۱۲۵۵		۰۰۳۵		۱۸۱۷	۱۰۱۸۱۷
۴		۳۰۱۸		۱۷۶۲		۱۰۰۰۵۴
۵		۲۹۱۵		۱۶۶۰		۱۰۰۱۵۷
۶		۱۰۴۵			۰۲۱۰	۱۰۲۰۲۷
۷			۱۵۱۵	۰۲۶۰		۱۰۱۵۵۷

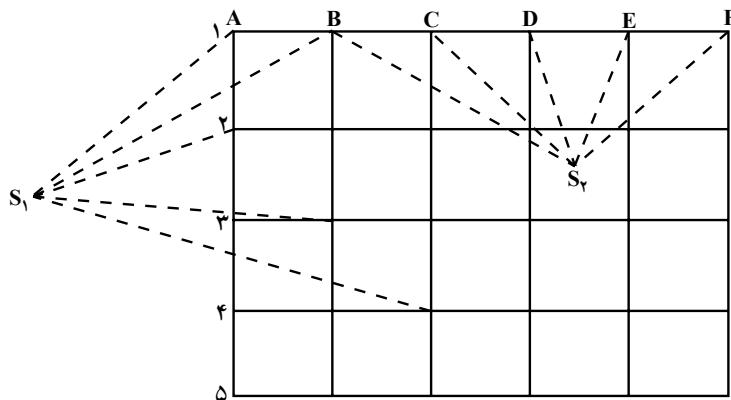
قرائت عقب (B.S)
قرائت جلو (F.S)
قرائت وسط (M.S)
اختلاف ارتفاع (H)
ارتفاع نقاط (H)

ج - ترازیابی شعاعی: اگر نقاطی به صورت پراکنده قرار گرفته باشند به طوری که بتوان از یک ایستگاه آنها را ترازیابی کرد، ترازیابی را شعاعی می‌گویند (شکل ۶-۱۴).



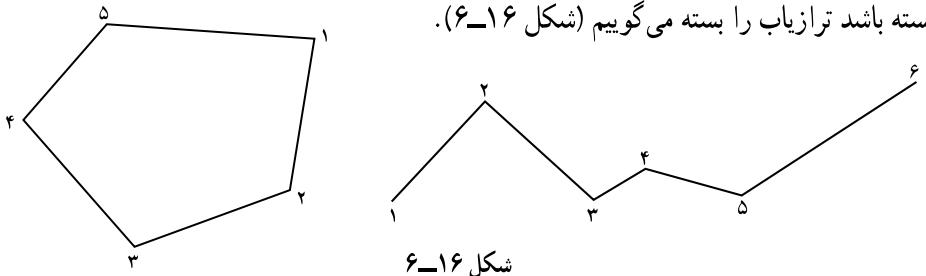
شکل ۶-۱۴

د - ترازیابی شبکه‌ای: وقتی نقاط به طور مرتب بر روی رأس سیم شبکه قرار گرفته باشند و از ایستگاه‌های مختلف ترازیابی شوند ترازیابی از نوع شبکه‌ای است (شکل ۶-۱۵).



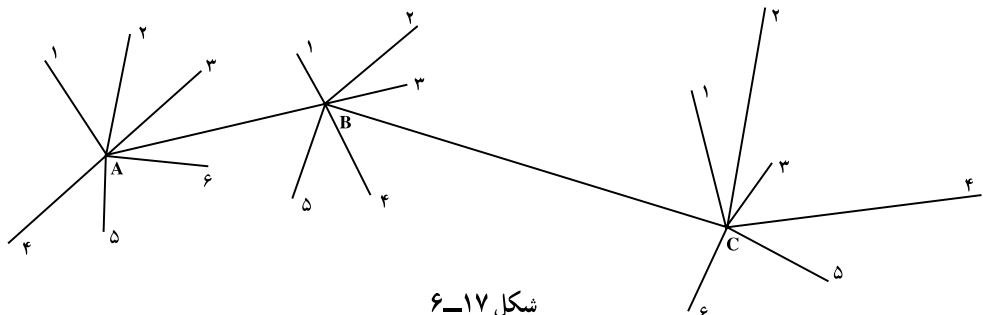
شکل ۶-۱۵

هـ - ترازیابی کثیرالاصلای: اگر نقاط با یکدیگر تشکیل یک کثیرالاصلای را بدهند ترازیابی ما کثیرالاصلای خواهد بود. اگر کثیرالاصلای باز باشد ترازیابی را باز و اگر کثیرالاصلای بسته باشد ترازیاب را بسته می‌گوییم (شکل ۶-۱۶).



شکل ۶-۱۶

و - ترازیابی مختلط: وقتی که عمل ترازیابی ترکیبی از چند ترازیابی مثلاً شعاعی و کثیرالاصلای باشد ترازیابی مختلط است (شکل ۶-۱۷).



شکل ۶-۱۷

ز - ترازیابی متقابل (Reciprocal levelling): هنگامی که امکان قرار دادن ترازیاب در فاصله‌ی تقریباً مساوی از دو حالت شاخص وجود داشته باشد، برای رفع خطاهایی که قبل از آن‌ها $\Delta H_1 = B.S - F.S$ گفته‌ایم، به روش ترازیابی متقابل، به شکل زیر، عمل می‌کیم.

$$\Delta H_2 = B.S - F.S$$

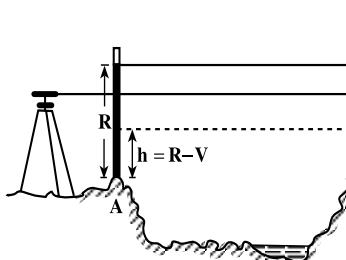
اگر می‌خواهیم اختلاف ارتفاع دو

نقطه‌ی A و B را پیدا کنیم ضمن قرار دادن شاخص در دو نقطه‌ی A و B، ترازیاب را

یک بار در نزدیکی A و بار دیگر در نزدیکی B مستقر می‌کنیم و اختلاف ارتفاع را از دو ایستگاه به دست می‌آوریم و میانگین می‌گیریم.

$$\Delta H_{(A,B)} = \frac{\Delta H_1 + \Delta H_2}{2}$$

$$\Delta H_{(A,B)} = \frac{\Delta H_1 + \Delta H_2}{2}$$



شکل ۶-۱۸

۶-۶- روش‌های کنترل در ترازیابی

هنگامی که می‌خواهیم عمل ترازیابی قابل کنترل باشد، باید به یکی از طریقه‌های زیر عمل کنیم :

- ۱ - طریقه‌ی رفت و برگشت: که در آن ترازیابی در دو مرحله به صورت رفت و برگشت انجام می‌شود. مثلاً وقتی بین دو نقطه‌ی A و B را ترازیابی می‌کنند یک بار از A به طرف B (رفت) و بار دیگر از B به طرف A (برگشت) عمل فوق انجام می‌گیرد.

- ۲ - طریقه‌ی تغییر مکان ترازیاب: در این روش پس از یادداشت قرائت‌های جلو و عقب محل ترازیاب را کمی جابه‌جا می‌کنند (مثلاً حدود یک متر) یک بار دیگر، دو قرائت عقب و جلو انجام می‌دهند تبیجه‌ی اختلاف ارتفاع در هر دو بار باید یکسان باشد.

- ۳ - طریقه‌ی شاخص‌های دو رو: در این روش از شاخص‌هایی استفاده می‌نمایند که هر دو طرف آن بر حسب واحدهای مختلف، مثلاً فوت و متر و اجزای آن‌ها، مدرج شده باشد. پس از خواندن یک طرف شاخص آن را می‌چرخانند و طرف دیگر را می‌خوانند، اختلاف ارتفاع در دو حالت باید متفاوت باشد.

- ۴ - طریقه‌ی قرائت سه تار رتیکول: روی صفحه‌ی رتیکول دوربین ترازیاب‌ها به غیر از دو تار بزرگ افقی و قائم دو تار افقی کوتاه نیز وجود دارد که فاصله‌ی آن‌ها تار افقی بزرگ میانی برابر است. اگر بر روی سه تار افقی قرائت انجام شود، اختلاف تار بالا و وسط باید با اختلاف تار وسط و پایین، با تقریب یکی دو میلی‌متر، مساوی باشد.

۶-۶- خطاهای در ترازیابی

خطاهایی که در عمل ترازیابی پیش می‌آید سه دسته است :

- الف - خطاهای طبیعی: مانند خطای انکسار نور و اثر باد و تغییر درجه حرارت، که مانند خطای کرویت در اینجا قابل صرف‌نظر کردن هستند.
- ب - خطاهای دستگاهی: مانند تنظیم نبودن تراز، صحیح نبودن درجه‌بندی شاخص و سالم نبودن سه پایه.

- ج - خطاهای انسانی: مانند غلط خواندن و یا غلط نوشتن اعداد روی شاخص، رفع نکردن کامل پارالکس موقع قراولروی، عدم کنترل تراز موقع کار و قائم نبودن شاخص در موقع خواندن عدد.

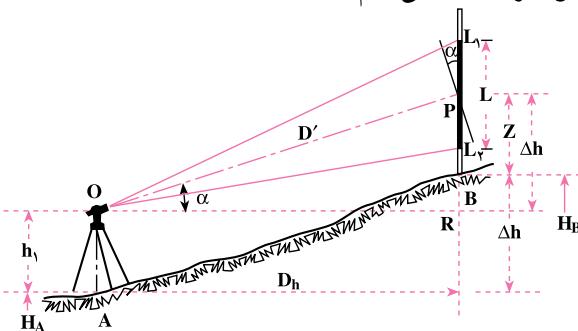
۶-۶- تعیین اختلاف ارتفاع دو نقطه به کمک دستگاه زاویه‌یاب

زاویه‌یاب را قبل شناختید فرق اساسی در ساختمان زاویه‌یاب و ترازیاب آن است که زاویه‌یاب در

صفحه‌ی قائم نیز می‌تواند حرکت نماید، یعنی دوربین زاویه‌یاب را در حالت غیرافقی نیز می‌توان قرار داد. با توجه به این خصوصیت برای تعیین اختلاف ارتفاع به کمک زاویه‌یاب دو حالت در نظر می‌گیریم.

الف : اگر دوربین دستگاه زاویه‌یاب را در حالت افقی قرار دهیم عیناً مانند نیوو (ترازیاب) می‌تواند برای تعیین اختلاف ارتفاع مورد استفاده قرار گیرد.

ب : در زمین‌های ناهموار وقتی تعیین اختلاف دو نقطه با یک بار ایستگاه‌گذاری موردنظر است و به دلیل شیب زیاد امکان قرائت شاخص‌ها که روی دو نقطه قرار دارد با نیوو وجود ندارد، از زاویه‌یاب مطابق شکل زیر استفاده می‌کیم.



شکل ۱۹

برای پیدا کردن اختلاف ارتفاع دو نقطه‌ی A و B زاویه‌یاب را بر روی نقطه‌ی A و شاخص را به طور قائم در نقطه‌ی B مستقر می‌کنیم. پس از آماده شدن دستگاه به همراه تارهای رتیکول لازم است زاویه‌ی شیب امتداد نشانه روی نیز قرائت گردد. چنانچه این زاویه را α بنامیم از رابطه‌ی زیر به منظور تعیین اختلاف ارتفاع دو نقطه‌ی مذکور استفاده می‌کنیم :

$$\Delta H = 100 L \sin \alpha \cos \alpha + h_1 - z$$

h_1 همان گونه که بر روی شکل دیده می‌شود ارتفاع دستگاه زاویه‌یاب، و قرائت تار و سطح رتیکول می‌باشد.

حالت خاص: چنانچه موقع عمل، تار و سطح رتیکول را بر روی عدد برابر ارتفاع دستگاه روی شاخص قرار دهیم به این ترتیب $h_1 = z$ می‌باشد که در رابطه‌ی فوق به صورت زیر نوشته می‌شود :

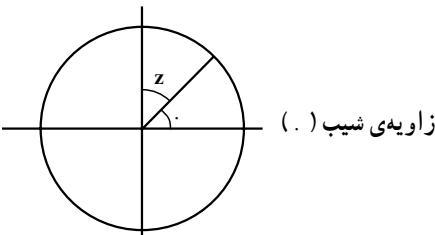
$$\Delta H = 100 L \sin \alpha \cos \alpha$$

تبصره: به منظور تعیین زاویه‌ی شیب همیشه باید به وضعیت صفحه‌ی مدرج قائم توجه داشته باشیم. این صفحه که قرائت آن عیناً نظیر صفحه‌ی مدرج افقی انجام می‌گیرد به طور ثابت در دستگاه

تعییه شده و معمولاً عدد صفر آن در بالا و روی امتداد قائم قرار دارد. بنابراین زاویه‌ی قائم با این مبنای خوانده می‌شود و به آن زاویه‌ی سمت الرأس یا زنیتی می‌گویند. با توجه به این باید وضعیت زاویه‌ی

شیب را تعیین کنیم :

زاویه‌ی سمت الرأس (z)



شکل ۶-۲۰

چون در حالت افقی دوربین زاویه‌ی 90° (در حالت مستقیم) و زاویه‌ی 270° (در حالت معکوس) را می‌خوانیم. بنابراین تفاوت این مقادیر و زوایای زنیتی قرائت شده مقدار زاویه‌ی شیب را به ما می‌دهد.

فعالیت‌های عملی

فعالیت عملی ۱

ترازیابی مستقیم به کمک وسایل ساده: دو نقطه‌ی A و B را بر روی یک سطح شیب‌دار انتخاب کرده و شیب‌سنجد را در حالت افقی در کنار ژالونی که به طور قائم بر روی نقطه‌ی A قرار گرفته است بگذارید؛ سپس با نگاه کردن در داخل لوله شیب‌سنجد، بر روی ژالون قائم در نقطه‌ی B نقطه‌ی هم ارتفاع را علامت بزنید و با اندازه‌گیری فواصل روى ژالون‌ها اختلاف ارتفاع دو نقطه‌ی A و B را پیدا کنید.

فعالیت عملی ۲

ترازیابی دو نقطه با استفاده از زاویه‌ی شیب: برای دو نقطه‌ی A و B این بار با قرائت زاویه‌ی شیب امتدادِ مورب AB و اندازه‌گیری فاصله‌ی افقی بین دو نقطه، اختلاف ارتفاع را پیدا کنید.

فعالیت عملی ۳

ترازیابی دو نقطه و قتی که ایستگاه یکی از آن نقاط است: پس از مشخص کردن دو نقطه، با ایستگاه‌گذاری بر روی یکی از آن دو نقطه عمل ترازیابی را به منظور تعیین اختلاف ارتفاع دو نقطه انجام می‌دهیم.

فعالیت عملی ۴

ترازیابی دو نقطه و قتی ایستگاه هیچ‌کدام از نقاط نیست: پس از مشخص کردن دو نقطه، روی نقطه‌ی نامشخصی ایستگاه‌گذاری نموده و اختلاف ارتفاع دو نقطه‌ی موردنظر را با گذاردن شاخص روی آن‌ها تعیین می‌کنیم (در این جا راجع به مزایای قرار دادن دستگاه ترازیاب به فاصله‌های تقریباً مساوی از دو حالت میر توضیح داده شود).

فعالیت عملی ۵

ترازیابی تاریخی: استاد، دو نقطه را که پیدا کردن اختلاف ارتفاع آن‌ها از یک ایستگاه امکان‌پذیر نباشد انتخاب می‌کند تا هنرجویان به کمک چند نقطه‌ی کمکی اختلاف ارتفاع آن‌ها را به دست آورند (پس از ثبت اعداد قرائت شده در جدول ترازیابی). ضمناً به منظور کنترل می‌توان ترازیابی را به صورت رفت و برگشت انجام داد.

فعالیت عملی ۶

ترازیابی شعاعی: استاد، چند نقطه‌ی پراکنده که از یک ایستگاه قابل ترازیابی باشند انتخاب می‌کند و هنرجویان پس از مستقر کردن دستگاه ترازیاب، ارتفاع یا اختلاف ارتفاع آن نقاط را به دست می‌آورند.

فعالیت عملی ۷

ترازیابی خطی: استاد، امتدادی را روی زمین معین کرده و از هنرجویان می‌خواهد نقاط تغییر شیب زمین روی آن امتداد را اولاً مشخص کرده، ثانیاً از چند ایستگاه آن‌ها را ترازیابی نمایند (اعداد خوانده شده روی شاخص، در جدول ترازیابی خطی که قبل‌آمده شده درج می‌شود تا پس از محاسبه، ارتفاع هر نقطه به دست آید).

فعالیت عملی ۸

ترازیابی کثیرالاصلای.

فعالیت عملی ۹

ترازیابی مختلط.

فعالیت عملی ۱۰

ترازیابی متقابل: پس از انتخاب دو نقطه که بین آن‌ها نتوان ایستگاه‌گذاری کرد.

فعالیت عملی ۱۱

ترازیابی شبکه‌بندی.

فعالیت عملی ۱۲

تعیین اختلاف ارتفاع به کمک زاویه‌یاب: دو نقطه روی زمین انتخاب

کرده، اختلاف ارتفاع آن‌ها را به کمک زاویه‌یاب و فرمول $\Delta H = 100 L \sin \alpha \cos \alpha + h_1 - z$

پس از اندازه‌گیری α و h_1 و z محاسبه کنید.

خودآزمایی

۱— در نقشه‌برداری‌های محدود منظور از تعیین ارتفاع چیست؟

۲— چه رابطه‌ای بین بالا و پایین بودن نقاط و علامت اختلاف ارتفاع آن‌ها برقرار است؟

۳— به منظور تعیین اختلاف ارتفاع دو نقطه‌ی A و B که بر روی یک سطح شیبدار قرار دارند

طول مورب $AB = 62 / 37$ و زاویه‌ی شیب امتداد AB برابر 12° و 3° اندازه‌گیری شده‌اند. اختلاف ارتفاع مزبور چه قدر است؟

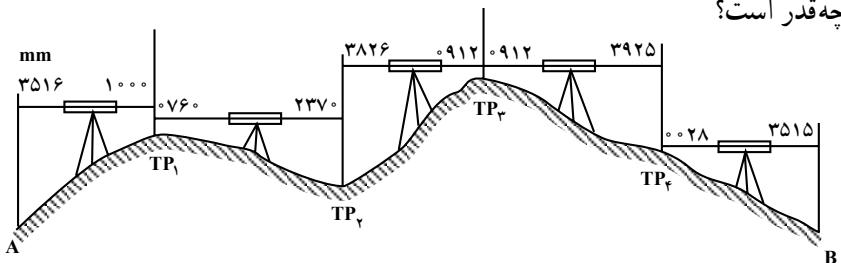
۴— چند روش برای تعیین اختلاف ارتفاع دو نقطه‌ی تزدیک، به کمک نیوو موجود است؟ تفاوت آن‌ها در چیست؟

۵— برای پیدا کردن ارتفاع نقطه‌ی M بر روی نقطه‌ی N که ارتفاع آن $15 / 120$ متر می‌باشد ایستگاه‌گذاری کرده‌ایم و شاخص را بر روی نقطه‌ی M قرار داده‌ایم. عددی که روی شاخص خوانده شده برابر 2315 میلی‌متر می‌باشد. ارتفاع نقطه‌ی M چه قدر است؟

۶- به منظور تعیین اختلاف ارتفاع دو نقطه‌ی A و B شاخص را ابتدا روی نقطه‌ی A و بعد روی نقطه‌ی B گذارده‌ایم و به ترتیب اعداد 272° و 1514 را خوانده‌ایم. اختلاف ارتفاع دو نقطه چه قدر است؟

۷- انواع ترازیابی مستقیم را نام ببرید و بگویید چه تفاوت‌هایی با هم دارند؟

۸- برای تعیین اختلاف ارتفاع دو نقطه‌ی A و B از نقطه‌ی A شروع به ترازیابی نموده و تا رسیدن به نقطه‌ی B از نقاط TP_۱ تا TP_۴ به شکل زیر استفاده کردیم. اختلاف ارتفاع دو نقطه مزبور چه قدر است؟



شکل ۶-۲۱

۹- اختلاف ارتفاع را به کمک وسایل ساده چگونه اندازه می‌گیرند؟ طرز عمل را توضیح دهید.

۱۰- مراحل کار استفاده از ترازیاب به منظور تعیین اختلاف ارتفاع دو نقطه‌ی تزدیک مشخص روی زمین در دو حالت که ایستگاه یکی از نقاط باشد یا نباشد چه اختلاف‌هایی با هم دارد؟

۱۱- چه موقع به یک عمل ترازیابی «خطی» می‌گویند؟

۱۲- برای محاسبه‌ی جدول ترازیابی چند روش موجود است؟ نام آنها چیست؟ با یکدیگر چه تفاوتی دارند؟

۱۳- انواع روش‌های ترازیابی شعاعی، شبکه‌بندی، کثیرالاضلاعی و مختلط چه تفاوت‌هایی دارند؟

۱۴- اگر به خاطر رفع خطاهای امکان قرار دادن ترازیاب در فاصله‌ی مساوی از دو حالت شاخص وجود نداشته باشد به چه روشی عمل می‌کنند؟ طرز عمل چگونه است؟

۱۵- ترازیابی متقابل چه خاصیتی دارد؟

۱۶- روش‌های کنترل در ترازیابی را نام ببرید.

۱۷- خطاهای ترازیابی چند دسته است؟ از هر دسته دو نمونه نام ببرید.

۱۸- به منظور تعیین اختلاف ارتفاع دو نقطه‌ی مطابق شکل ۶-۱۹ از یک زاویه‌یاب استفاده نموده و کمیت‌های لازم به شرح زیر اندازه‌گیری شده‌اند. اختلاف ارتفاع دو نقطه چه قدر است؟

$z = 36^{\circ}$. قرائت زاویه‌ی قائم 88° . $h_1 = 1526 \text{ mm}$ و 2120 mm

فصل هفتم

اندازه‌گیری با دستگاه‌های اپتیک الکترونیکی

در فصل دوم با ترازیاب‌ها و زاویه‌یاب‌های اپتیک الکترونیکی آشنا شدید. به لحاظ استفاده‌ی روزافزون این دستگاه‌ها در امور اجرایی، در این فصل راجع به طرز کار بعضی از نمونه‌ها به طور مختصر توضیح داده خواهد شد. ضمناً تهیه و به کارگیری این وسایل، اگر صرفاً جهت اندازه‌گیری طول، زاویه و اختلاف ارتفاع باشد مقرن به صرفه نیست و استفاده‌ی مناسب و اقتصادی از آن‌ها مستلزم در اختیار داشتن دفترچه‌ی سحرابی (Field book) یا وسیله‌ی جمع‌آوری و ضبط اطلاعات (Data Collector) و چاپگر (Printer) یا پلاتر (Platter)، همچنین فرآگیری کار با نرم‌افزارهای آموزشی تخصصی مربوطه می‌باشد که مجموعه‌ی آن‌ها در برنامه‌های آموزشی دوره‌های بالاتر پیش‌بینی شده است.

در پایان این فصل، دانش آموز باید قادر باشد :

- تفاوت دستگاه‌های اپتیک الکترونیکی با دستگاه‌های اپتیکی را ذکر نماید.
- قسمت‌های مختلف یک دستگاه اپتیک الکترونیکی را نام ببرد.
- فرمان‌هایی که به وسیله صفحه کلید به دستگاه داده می‌شود را به‌طور خلاصه بیان کند.
- چگونگی استفاده از منشور مخصوص و آشکارساز را توضیح دهد.

۱-۷- کار با دستگاه‌های اپتیکی

در دستگاه‌های اپتیک الکترونیکی عموماً یک بخش الکترونیکی ارسال و دریافت نور، به غیر از سیستم پردازش اطلاعات، تعییه شده است. این سیستم با یک باتری که بر روی سه پایه‌ی دستگاه یا در پایین و یا کنار آن نصب می‌شود تغذیه می‌شود (وقتی باتری در روی سه پایه قرار می‌گیرد با یک کابل به دستگاه متصل می‌گردد). اعمال این دستگاه‌ها با فرمان‌هایی که به وسیله‌ی یک صفحه‌ی کلید به‌آن‌ها داده می‌شود، کنترل می‌گردد.



شكل ۱-۷- صفحه‌ی نمایش و بخشی از صفحه‌ی کلید دستگاه SET2C سوکیا



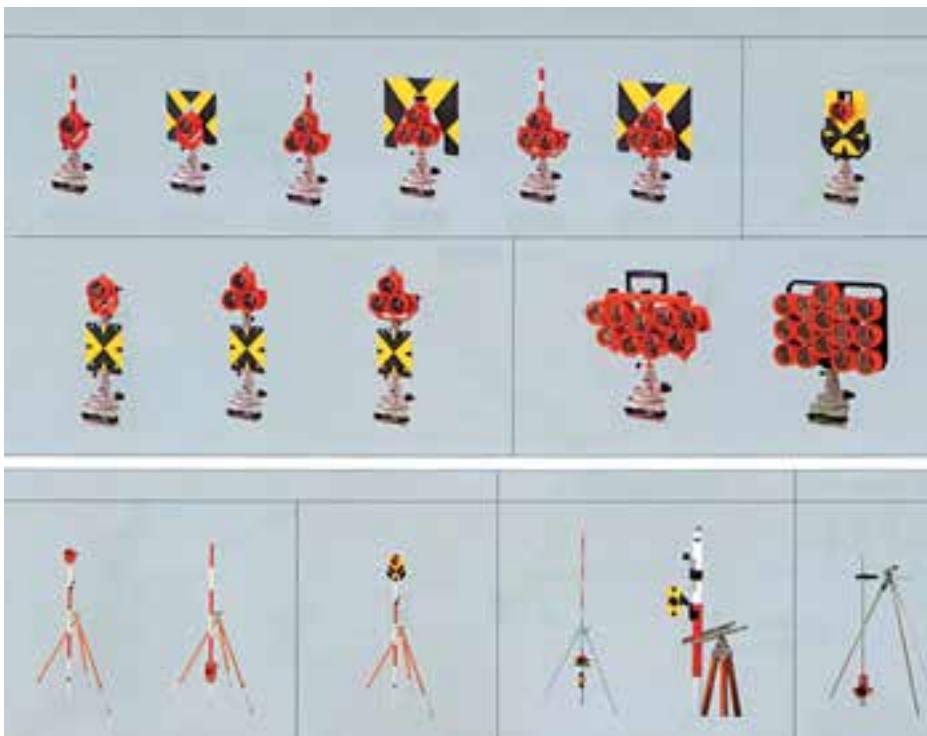
۷-۲- فرمان‌های موجود در صفحه کلید (Key board)

- خاموش و روشن شدن دستگاه،
- شروع و خاتمه‌ی اندازه‌گیری،
- نوع و واحد اندازه‌گیری،
- معرفی فاکتورهای لازم و ضبط اطلاعات،
- نوع پردازش و انجام آن،
- اخذ اطلاعات.

شکل ۷-۲- نمونه Field Book

همچنین در این دستگاه‌ها به جای شاخص از منشور (Prism) مخصوص و در مواردی از آشکارساز (Detector) استفاده می‌شود که اولی قادر است نور را بگیرد و برگرداند و دومی به صورت یک هدایت‌کننده عمل می‌کند.

کار با دستگاه‌های اپتیک الکترونیکی بسیار آسان است و کافی است فرمانی با فشار کلید به دستگاه وارد شود تا عمل لازم انجام گیرد.



شکل ۷-۳- نمونه‌های مختلف منشورها و طرز استقرار آن‌ها

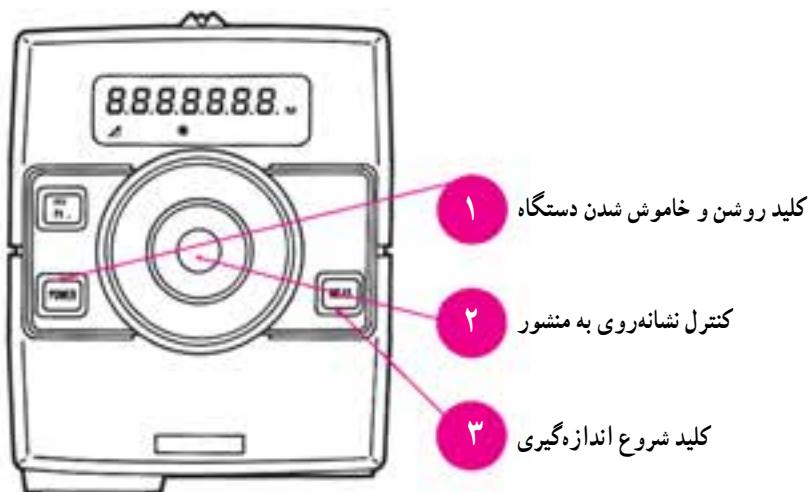
برای فواصل کم تنها از یک منشور استفاده می‌گردد ولی با افزایاد فاصله تعداد منشورها اضافه می‌شود. منشورها به کمک ژالون مخصوص به همراه تراز و نگهدارنده‌ی ژالون و یا بر روی سه پایه‌ی زاویه‌یاب استقرار پیدا می‌کند.

علاوه بر ترازیاب‌ها و زاویه‌یاب‌های اپتیک الکترونیکی مسافت سنج‌های الکترونیکی (Electronic Distance Meter) نیز وسیله‌های الکترونیکی دیگری هستند که در این زمینه از اهمیت زیاد برخوردارند.

این وسایل عموماً فقط فاصله را اندازه‌گیری می‌کنند و بیشتر بر روی زاویه‌یاب‌ها نصب می‌شوند. نمونه‌ی ساده‌ای از مسافت سنج را در شکل ۷-۴ می‌بینید.



شکل ۷-۴- مسافت سنج فواصل کوتاه Sokkisha



شکل ۷-۵- دوربین اپتیکی - صفحه‌ی نمایش اعداد به صورت دیجیتال و صفحه‌ی کلید مسافت سنج REDMini2

فصل هشتم

تهیه‌ی پلان مسطحاتی

همان طور که در فصل اول اشاره شد یکی از اهداف نقشه‌برداری تهیه‌ی نقشه یا پلان است که در آن موقعیت عوارض یک منطقه از زمین که می‌خواهد پروژه‌های عمرانی را در آن طراحی و اجرا نمایند مشخص می‌شود و معمولاً طراح با نگاه کردن به آن به وضعیت نقاط مختلف زمین در منطقه‌ی مورد نظر بی‌می‌برد و پس از بررسی‌های لازم بر روی آن طرح خود را ارائه می‌نماید. گاهی تنها موقعیت نسبی عوارض در صفحه‌ی افقی موردنیاز است در این صورت به پلانی که تهیه می‌شود پلان مسطحاتی می‌گویند که در آن ارتفاع وجود ندارد. بعد از آشنایی با وسائل و دستگاه‌ها و یادگیری روش‌های اندازه‌گیری عناصر سه گانه‌ی طول، زاویه و اختلاف ارتفاع، در این فصل چگونگی استفاده از عناصر فوق برای تهیه‌ی پلان مسطحاتی و طرق تهیه‌ی آن را خواهید آموخت. همچنین طرز تهیه‌ی مساحت قطعه زمین‌ها با استفاده از پلان‌های مسطحاتی را یاد خواهید گرفت.

در پایان این فصل، دانش‌آموز باید قادر باشد :

- عمل برداشت را تعریف کند.
- چگونگی انتخاب روش برداشت را توضیح دهد.
- به کمک وسائل ساده از یک منطقه‌ی کوچک پلان مسطحاتی تهیه کند.
- به کمک انواع گونیا عملیات اخراج عمود و فرود عمود را انجام دهد.
- با استفاده از زاویه‌یاب از یک منطقه پلان مسطحاتی تهیه کند.
- دستورالعمل تهیه‌ی پلان یک منطقه با زاویه‌یاب را بیان کند.
- مساحت یک قطعه زمین به شکل‌های مختلف را تعیین نماید.
- ضمن نام بردن قسمت‌های مختلف پلانی متر، طرز کار آن را توضیح دهد.
- فرمول‌های سمعون و ذوزنقه را به منظور تعیین مساحت نوشته و چگونگی استفاده از آن‌ها را بیان کند.
- روش تقریبی جبران به منظور تعیین مساحت را توضیح دهد.

در فصل اول اصطلاح برداشت را تعریف نمودیم، در عمل برداشت کلیه اندازه های خطی و زاویه ای که برای رسم نقشه یا پلان لازم هستند اندازه گیری می شوند. عمل برداشت به شکل های مختلف انجام می شود. گاهی تنها چند طول اندازه گیری می گردد و زاویه ای اندازه گیری نمی شود (بیشتر در مورد کارهای کوچک در نقشه برداری های ساختمانی و نقشه برداری های داخل شهر و آبادی ها و یا تثبیت وضع نقاط نسبت به نقاط مجاور) و گاهی تعداد سنجش های خطی و زاویه ای مساوی اند و بالاخره زمانی سنجش های زاویه ای بیش از سنجش های خطی هستند از این نظر روش های بسیار متنوعی مطرح شده اند.

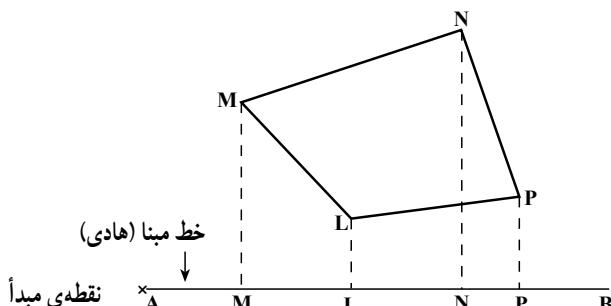
۱-۸- چگونه روش برداشت انتخاب می شود

عواملی که در انتخاب روش برداشت مؤثرند، به شرح زیراند :

- الف : شکل زمین و موانع و عوارضی که در سطح آن وجود دارند،
- ب : معلومات مشخص نقشه بردار،
- ج : مقصودی که برای آن نقشه برداری می کنند،
- د : نوع اسباب و وسائل موجود.

۲-۸- تهیه ای پلان مستطحاتی از یک منطقه کوچک و محدود به کمک وسایل ساده

در این روش برای هر یک از نقاطی که می خواهیم آن ها را بر روی نقشه مشخص کنیم دو طول با نوار اندازه گیری می شود و به کمک آن ها پلان رسم می گردد. این دو طول یکی فاصله ای افقی نقطه تا خطی که به عنوان مینا یا هادی انتخاب شده و دیگری فاصله ای پای عمود تا نقطه مبدأ است. مثلاً در شکل زیر اگر AB به عنوان خط مینا و نقطه A به عنوان مبدأ انتخاب شده باشند باید طول های P.A ، M.A ، MM. ، NN. ، L.A ، LL. و PP. اندازه گیری شوند.

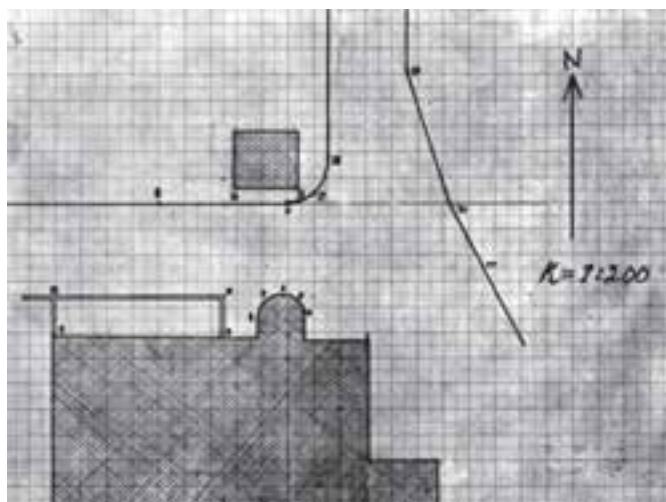


شکل ۱-۸

تبصره‌ی ۱: می‌توان طول‌های روی خط مبنا را X نقاط و طول‌های عمود بر خط مبنا را Y نامید (و این در واقع به آن می‌ماند که خط مبنا را محور X و خط عمود بر آن را، در نقطه‌ی مبدأ محور Y‌ها فرض کرده باشیم)، در این صورت می‌توان جدولی تنظیم نمود و برای هر نقطه X و Y را اندازه گرفت و در دو ستون جا داد. مثلاً برای شکل قبل زیر تدارک دیده می‌شود:

نقاط	X	Y
M	M.A	MM.
N	N.A	NN.
P	P.A	PP.
L	L.A	LL.

تبصره‌ی ۲: پس از انجام عملیات زمینی لازم است مقیاس انتخاب و X و Y را مشخص کرده و طول‌ها را متناسب با مقیاس انتخاب شده کوچک نماییم تا آمده برای نقل روی کاغذ شوند، چنانچه مستقیماً طول‌های افقی با نوار به دست آمده باشند محاسبات دیگری نداریم (مگر این‌که بخواهیم بعضی از طول‌ها را که غیرافقی اندازه‌گیری شده‌اند تبدیل به طول افقی نماییم). حال کاغذی مناسب آمده کرده با توجه به کروکی که موقع عملیات زمینی تهیه شده و بر روی آن خط مبنا نیز مشخص است؛ ابتدا خط مبنا را در محلی مناسب روی کاغذ ترسیم می‌کنیم سپس یک یک نقاط را که مختصات آن‌ها معلوم است مشخص کرده و از روی کروکی بهم وصل می‌کنیم و در انتهای به کمک آزیموتی که اندازه‌گیری کرده‌ایم جهت شمال پلان را معین می‌نماییم.
پلان زیر با این روش تهیه شده است.



شکل ۲

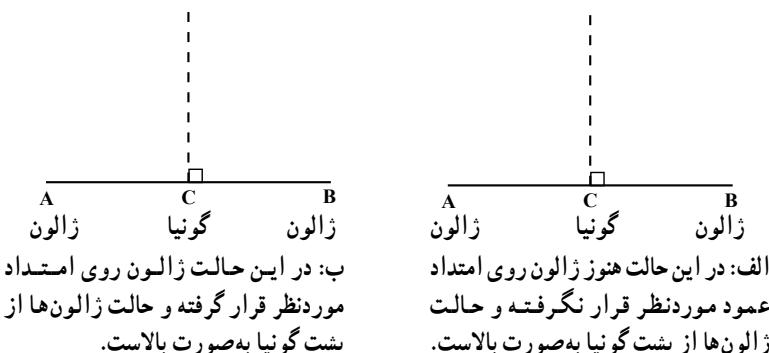
ضمناً به منظور ایجاد زوایای قائم با وسایل ساده بر روی زمین تحت عنوان «اخراج یا فرود عمود» به توضیح راجع به روش کار می پردازیم :

۲-۱ - اخراج عمود: در این حالت نقطه روی امتداد است، اگر گونیاهایی که در دسترس هستند پایه ندارند زیر آنها شاقول اضافه می کنیم تا بتوانیم آنها را درست بر روی نقطه قرار دهیم. به عنوان مثال در شکل زیر برای اخراج عمود در نقطه C بر روی امتداد AB گونیا را ثابت در روی نقطه C قرار می دهیم، اگر از گونیای منشوری استفاده می کنیم باید تصویر ژالون های چپ و راست واقع در روی امتداد AB در امتداد یکدیگر قرار گیرند، سپس با فرمان دست، ژالون رویه روی را نیز در امتداد تصویرهای دو ژالون قرار می دهیم.



ژالون رو به روی

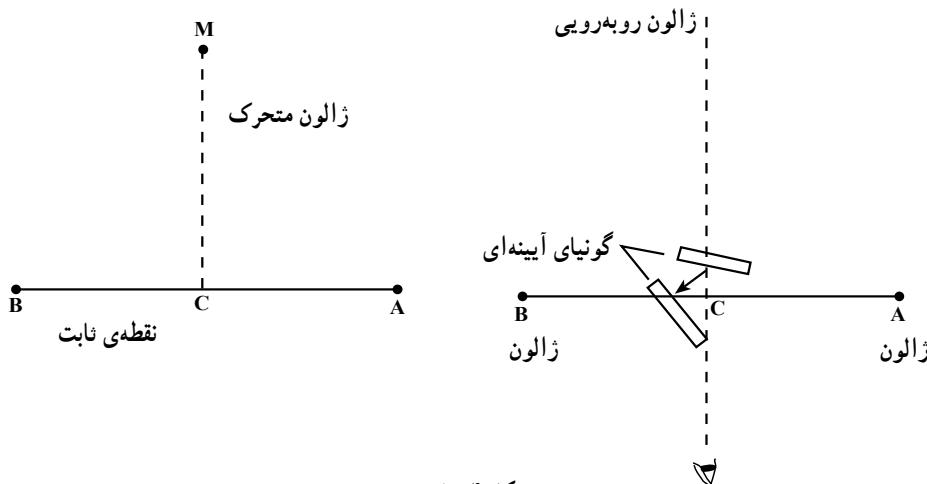
ژالون رو به روی



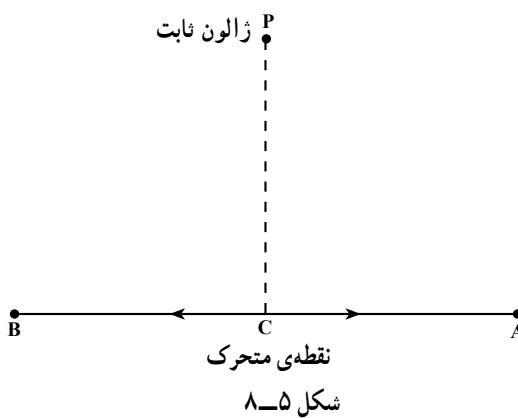
شکل ۸-۳

در صورتی که از گونیای آئینه‌ای استفاده می کنیم با نگاه کردن به داخل یکی از آئینه‌های گونیا از لبه‌ی کناری آن تصویر دوباره منعکس شده یکی از ژالون های چپ یا راست را مشاهده کرده و با دست فرمان می دهیم تا ژالون رو به روی در امتداد این تصویر قرار گیرد، حال می توانیم گونیا را چرخانده و این بار با ژالون طرف دیگر (راست یا چپ) همان کار را انجام دهیم، با این دوبار قراول روی فقط یک نقطه برای ژالون رو به روی پیدا می شود. در صورتی که برای ژالون رو به روی در نتیجه‌ی ۲ بار قراول روی دو نقطه پیدا شود وسط این دو نقطه را به حساب می آوریم. ضمناً در هنگام تشانه روی

برای پیدا کردن نقطه‌ی استقرار ژالون رو به روی یک نقطه حدود نقطه‌ی M قرار می‌گیرد و به چپ و راست می‌رود تا محل دقیق نقطه پیدا شود (شکل ۸-۴).



شکل ۸-۴

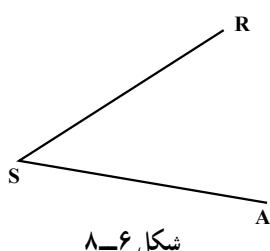


شکل ۸-۵

فرود عمود: در این حالت نقطه در خارج امتداد قرار دارد. مثلاً اگر از نقطه‌ی P خارج از امتداد AB بخواهیم عمودی بر این امتداد فرود آوریم، ژالون ثابتی در نقطه‌ی P قرار می‌دهیم و گونیا را روی امتداد AB به چپ و راست می‌بریم تا وضعیت ذکر شده در حالت اول ایجاد شود (شکل ۸-۵).

۳-۸-۱ - تهییه‌ی پلان مسطحاتی از یک منطقه‌ی کوچک و محدود به کمک زاویه‌یاب در این روش، موقعیت هر منطقه‌ی روی زمین به وسیله‌ی یک زاویه و یک طول مشخص

می‌گردد. مثلاً اگر نقطه‌ی A را در نظر بگیریم و در نزدیکی آن روی نقطه‌ی S ایستگاه‌گذاری کنیم کافی است زاویه‌ی امتداد SA را با یک امتداد مشخص (مثلاً SR) اندازه‌گیری کرده، سپس طول SA را به دست آوریم.



شکل ۸-۶

با این روش می‌توان برای تهیه‌ی پلان یک منطقه با زاویه‌ی باب دستورالعمل زیر را به کار برد:

الف : منطقه‌ی موردنظر را شناسایی کرده و یک کروکی از موقعیت نقاط و عوارض آن تهیه می‌کنیم.

ب : در منطقه نقطه‌ای را به عنوان ایستگاه و یک امتداد گذرنده از ایستگاه را به عنوان امتداد میندا در نظر می‌گیریم و آن را بر روی کروکی و زمین مشخص می‌سازیم (عموماً نقطه‌ی ایستگاه جایی انتخاب می‌شود که از آن‌جا نسبت به عوارض زمین دید کامل برقرار باشد. امتداد میندا را نیز عموماً چپ خودمان انتخاب می‌کنیم تا عمل زاویه‌خوانی ساده‌تر گردد).

ج : پس از ایستگاه‌گذاری بر روی نقطه‌ی ایستگاه و ضمن صفر - صفر کردن دستگاه روی امتداد میندا، شاخص را بر روی هر یک از نقاط که می‌خواهیم روی نقشه بیاید، قرار داده برای آن‌ها عمل تاکئومتری را انجام می‌دهیم.

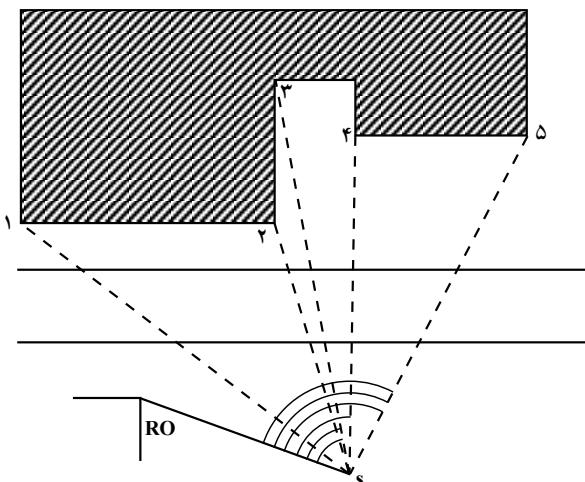
د : نقاطی را که انتخاب می‌کنیم و بر روی آن‌ها شاخص می‌گذاریم اسم گذاری کرده ضمن مشخص کردن آن‌ها روی کروکی در فرم‌های تاکئومتری همراه اعداد برداشت شده، نوشته می‌شوند.

ه : پس از محاسبه‌ی فواصل افقی و اختلاف ارتفاعات، یک یک نقطاط را روی کاغذ مشخص کرده از روی کروکی و با توجه به توضیحات بهم وصل می‌کنیم. ضمناً ارتفاع تعیین شده‌ی هر نقطه را در کنارش می‌نویسیم.

یادآوری ۱: عموماً در فرم‌های عمل تاکئومتری نوع دستگاه تئودولیت و شماره‌ی آن را می‌نویسند. زیرا دقت کار، فرم تقسیمات لمب قائم و واحد تقسیمات (گراد یا درجه) برای دستگاه‌های مختلف متفاوت است. مثلاً در دوربین تئودولیت T_{16} ویلد صفر تقسیمات لمب در بالا است و در حالت مستقیم (دایره به چپ) زاویه‌ی 90° (یا 100° گراد) و در حالت معکوس زاویه‌ی 270° (یا 300° گراد) بر روی امتداد افق قرائت می‌شود، در صورتی که در دوربین تئودولیت T_5 روسی بر روی همین امتداد به ترتیب زاویه‌ی 0° و 180° (یا 0° و 200° گراد) قرائت می‌شود که دانستن آن برای محاسبه‌ی زاویه‌ی شبیب یک سطح لازم است که با مراجعت به برگ قرائت‌های تاکئومتری مطلب روشن می‌شود.

یادآوری ۲: برای محاسبه‌ی اختلاف ارتفاع و فاصله‌ی افقی در تاکئومتری، علاوه بر این که از فرمول‌های گفته شده می‌توان استفاده کرد، جداولی نیز موجود است که در آن‌ها برای فاصله‌ی صد متر در امتداد شبیب زمین، بر حسب زاویه‌ی شبیب، مقدار اختلاف ارتفاع و فاصله‌ی افقی داده شده، استفاده از این جداول، ما را از محاسبات تاکئومتری بی‌نیاز می‌کند (این جداول در پایان کتاب ضمیمه شده است).

یادآوری ۳: برای تعیین جهت شمال پلان، آزموت امتداد مبنارا با قطب‌نما به دست می‌آوریم.
 مثال: برای تهیه نقشه در منطقه‌ای که در شکل ۸-۷ آن را می‌بینید، نقطه S را به عنوان ایستگاه انتخاب کرده پس از ایستگاه‌گذاری، بر روی نقطه‌ی RO صفر - صفر کرده‌ایم، سپس برای نقاط نشان داده شده در شکل، تارهای استادیمتری (تار وسط به‌خاطر کنترل تارها خوانده می‌شود) و زاویه‌های افقی و قائم را خوانده‌ایم که جدول زیر به دست آمده و در آن فواصل افقی و اختلاف ارتفاع‌ها محاسبه شده است.



شکل ۸-۷

نقاط	تارهای استادیمتری			زاویه‌ی افقی			زاویه‌ی قائم			فاصله‌ی افقی			اختلاف ارتفاع			ایستگاه: برگ برداشت عوارض و محاسبات تاریخ: نویسنده:	
	تارهای استادیمتری		زاویه‌ی افقی	زاویه‌ی قائم	فاصله‌ی افقی	اختلاف ارتفاع											
	بالا	وسط				بالا	وسط	پایین	بالا	وسط	پایین	بالا	وسط	پایین			
۱	۱۳۷°	۱۵۰۰	۱۶۳°	۲۷ و ۴۴	۸۶ و ۴۰	۲۵/۹۰										ارتفاع دستگاه: ۱۵۰۰	
۲	۱۴۲۵	۱۵۰۰	۱۵۶۵	۶۷ و ۱۳	۹۸ و ۳۱	۱۲/۷۱											
۳	۱۲۴۵	۱۵۰۰	۱۶۵۵	۷۰ و ۴۸	۹۳ و ۱۸	۳۰/۸۸											
۴	۱۴۸۵	۱۶۰۰	۱۷۱۵	۷۹ و ۲۸	۹۰ و ۰۰	۲۳/۰۰											
۵	۱۴۶۰	۱۶۰۰	۱۷۴۰	۱۲۷ و ۰۶	۹۰ و ۰۰	۲۸/۰۰											

تبصره‌ی ۱: برای تعیین جهت شمال در پلان به‌طریقی که قبلاً گفته شده عمل می‌کنیم.

تبصره‌ی ۲: برای مشخص ساختن قسمت‌های پشت ساختمان در شکل ۸-۷ فاصله‌ی نقاطی را که از ایستگاه S دیده نمی‌شوند تا نقاطی که دید دارند مترکشی کرده و روی کروکی می‌نویسیم تا در موقع ترسیم از آن‌ها استفاده کنیم.

تبصره‌ی ۳: پس از محاسبات بایستی اعداد به دست آمده کنترل شوند.
بعد از عملیات زمینی و محاسبات نوبت به ترسیم می‌رسد.

برای ترسیم پلان، با توجه به کروکی، جای مناسبی برای امتداد مینا در نظر گرفته و به کمک آن با توجه به مقیاس و زوایای افقی جای هر نقطه را روی کاغذ پیدا می‌کنیم و از روی کروکی به هم وصل می‌نماییم.
تبصره‌ی ۴: برای تهیه‌ی پلان‌های کم دقت مسطوحاتی در زمین‌های با شیب کم، از ترازیاب‌هایی که قادر به اندازه‌گیری زاویه‌ی افقی هستند نیز می‌توان استفاده کرد.

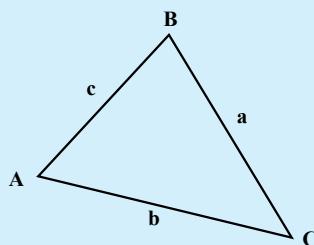
مطالعه آزاد

محاسبه مساحت مثلث (روش بوزجانی)

به دلیل نیاز بشر برای حل اختلاف مالکیت‌ها و تعیین حد و مرز زمین‌های حاصل خیز کشاورزی و آبرفتی مخصوصاً بعد از سیلاب‌ها و تقسیم عادلانه آن علم مساحی و اندازه‌گیری ابعاد و مساحت زمین بسیار مورد توجه دانشمندان بوده است.

تبصره: می‌دانیم که در نزد یونانیان علم مثلثات به معنی خاص وجود نداشته است بدین معنی که دانشمندان یونانی از روش حل مسائل از طریق حل مثلث‌ها بی‌خبر بوده‌اند. بطلمیوس با وترها کار می‌کرد.

برای محاسبه مساحت در حالتی که سه ضلع آن معلوم است بوزجانی دانشمند مسلمان ایرانی در قرن چهارم هـ. ق فرمول آن را به شکل زیر بیان کرده است.



$$S = \sqrt{\frac{c + b}{2} \cdot \frac{c - b}{2} \cdot \frac{a + c}{2} \cdot \frac{a - c}{2}}$$

۴-۸- کاربرد پلان مسطحاتی - تعیین مساحت قطعه زمین‌ها

در طراحی پروژه‌های عمرانی گاه لازم می‌شود مساحت قطعاتی از زمین تعیین شود بدین منظور اگر قطعه زمین شکل منظم هندسی داشته باشد (مانند مستطیل، مثلث، دایره، چندضلعی منتظم، ذوزنقه و غیره) به طوری که برای تعیین مساحت آن‌ها فرمولی ویژه موجود است، از فرمول استفاده و مساحت قطعه زمین را محاسبه می‌کنیم.

مثال: اضلاع قطعه زمینی به شکل مثلث را به کمک نوار بلندی و به طور افقی اندازه‌گیری کرده‌ایم و اعداد زیر به دست آمده است. مساحت این قطعه زمین چند متر مربع است؟

$$AB = 56 \text{ متر}, BC = 60 \text{ متر}, AC = 50 \text{ متر}$$

چون سه ضلع مثلث اندازه‌گیری شده از رابطه هرون $S = \sqrt{P(p \cdot a)(p \cdot b)(p \cdot c)}$ که در

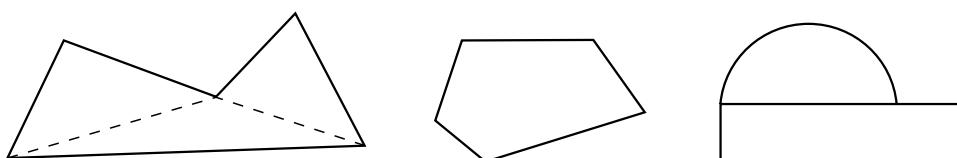
$$\text{آن } P = \frac{a + b + c}{2} \text{ است، پس مساحت را به دست می‌آوریم:}$$

$$P = \frac{50 + 56 + 60}{2} = \frac{166}{2} = 83 \text{ متر}$$

$$S = \sqrt{83(83 \cdot 60)(83 \cdot 56)(83 \cdot 50)} = 1304 \text{ متر مربع}$$

لیکن در بسیاری از موارد زمین شکل منظم هندسی ندارد و لذا فرمول مشخصی هم برای محاسبه‌ی مساحت آن وجود ندارد. در این صورت اگر محیط زمین از خطوط راست یا منحنی تشکیل شده باشد از روش‌های مختلف استفاده می‌کنیم.

الف: زمین را به شکل‌های تقسیم می‌کنیم که فرمول برای تعیین مساحت آن‌ها وجود دارد
مانند شکل‌های زیر:



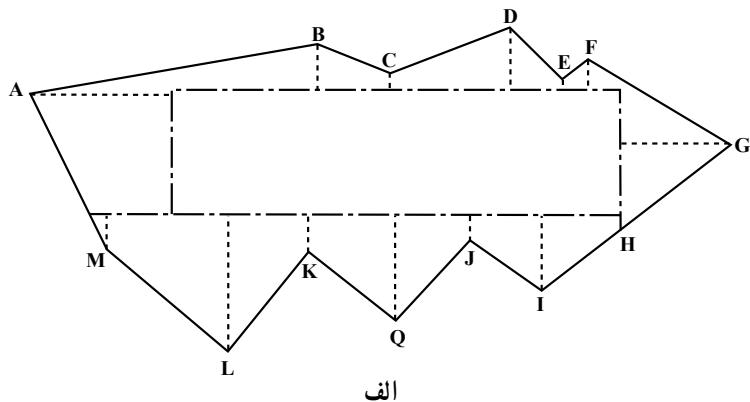
۸-۸ شکل

$$a = 56, b = 50, c = 60$$

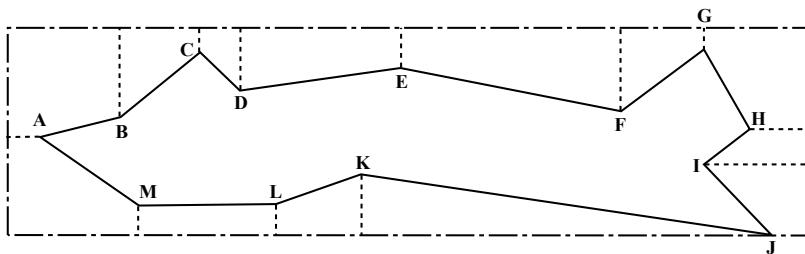
* محاسبه مساحت مثلث (به روش بوزجانی)

$$S = \sqrt{\frac{!}{\#} \frac{60 \cdot 50}{2} \cdot \frac{56}{2} \cdot \frac{56}{2} \cdot \frac{56}{2} \cdot \frac{56}{2} \cdot \frac{50}{2}} \approx 1304$$

ب : در زمین های وسیعی که محیط آن ها نامنظم است برای ساده کردن عملیات روی زمین و برای این که طول های واردہ بر خط هادی (مبنا) کوتاه تر باشند به جای یک خط مبنا چند خط مبنا به صورت یک چندضلعی با طول ها و اجزاء اعلوم اختیار کرده و بعد، از رئوس زمین خطوطی بر اضلاع چندضلعی عمود می نماییم و طول های لازم را جهت ترسیم اندازه می گیریم. اگر توان چندضلعی را در داخل زمین انتخاب کرد در این صورت چندضلعی را محیط بر زمین در نظر می گیرند.



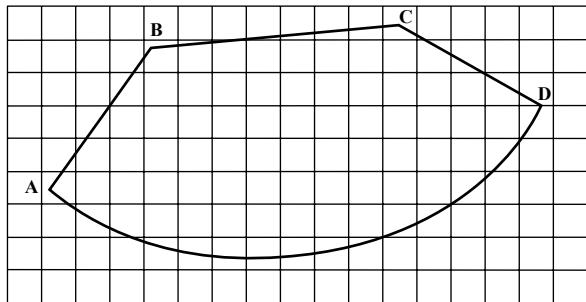
الف



ب

شکل ۹-۸- در شکل الف خطوط مبنا در داخل و در شکل ب خطوط مبنا در خارج زمین تشکیل یک مستطیل داده اند.

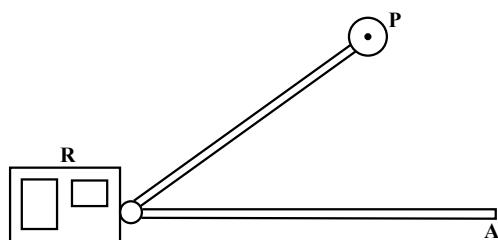
ج : روش سوم که کلی است و در موقعی که محیط زمین تنها در خطوط راست تشکیل شده نیز قابل استفاده است (و مربوط به بحث این فصل است) تهیه‌ی پلان مسطحاتی در قطعه زمینی است که پس از آن مساحت قطعه زمین با استفاده از کاغذ میلی متری یا پلانی متر (Planimetre) قابل محاسبه است.



شکل ۸-۱

به عنوان مثال شکل ۸-۱ پلان مسطحه‌ی یک قطعه زمینی است که با مقیاس $\frac{1}{200}$ بر روی کاغذ میلی‌متری رسم شده است. با توجه به این که هر سانتی‌متر در روی کاغذ معادل ۲۰۰ سانتی‌متر (متر) روی زمین است یا به عبارت دیگر هر سانتی‌متر مربع در روی کاغذ میلی‌متری معادل $4 \times 2 = 8$ متر مربع در روی زمین می‌باشد. شروع به شمارش مربع‌های کامل و سپس مربع‌های ناقص می‌کنیم سپس مربع‌های ناقص را تبدیل به مربع‌های کامل می‌نماییم. بدین نحو که هر دو یا سه مربع ناقص را که روی هم تقریباً به اندازه‌ی یک سانتی‌متر مربع می‌شوند یک مربع کامل به حساب می‌آوریم و بعد از شمارش، تعداد کل مربع‌ها را در چهار متر مربع ضرب می‌کنیم، مساحت قطعه‌ی زمین به دست می‌آید. دستگاه پلانی‌متر ساده از قسمت‌های زیر تشکیل گردیده است :

- قطب یا نقطه‌ی ثابت (P)
- نقطه‌ی ردیاب (A)
- غلتک اندازه‌گیر (R)



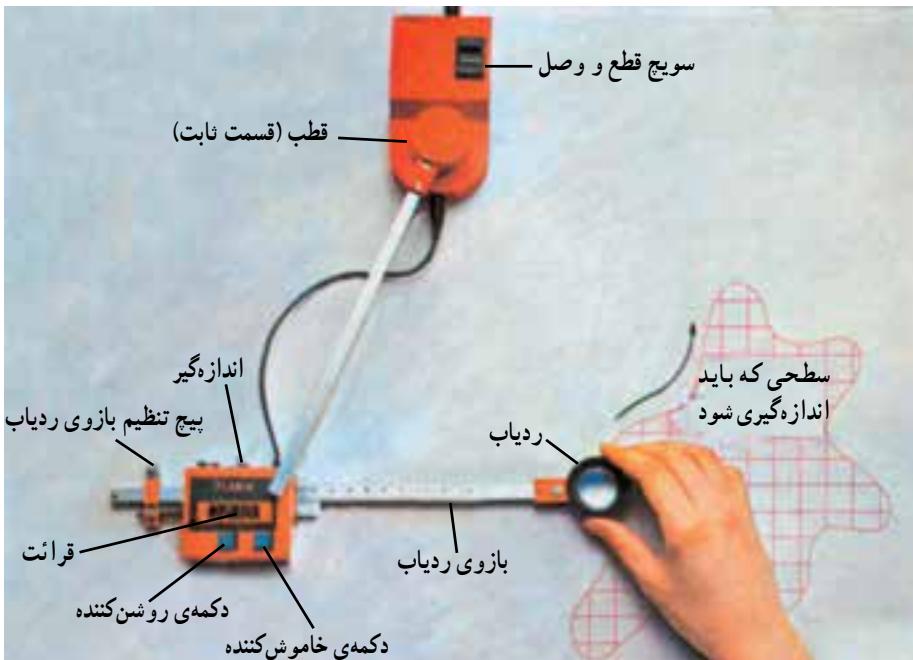
شکل ۸-۱۱

موقع استفاده، نقطه‌ی P ثابت می‌ماند و نقطه‌ی ردبایب (A) را دور شکل که بر روی کاغذ با مقیاس معینی رسم شده و می‌خواهیم مساحت آن را تعیین کنیم، حرکت می‌دهیم. این کار باید از نقطه‌ای روی محیط شروع و به همان نقطه ختم گردد. در حین این کار غلتک اندازه‌گیری می‌چرخد و چرخش آن به کنتوری که در روی غلتک قرار دارد منتقل می‌شود. عددی که در روی کنتور می‌خوانیم مناسب با سطح مورد نظر است و آن را در ضرب ثابت دستگاه ضرب می‌کنیم تا سطح موردنظر به دست آید.

S. (b. a)x.

در نوع جدید پلانی مترها به جای غلتک اندازه‌گیر یک بخش الکترونیک در دستگاه کار گذاشته شده و مساحت به صورت دیجیتال بر روی صفحه‌ی نمایش قابل قرائت است. شکل این نمونه را در اینجا می‌بینید.

پلانی متر دو نوع است : ۱- دیجیتالی، ۲- مکانیکی



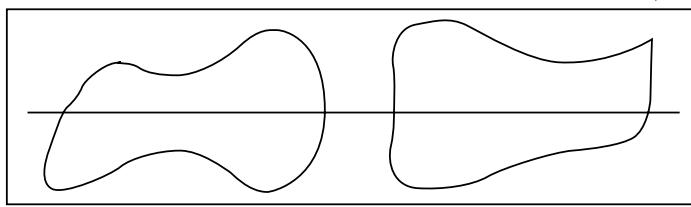
شکل ۸-۱۲

۸-۵ - روش‌های ساده‌ی دیگر برای تعیین مساحت قطعه زمین‌ها

در موقعی که محیط زمین به شکل منحنی است علاوه بر روش‌هایی که ذکر شد؛ از چند فرمول نیز می‌توان استفاده نمود که در اینجا راجع به آن‌ها توضیح می‌دهیم.

قبل‌آغاز توجه داشته باشید که برای استفاده از این فرمول‌ها لازم است خط مبنایی در یک سمت

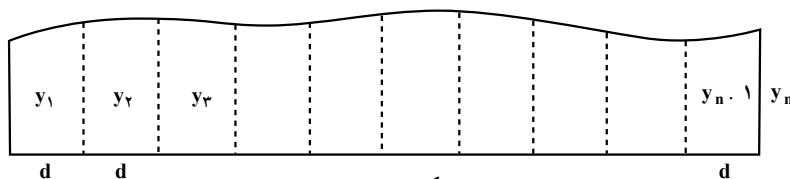
زمین در نظر بگیریم. البته اگر تمام محیط زمین به شکل منحنی باشد با یک خط مستقیم آن را تبدیل به دو قطعه می کنیم مانند اشکال زیر :



شکل ۸-۱۳

(P)

فرمول سمپسون (Simpson): برای استفاده از این فرمول در موقع برداشت باید ابتدا بر روی خط مبدأ یک عدد تقسیمات مساوی زوج (مثلاً به اندازه d) جدا کرده (مطابق شکل)، سپس طول عمودهای y_1, y_2, \dots, y_n را اندازه‌گیری کرد (فرد).



شکل ۸-۱۴

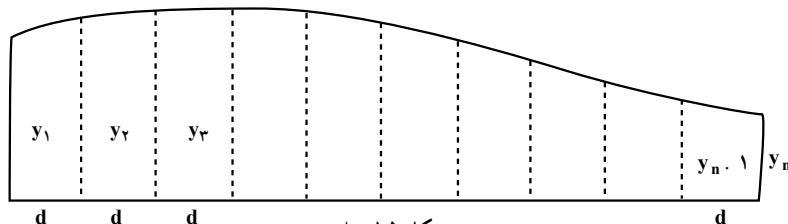
این فرمول به شکل کلی زیر است :

$$S = \frac{d}{3} (y_1 + 2(y_2 + y_4 + \dots + y_{n-2}) + 4(y_3 + y_5 + \dots + y_{n-1}) + y_n)$$

که در آن y_i . مجموع طول عمودهای فرد غیر از y_1, y_n و y_p . مجموع طول عمودهای زوج و d فاصله ای عمودها می باشد.

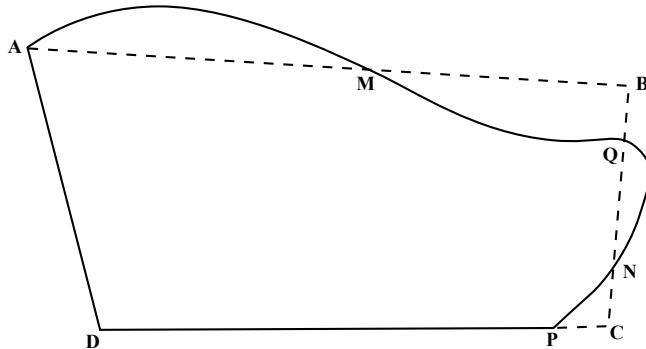
فرمول ذوزنقه: وقتی دقت زیادی موردنظر نباشد چون با جدا کردن قسمت های مساوی روی خط مبدأ شکل تبدیل به یک عدد شکل های تقریباً ذوزنقه می شود که می توان مساحت هر یک را از روی دستور مربوط به مساحت ذوزنقه حساب کرد. فرمول زیر نتیجه گرفته می شود.

$$S = d \left(\frac{y_1 + y_n}{2} + y_2 + y_3 + \dots + y_{n-1} \right)$$



شکل ۸-۱۵

روش تقریبی جبران: گاهی بهجای خط منحنی محیط شکل، می‌توان خطوط مستقیمی را قرار داد به طوری که سطوح کسر شده تقریباً معادل سطوح اضافه شده باشند. مثلاً در شکل زیر چهارضلعی ABCD با اضلاع مستقیم مساحتی معادل مساحت شکل AMQNPD دارد. بنابراین با تعیین مساحت چهارضلعی ABCD مساحت شکل AMQNPD به دست می‌آید.



شکل ۸-۱۶

فعالیت‌های عملی

فعالیت عملی ۱

اخراج عمود به کمک گونیا: استاد امتداد مستقیمی روی زمین مشخص و نقطه‌ای بر این امتداد انتخاب می‌نماید و از هنرجویان می‌خواهد به وسیله‌ی انواع گونیا در این نقطه عمود نمودن بر امتداد را تمرین کنند.

فعالیت عملی ۲

فروود عمود به کمک گونیا: با انتخاب نقطه یا نقاطی خارج از امتداد مشخص شده روی یک زمین، هنرجویان موقعیت‌های عمود بر امتداد فوق را، از نقاط انتخاب شده، تعیین می‌کنند.

فعالیت عملی ۳

اندازه‌گیری آزیمут حداقل یک امتداد با قطب‌نما: پس از انتخاب یک امتداد روی زمین با قرار دادن یک ژالون به طور قائم همچنین ایستگاه‌گذاری با یک قطب‌نما بر روی آن، آزیمут امتداد تعیین می‌گردد.

فعالیت عملی ۴

تهیه‌ی پلان مسطحاتی با وسایل ساده: استاد منطقه‌ای محدود در محوطه‌ی هرستان برای هر گروه از هنرجویان انتخاب می‌کند تا آن‌ها پس از رسم کروکی و انتخاب خط مبنا و نقطه‌ی مبدأ بر روی آن و اندازه‌گیری‌های لازم و تنظیم جدول مربوطه، پلان مسطحاتی مربوط را تهیه نمایند. با توجه به اهمیت کار رعایت نکات زیر هنگام عمل ضروری است:

الف : قبل از عمل حتماً یک کروکی از محوطه تهیه شود.

ب : به وسیله‌ی چند ژالون خط مبنا مشخص شود. با این کار علاوه بر این که وضعیت خط مبنا در محوطه قابل دید است هنگام اندازه‌گیری طول‌ها روی خط مبنا و همین‌طور فرود عمود بر خط مبنا، احتیاج به ژالون‌گذاری مجدد نیست.

ج : در اطراف عوارضی که می‌خواهیم آن‌ها را روی پلان مشخص کنیم هر چند نقطه که برای رسم دقیق آنها لازم است در نظر می‌گیریم. مثلاً برای یک امتداد مستقیم دو نقطه کافی است، یا برای یک ساختمان که چهار گوشه است، چهار نقطه و برای یک قوس کوچک سه نقطه مناسب است (چنانچه نقاطی از روی خط مبنا دیده نشوند فاصله‌ی آن‌ها تا دیگر نقاطی که از روی خط مبنا دیده می‌شوند مترکشی شده و بر روی کروکی نوشته می‌شود).

د : برای اندازه‌گیری آزموت می‌توان یکی از ژالون‌های روی خط مبنا را برداشته و به جای آن قطب‌نما را گذارده و با قرار دادن امتداد قراول‌روی روی امتداد ژالون دیگر، روی خط مبنا، آزموت مورد نظر را به دست آورد.

فعالیت عملی ۵

تهیه‌ی پلان مسطحاتی به کمک زاویه‌یاب: استاد منطقه‌ای در محوطه‌ی هرستان برای هر گروه از هنرجویان انتخاب می‌کند تا آن‌ها پس از رسم کروکی و انتخاب ایستگاه جدول مربوطه را تنظیم نموده و پس از انجام محاسبات، پلان مسطحاتی منطقه را ترسیم نمایند (با توجه به نکات الف، ج و د فعالیت عملی ۴).

فعالیت عملی ۶

انتخاب زمینی به شکل منظم هندسی و تعیین مساحت آن با کمک فرمول:

زمینی به شکل منظم هندسی انتخاب کرده سپس مبادرت به اندازه‌گیری طول‌های لازم می‌نمایند. در يك مرحله می‌توان تنها يك مثلث در نظر گرفت و سپس شکلی دیگر که برای تعیین مساحت آن فرمول موجود است. در مورد مثلث به دلیل کثر استفاده از آن تمرین بیشتر و تعیین مساحت، با استفاده از هر سه فرمول ذکر شده در متن کتاب، توصیه می‌شود.

فعالیت عملی ۷

انتخاب زمینی به شکل غیرمنظم هندسی و تعیین مساحت از روش تجزیه به مثلث‌ها: در این حالت اندازه‌گیری اصلاح شکل و اقطار گذشته از يك رأس کافی هستند، لیکن به منظور کنترل می‌توان اقطاری اضافی را هم اندازه‌گیری کرد.

فعالیت عملی ۸

انتخاب زمینی به شکل غیرمنظم هندسی و تعیین مساحت از روش **أفسٍت**: در این حالت به جای اندازه‌گیری طول‌ها (روش قبل) با انتخاب خط مبنا از رئوس عمودهایی بر آن وارد می‌آوریم و پس از تنظیم و تکمیل جدول مربوطه در کلاس مساحت کل قطعه زمین به دست می‌آید.

فعالیت عملی ۹

انتخاب زمینی که تمام یا قسمتی از محیط آن به شکل منحنی است و تعیین مساحت آن پس از ترسیم با مقیاس معین روی کاغذ: هنرجویان پس از انتخاب و برداشت قطعه زمینی که تمام یا قسمتی از محیط آن به شکل منحنی است، برای هفته‌ی بعد، با مقیاس معینی بر روی کاغذ میلی‌متری آن را رسم می‌کنند و به دو طریق زیر مساحت آن را تعیین می‌کنند:

- الف : با شمردن تعداد خانه‌های يك سانتی‌متر مربع (یا در مواردی که کار دقیق‌تر موردنظر است با شمردن خانه‌های يك میلی‌متر مربع).
- ب : با استفاده از دستگاه پلانی‌متر.

فعالیت عملی ۱۰

تعیین مساحت به کمک فرمول سمپسون و استفاده از روش تقریبی جبران:

هنرجویان مساحت قطعه زمینی را که تمام یا قسمتی از محیط آن به شکل منحنی است بار دیگر پس از جدا کردن یک عده تقسیمات زوج مساوی بر روی خط مبنا و اندازه گیری عرضها و بدون رسم دقیق، و با استفاده از فرمول سمتیون، به دست می آورند.

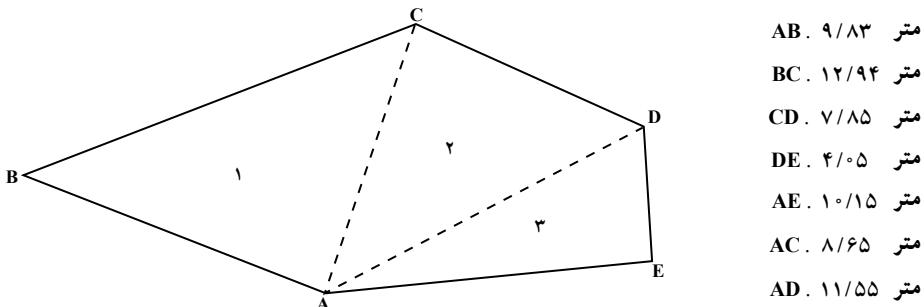
همچنین استاد برای هر گروه از هنرجویان قسمتی از قطعه زمین انتخاب شده را مشخص می نماید تا آنها پس از جایگزین کردن خطوط مستقیم به جای خطوط منحنی مساحت آن قسمت را تعیین کنند.

تبصره: اگر زمینی به شکل موردنظر در فعالیت‌های عملی ۶ تا ۱۰ وجود نداشته باشد با میخ کوبی می شود آن را ایجاد کرد.

خودآزمایی

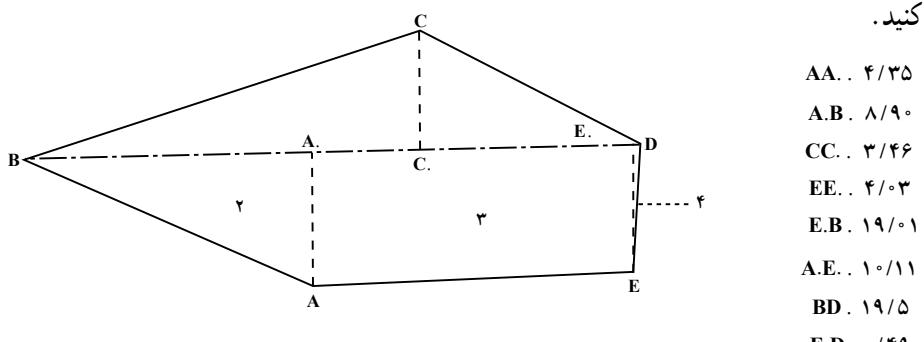
- ۱- ضمن تعریف اصطلاح برداشت عوامل مؤثر در انتخاب روش برداشت را ذکر نمایید.
- ۲- به منظور اخراج عمود از نقطه C واقع بر روی امتداد AB با استفاده از گونیا طرز عمل چگونه است؟ توضیح دهید.
- ۳- به منظور فرود عمود از نقطه P خارج از امتداد AB بر امتداد AB با استفاده از گونیا طرز عمل چگونه است؟ توضیح دهید.
- ۴- به کمک وسایل ساده از یک منطقه کوچک و محدود چگونه پلان مسطحاتی تهیه می شود؟ مراحل کار را توضیح دهید.
- ۵- برای تهیه پلان به کمک زاویه یاب، موقعیت هر نقطه روی زمین به وسیله‌ی چه کمیت‌هایی مشخص می گردد؟
- ۶- دستورالعمل تهیه پلان به کمک زاویه یاب را به طور خلاصه، بیان کنید.
- ۷- چگونه زاویه‌ی شبیه یک امتداد مورب پس از قرائت صفحه‌ی مدرج قائم زاویه یاب تعیین می گردد؟ توضیح دهید.
- ۸- برای تعیین جهت شمال پلان چه باید کرد؟ توضیح دهید.
- ۹- اگر در موقع تهیه پلان به کمک زاویه یاب بعضی از نقاط مربوط به عوارض دیده نشود چه باید کرد؟
- ۱۰- اضلاع قطعه زمینی به شکل مثلث را به کمک نوار فلزی و به طور افقی اندازه گیری کرده‌ایم، اعداد زیر به دست آمده است. مساحت این نقطه زمین چند مترمربع است؟
AB = ۵۰ متر . BC = ۵۶ متر . AC = ۶۰ متر .

۱۱- برای محاسبه‌ی مساحت قطعه‌زمینی مطابق شکل زیر اضلاع محیط و دو قطر اندازه‌گیری شده‌اند که مقادیر آن‌ها داده شده است. مساحت این قطعه زمین چند متر مربع است؟



شکل ۱۷

۱۲- اگر شکل فوق را مانند شکل زیر تقسیم‌بندی کنیم با توجه به اندازه‌های داده شده مجدداً مساحت شکل زیر را حساب کرده و نتیجه را با نتیجه‌ای که از خودآزمایی ۱۱ به دست آورده بود مقایسه کنید.



شکل ۱۸

۱۳- فرمول ذوزنقه را با استفاده از شکل ۸-۱۵ ثابت کنید.

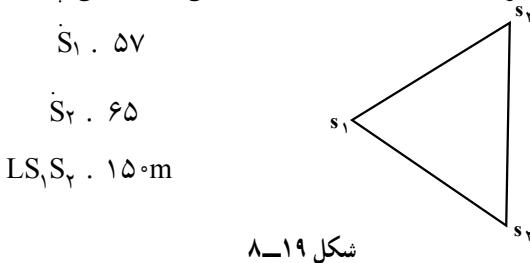
۱۴- به طور کلی قطعه زمین‌هایی را که می‌خواهیم مساحت آن‌ها را تعیین نماییم به چند دسته می‌توان تقسیم کرد؟ آن‌ها را نام ببرید.

۱۵- برای تعیین مساحت قطعه زمین‌هایی که شکل منظم هندسی ندارند از چه روش‌هایی می‌توان استفاده کرد؟ این روش‌ها را مختصرآً توضیح دهید.

۱۶- از کاغذ میلی‌متری چگونه برای تعیین مساحت یک قطعه زمین استفاده می‌شود؟

۱۷- پلانی‌متر از چند قسمت تشکیل شده است؟ آن‌ها را نام ببرید و بگویید برای تعیین مساحت چگونه از پلانی‌متر استفاده می‌شود.

۱۸- برای تعیین مساحت قطعه زمینی به شکل مثلث $S_1S_2S_3$ زوایای S_1 و S_2 و طول S_1S_2 اندازه‌گیری شده و اعداد زیر به دست آمده است. مساحت این قطعه زمین چه قدر است؟

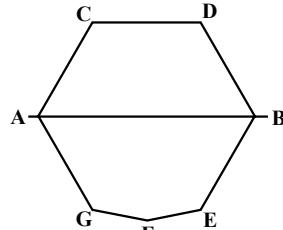


شکل ۱۹-۸

۱۹- برای تعیین مساحت قطعه زمینی به شکل چند ضلعی، مطابق کروکی شکل ۲۰-۸،
به عنوان خط مبنا و نقطه‌ی A به عنوان مبدأ انتخاب و مقادیر x و y، نقاط رأس چند ضلعی،
اندازه‌گیری و در جدول داده شده است :

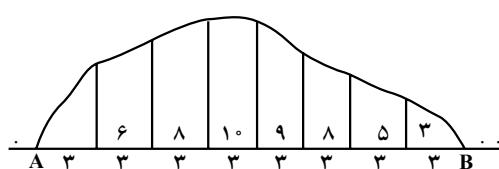
اولاً: این چند ضلعی را دقیقاً رسم کنید (با مقیاس $\frac{1}{500}$).
ثانیاً: مساحت آن را تعیین نمایید.

p	x	y
A
B	¶	..
C	1°	1A
D	2A	1A
E	3V	19
F	1A	1V
G	¶	1°



شکل ۲-۸

۲- برای تعیین مساحت قطعه زمینی مطابق شکل ۲۱-۸ . . را به عنوان امتداد مینا در نظر گرفته و AB را به هشت قسمت مساوی تقسیم کرده‌ایم که هر قسمت ۳ متر شده است و طول‌های اندازه‌گیری شده بر روی شکل مشخص گردیده است. مساحت این قطعه زمین بر حسب متر مربع حده است؟



شکل ۲۱-۸

مطالعه آزاد زندگینامه

ابوالوفا محمدبن یحیی بن اسماعیل بوزجانی از بزرگترین ریاضیدانان و منجمان دوره اسلامی است که در سال ۳۲۸ هـ. ق در شهر بوزجان (نام قدیم تربت‌جام) تولد یافت. در سن بیست سالگی به عراق مهاجرت کرد و تا آخر عمر در بغداد می‌زیست و با یروانی معاصر بود و کسوفی را با قرارداد قبلی با هم رصد کرده‌اند. بوزجانی که یکی از مشاهیر علم هندسه می‌باشد دارای تألیفات بی‌شماری است از آن جمله کتاب اعمال هندسی و کتاب مجسطی بوزجانی. (درباره علم مثلثات مسطحه و کروی و فرمول‌های مطرح شده) کتاب حساب بوزجانی و جواب ابوالوفا برای محاسبه مساحت مثلث به جبوی و مسائله‌های متعدد دیگر.

منابع:

- ۱- کتاب متفکران اسلام جلد دوم ترجمه آرام، فصل پنجم، ص ۱۴۶
- ۲- تاریخ علوم عربی نوشته مصطفی موالدی جلد ۳، ص ۵۳-۵۰، عربی سال ۱۹۷۹، محل انتشار دمشق
- ۳- کتاب بوزجانی نامه.

فصل نهم

تهیه‌ی پلان با منحنی‌های تراز (Contour Line)

پلان‌های با منحنی تراز نوعی از پلان هستند که در آن‌ها موقعیت مسطحاتی و ارتفاعی عوارض یک منطقه از زمین، هر دو، مشخص شده‌اند و بر حسب آن که دستگاه مورد استفاده ترازیاب و یا زاویه‌یاب باشد به دو روش «ترازیابی شبکه‌ای» و «تاکئومتری» عمل می‌شود که در این فصل راجع به آن‌ها توضیح داده خواهد شد.

در پایان این فصل، دانش آموز باید قادر باشد :

– منحنی‌های تراز متساوی‌البعد را تعریف نماید.

– خواص منحنی‌های تراز را ذکر کند.

– چگونگی عملیات تهیه‌ی پلان با منحنی‌های تراز را توضیح دهد.

– روش‌های مختلف واسطه‌یابی برای رسم منحنی‌های تراز را ذکر کند.

– چگونگی انجام عمل تاکئومتری برای تهیه‌ی پلان با منحنی‌های تراز را توضیح دهد.

قبل از توضیح راجع به روش‌های «ترازیابی شبکه‌ای» و «تاکئومتری» منحنی‌های تراز (یا میزان) را می‌شناسیم :

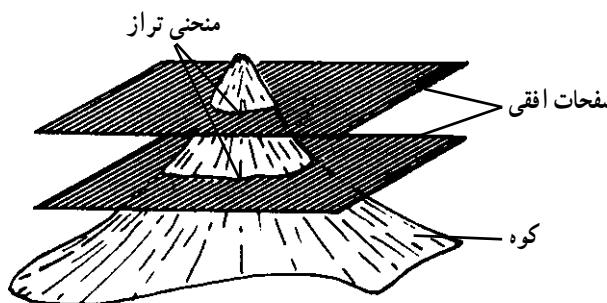
۱-۹ – تعریف منحنی‌های تراز

– منحنی‌های تراز به صورت زیر تعریف می‌شوند :

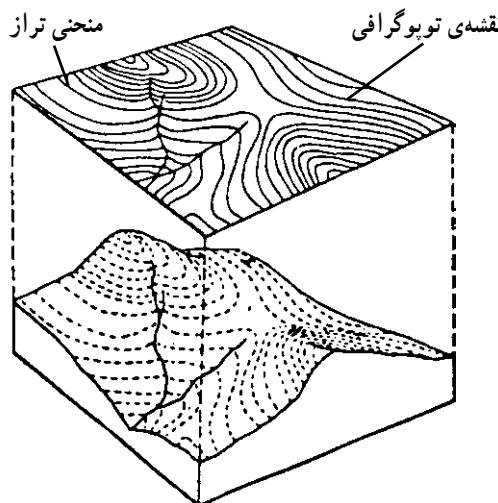
اگر یک سطح تراز، زمینی را قطع کند به مقطع این سطح تراز با سطح خارجی زمین منحنی تراز می‌گوییم.

تجسم برجستگی‌ها و فرورفتگی‌ها و فرم هندسی زمین با ترسیم خطوط منحنی تراز امکان‌پذیر است و به کمک آن‌هاست که شکل واقعی زمین نشان داده می‌شود، برای درک این رابطه فرض کنید تپه‌ای با صفحات نازک افقی به فواصل معین قطع شود هر صفحه که تپه را قطع می‌کند، بر حسب

شکل تپه، در محل قطع شده تولید خطوط پیچ و خم داری می نماید که در پایین تپه بزرگ‌تر و در بالای تپه کوچک‌ترند اینها همان «منحنی‌های تراز» هستند.



الف



ب

شکل ۹-۱

منحنی‌های فوق در فضا در اختیار نیستند. لیکن تصویر آن‌ها را بر روی صفحه‌ی کاغذ می‌توانیم رسم کنیم.

۹-۲ - تعریف متساوی‌البعد(Equidistant)

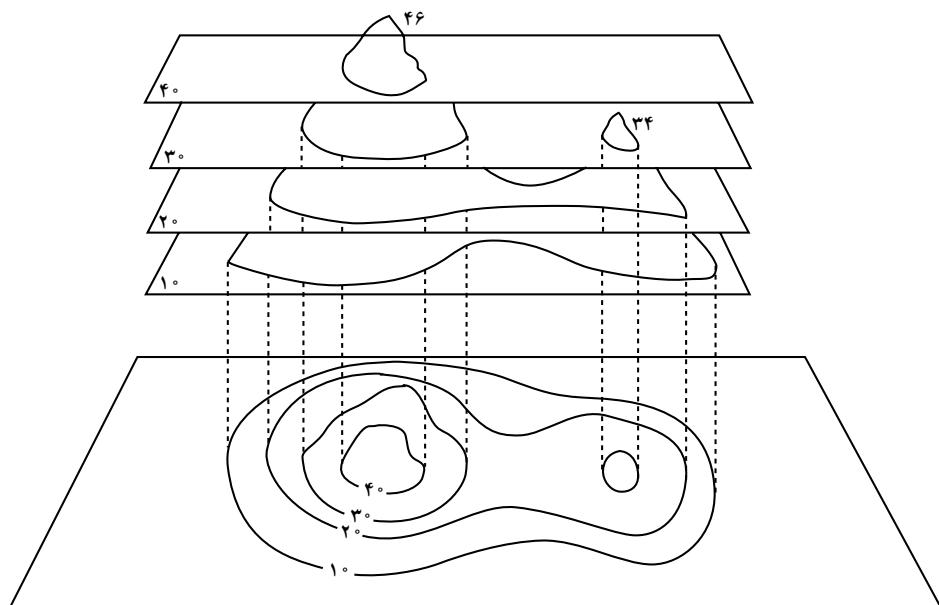
متساوی‌البعد به صورت زیر تعریف می‌شود :

به فاصله‌ی صفحات افقی که زمین را قطع می‌کنند (که همان فاصله‌ی منحنی‌های تراز نسبت به یکدیگرند) متساوی‌البعد می‌گویند.

۹-۳ - خواص منحنی های تراز

هر چه متساوی بعد کمتر باشد شکل واقعی زمین بهتر مجسم می‌گردد، به همین خاطر است که هرگاه بخواهد دقت نقشه‌ای را زیاد کنند فواصل را تا آن جا که امکان دارد کمتر می‌گیرند. ارتباط میان منحنی‌های تراز و متساوی‌البعد بستگی زیادی به شکل زمین (از لحاظ کوهستانی یا دشت بودن)، به دقت نقشه‌برداری، روش برداشت و بهخصوص مقیاس نقشه دارد.

برای سهولت قرائت منحنی‌های تراز از هر پنج منحنی یا هر ده منحنی تراز یکی را ضخیم ترسیم می‌کنند که به نام «منحنی تراز اصلی» خوانده می‌شود. میان منحنی‌های تراز اصلی، منحنی‌های تراز فرعی با ضخامت کمتر رسم می‌شوند و رقم ارتفاعات معمولاً روی منحنی‌های تراز اصلی نوشته می‌شود. خطوط منحنی تراز در طبیعت وجود ندارد لیکن نقاطی که روی یک منحنی تراز هستند دارای ارتفاعات برابرند، از این خاصیت برای رسم منحنی‌های تراز استفاده می‌کنند. به این ترتیب که پس از مشخص کردن ارتفاع تعدادی نقطه، نقاط هم ارتفاع را پیدا کرده بهم وصل می‌نمایند. در اینجا به شرح یکی از روش‌های موجود که مناسب‌ترین روش برای مناطق کوچک می‌باشد، می‌پردازم.



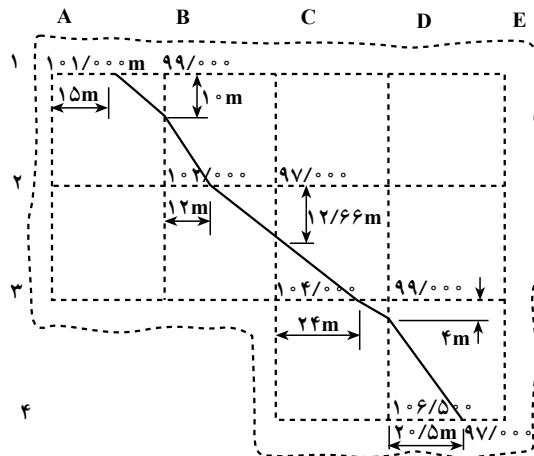
شکل ۹-۲

تهیه‌ی پلان با منحنی‌های تراز به طریقه‌ی «ترازیابی شبکه‌ای (Grid Method)»: زمین را با ریختن رنگ (میخ کوبی) مطابق شکل ۹-۳ شبکه‌بندی می‌نماییم. برای نام‌گذاری نقاط می‌توان امتدادهای قائم را با حروف و امتدادهای عمود بر آن‌ها را با اعداد نشان داد، در این صورت نام نقطه‌ی تقاطع دو خط، مثلاً A₇ یا D₄ خواهد بود. سپس به وسیله‌ی ترازیابی ارتفاع هر نقطه را که مشخص شده پیدا می‌کنیم. با معلوم بودن ابعاد شبکه می‌توان آن را، با توجه به مقیاس، روی کاغذ رسم کرد و ارتفاع پیدا شده‌ی هر نقطه را در کنار آن نوشت. آن‌چه به دست می‌آید پلان رقوم دار نامیده می‌شود. این نوع پلان‌ها به منظور بررسی فرم زمین در اراضی ناهموار و مخصوصاً در پروژه‌های ساختمانی مورد استفاده قرار می‌گیرند. چنانچه پس از تهیه‌ی پلان رقوم دار با عمل واسطه‌یابی (Interpolation) بین نقاط مذبور نقاط هم ارتفاع را پیدا کرده به هم وصل کنیم. منحنی‌های تراز مشخص می‌شوند و به این ترتیب یک «پلان با منحنی‌های تراز» به دست می‌آید.

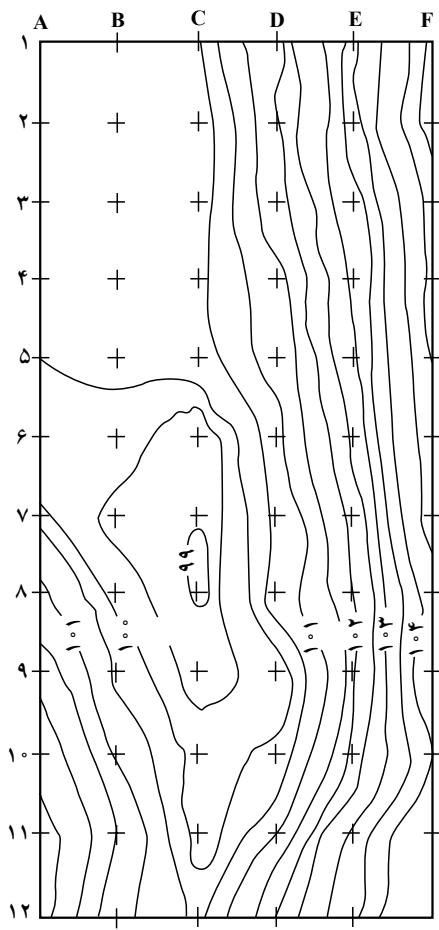
۹-۴ - روش‌های مختلف واسطه‌یابی برای رسم منحنی‌های تراز

الف - روش محاسبه‌ای: در این روش هر نقطه‌ی روش منحنی تراز، پس از محاسبه‌ی فاصله‌اش تا یکی از نقاط رقوم دار پیدا می‌شود. این فاصله به وسیله‌ی یک تناسب ساده به دست می‌آید. با یک مثال، طرز عمل توضیح داده می‌شود.

مثال: در پلان رقوم دار زیر تنها منحنی میزان صد متری رسم گردیده است، برای رسم آن دو نقطه‌ی A به ارتفاع ۱۰۱ متر و B به ارتفاع ۹۹ متر را در نظر گرفته‌ایم (یکی کم تراز صد و دیگری بیش تراز صد) و در روی ۳۰ Mتر باید نقطه‌ی M به ارتفاع صد متر مشخص گردد. اختلاف



شکل ۹-۳



شکل ۹-۴

ارتفاع A و B برابر ۲ متر است که این اختلاف ارتفاع مربوط به طول 3° متر می‌باشد. بنابراین چون اختلاف ارتفاع نقاط M و A برابر یک متر است می‌توان نوشت. $AM = \frac{3^{\circ} \times 1}{2} = 15$ متر. به همین ترتیب برای نقاط مشابه M عمل می‌شود.

ب - روش تخمینی: در این روش محاسبه‌ای انجام نمی‌شود و جای هر نقطه‌ای مانند M، بین دو نقطه‌ی A و B با توجه به اختلاف ارتفاع نقاط A و B از یک طرف و A و M از طرف دیگر تخمین زده می‌شود. روشن است که این روش تقریبی است ولی با تمرین می‌توان دقت آن را به حدود دقت روش محاسبه‌ای رسانید. پلان با خطوط منحنی تراز رویه رو پس از انجام عملیات ذکر شده‌ی فوق تهیه گردیده است.

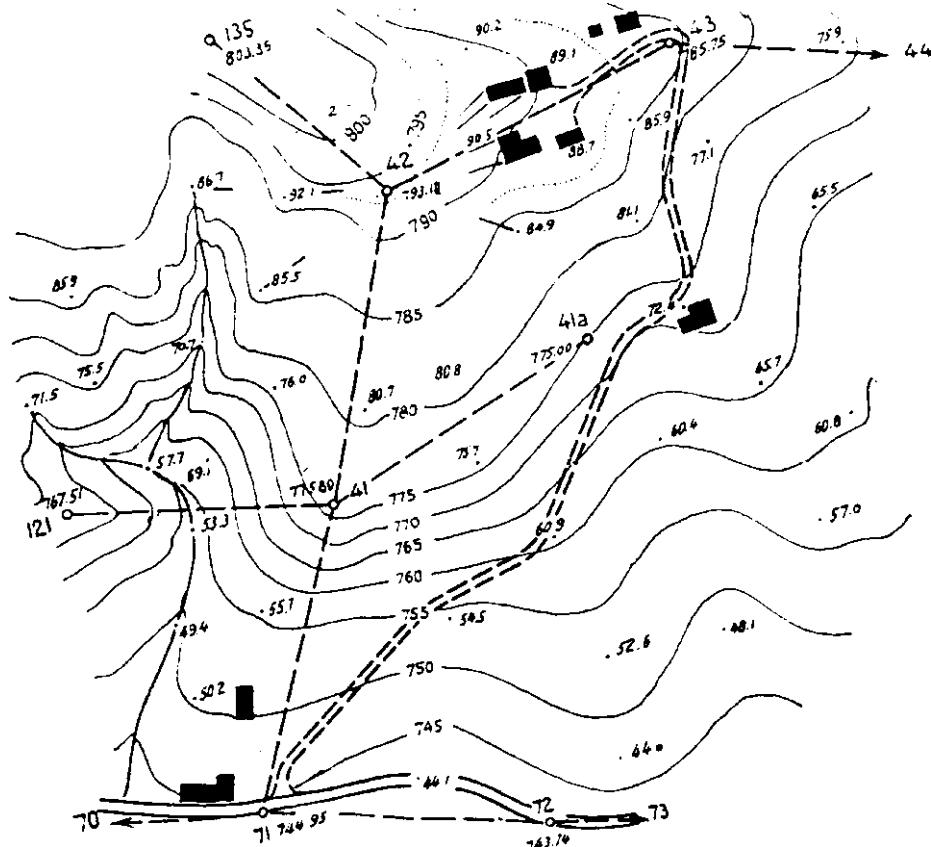
۹-۵ - تهیه‌ی پلان با منحنی‌های تراز

به طریقه‌ی «تاكئومتری»(Tacheometry) ممکن است برای تهیه‌ی پلان با منحنی‌های تراز از یک زاویه‌یاب استفاده نماییم؛ در این صورت مانند تهیه‌ی پلان مسطحاتی که در فصل هشتم دیدیم عمل می‌شود. با این تفاوت که اختلاف ارتفاع‌های نقاط را هم به دست می‌آوریم. به عنوان مثال، اختلاف ارتفاع‌های نقاط برداشت شده در جدول (صفحه ۱۱۶) را در اینجا می‌بینید.

با معلوم بودن ارتفاع ایستگاه اختلاف ارتفاع‌های نقاط ۱ تا ۵ به دست می‌آید.

نقاط	اختلاف ارتفاعات
۱	۱/۵۰m
۲	۱/۹۰
۳	. ۱/۷۸
۴	. ۰/۱۰
۵	. ۰/۱۰

در مناطق ناهموار کلیه‌ی نقاطی را که شبیب زمین در آن‌ها تغییر می‌کند به ترتیب صفحه‌ی قبل می‌توان «تاکومتری» نمود. منظور از این عمل آن است که همراه فاصله‌ی افقی، اختلاف ارتفاع‌های نقاط هم به دست آید که بتوان به کمک آن‌ها ارتفاع‌های نقاط را محاسبه نمود. البته بدین منظور لازم است قبلًاً ارتفاع نقاط ایستگاه را (در مناطق نسبتاً بزرگ مجبور هستیم چند ایستگاه اختیار کنیم) از روی یک (BM) پیدا کرد. در شکل زیر این ایستگاه‌ها با شماره‌های ۷۱، ۷۲، ۴۱، ۴۲ و ۴۳ نشان داده شده است.



شکل ۹-۵

پلان با منحنی‌های تراز فوق بخشی از پلان یک منطقه‌ی نسبتاً بزرگ است و به طوری که می‌بینید در این روش نقاط وضعیت مرتبی ندارند و در نقاط تغییر شیب زمین اختیار شده‌اند و چون فاصله و زاویه‌ی افقی آن‌ها از استگاه‌ها اندازه‌گیری شده بر روی پلان پیاده شده‌اند سپس ارتفاع‌های محاسبه شده‌ی آن‌ها در کنار شان نو شته شده است.

فعالیت‌های عملی

فعالیت عملی ۱

ترازیابی شبکه‌ای: چون به منظور تهیه‌ی پلان رقوم دار و پلان با منحنی‌های میزان، لازم است یک عمل ترازیابی شبکه‌ای انجام شود بهتر است منطقه‌ای که انتخاب می‌شود برای تهیه این نوع پلان‌ها مناسب باشد تا بتوان از نتیجه‌ی کار بعداً استفاده کرد.

در منطقه‌ای ناهموار به ابعاد حداقل 50×50 متر، شبکه‌ای بر روی زمین می‌سازیم، این کار با متر انجام می‌شود (و استاد می‌تواند شخصاً با همکاری هنرجویان این کار را به وسیله‌ی یک تئودولیت کنترل نماید) و نقاط رأس شبکه با میخ‌کوبی یا گچ‌ریزی مشخص می‌گردند. سپس هنرجویان به کمک ترازیاب ارتفاع نقاط رأس شبکه را از روی ارتفاع یک بنچ مارک که در منطقه فرض می‌شود به دست می‌آورند. تبصره: ضمن فعالیت عملی فوق هر کجا استاد مناسب می‌داند از هنرجویان می‌خواهد روش‌های کنترل در ترازیابی را، به شرح مندرج در متن کتاب، به کار گیرند.

فعالیت عملی ۲

ترسیم و محاسبات در کلاس: پس از انجام فعالیت عملی فوق با در دست داشتن جدول ترازیابی شبکه‌ای عملیات زیر انجام می‌شود.

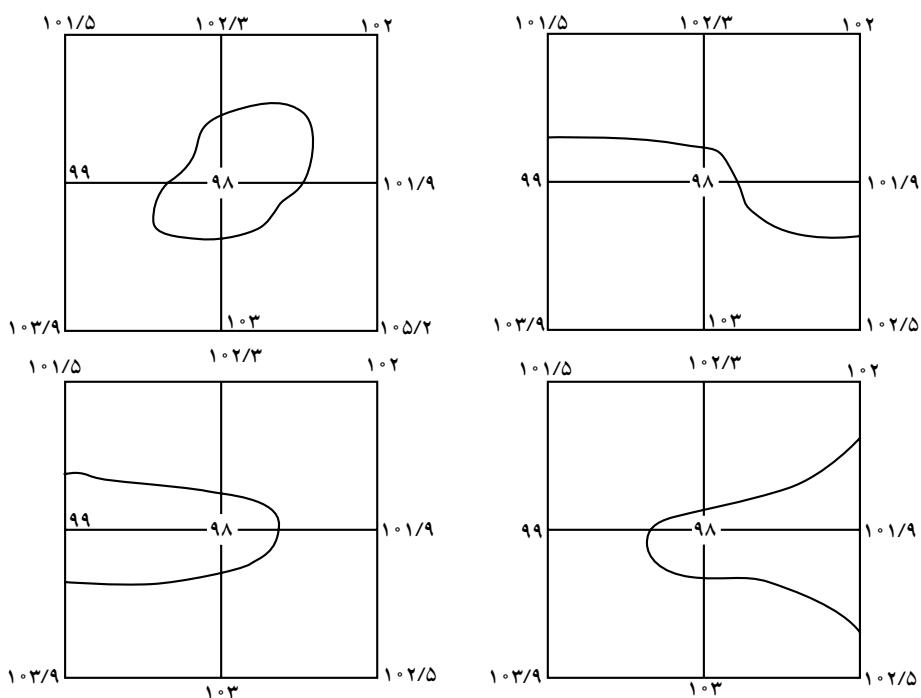
الف: ارتفاع گرد شده‌ی یک نقطه شبکه محاسبه و در ستون آخر جدول ترازیابی درج می‌گردد.

ب: شبکه را با مقیاس معینی روی کاغذ رسم کرده و ارتفاع به دست آمده برای هر نقطه را در کنار آن می‌نویسیم. به این ترتیب یک پلان رقوم دار به دست می‌آید.

ج: بر روی پلان رقوم دار فوق (با در نظر گرفتن ارتفاعات حدائق و حداکثر و تعیین فاصله‌ی خطوط تراز) کلیه‌ی منحنی‌های میزان ترسیم می‌شود (توصیه می‌شود در این مورد استاد یکی دو تا از خطوط تراز را همراه هنرجویان بر روی تابلو رسم کند سپس هنرجویان خود، کار ترسیم را ادامه دهند).

خودآزمایی

- ۱- منحنی تراز چیست و چگونه به دست می آید؟
- ۲- متساویالبعد به کدام فاصله می گویند؟
- ۳- خواص منحنی های تراز را بیان کنید.
- ۴- پلان رقوم دار چیست؟
- ۵- پلان با منحنی های تراز چگونه به دست می آید؟
- ۶- واسطه یابی به چه معنی است؟
- ۷- روش های واسطه یابی را نام بیرید.
- ۸- منحنی تراز اصلی چیست؟
- ۹- اصول کار تهیه‌ی پلان با خطوط تراز از یک منطقه به طریقه‌ی شبکه‌بندی را ذکر کنید.
- ۱۰- تفاوت روش های محاسبه‌ای و تخمین به منظور رسم منحنی های تراز چیست؟
- ۱۱- وقتی از زاویه یاب به منظور تهیه‌ی پلان با خطوط تراز استفاده می کنیم، موقعیت نقاط برداشت شده بر روی زمین و سپس بر روی کاغذ چه تفاوتی با روش تراز یابی شبکه‌بندی پیدا می کند؟
- ۱۲- منحنی تراز صدمتری بر روی کدام یک از اشکال زیر صحیح رسم شده است؟



شکل ۶-۹

۱۳- بر روی پلان رقوم دار زیر خطوط تراز $100/5$ ، 100 و $10/9$ را رسم کنید.

$101/9$	$101/5$	$102/3$	102
100	99	98	$101/9$
$99/5$	$103/9$	103	$102/5$

شکل ۹-۷

۱۴- چگونه شبکه‌ی ترازبایی بر روی زمین مشخص و نام‌گذاری می‌گردد؟

فصل دهم

تهیه‌ی برش (Section - Profile) از زمین

هنگامی که در یک امتداد معین می‌خواهیم وضعیت ارتفاعی زمین را مشخص کنیم برش تهیه می‌نماییم. بدین منظور کافی است فاصله‌ی افقی و اختلاف ارتفاع نقاط روی امتداد مشخص شده‌ی فوق را مستقیماً در روی زمین اندازه‌گیری نمود و یا به جای اندازه‌گیری مستقیم این کیت‌ها روی زمین آن‌ها از روی نقشه، با منحنی‌های تراز منطقه‌ای که امتداد فوق در آن قرار دارد تعیین کرد. بنابراین برای تهیه‌ی برش دو روش مستقیم و غیرمستقیم موجود است.

در پایان این فصل، دانشآموز باید قادر باشد :

– برش زمین را تعریف کند.

– روش‌های تهیه‌ی برش از یک امتداد روی زمین را نام برد و مراحل تهیه‌ی هر کدام را توضیح دهد.

۱-۱- تعریف برش^۱

برش را به صورت زیر تعریف می‌کنند :

برش، فصل مشترک یک صفحه‌ی قائم با زمین است که در امتداد محور معینی آن را قطع می‌کند.

منظور از تهیه‌ی برش مشخص کردن ارتفاع نقاط مختلف سطح زمین در امتداد محور معین شده‌ای می‌باشد، وقتی برش روی کاغذ رسم می‌شود در مراحل مختلف کارهای مهندسی اعم از مطالعه و ارزیابی یا اجرای طرح‌ها مورد استفاده قرار می‌گیرد.

۲-۱- انواع برش از زمین

برای تهیه‌ی برش از زمین در یک امتداد مشخص به دو گونه می‌توان عمل کرد :

۱- در اینجا تنها یک نوع برش موردنظر است که در هر امتدادی روی زمین آن را می‌توان تهیه کرد و این امتداد روی زمین می‌تواند در طول باشد یا در عرض. در صورتی که در راه‌سازی برای مشخص ساختن وضعیت ارتفاعی زمین دو امتداد عمود برهم را در نظر می‌گیرند و در هر امتداد یک نوع برش تهیه می‌کنند که یکی را می‌توان برش طولی و دیگری را برش عرضی خواند.

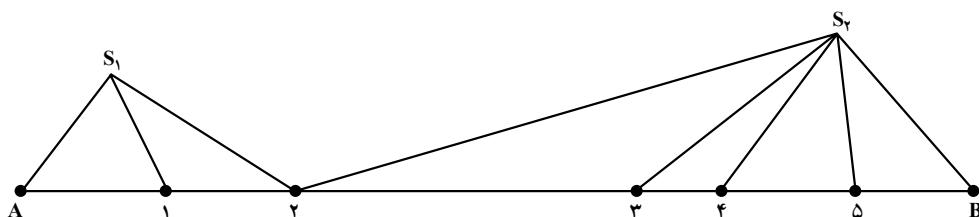
الف – روش مستقیم تهیه‌ی برش از زمین: در این روش با عملیات زمینی، اندازه‌گیری فاصله‌ی افقی و اختلاف ارتفاع نقاطی که روی امتداد موردنظر قرار دارند برش به دست می‌آید. جزئیات و مراحل کار به شرح زیر است :

امتداد موردنظر را روی زمین با میخ کوبی مشخص می‌کنیم (میخ‌ها فاصله‌ی ثابتی ندارند و تعداد آن‌ها بستگی به شبیب دارد. هر جا شبیب زمین تغییر می‌کند میخ کوبی می‌کنیم). بعد فاصله‌ی میخ‌های متواالی را دقیقاً اندازه‌گیری کرده و با ترازیابی (یا تاکئومتری) ارتفاعات نقاط را نیز پیدا می‌کنیم، سپس با معلوم بودن ارتفاعات نقاط و فواصل آن‌ها برای رسم برش روی کاغذ مشبک میلی‌متری دو محور عمود بر هم به عنوان محورهای فوائل و ارتفاعات، در نظر گرفته و هر نقطه را با این مختصات دوگانه‌اش روی دستگاه مختصات فوق پیدا می‌کنیم، سپس نقاط را به ترتیب به هم وصل می‌نماییم.

مثال: در امتداد مشخص AB روی زمین برش زمین را به دست آورید.

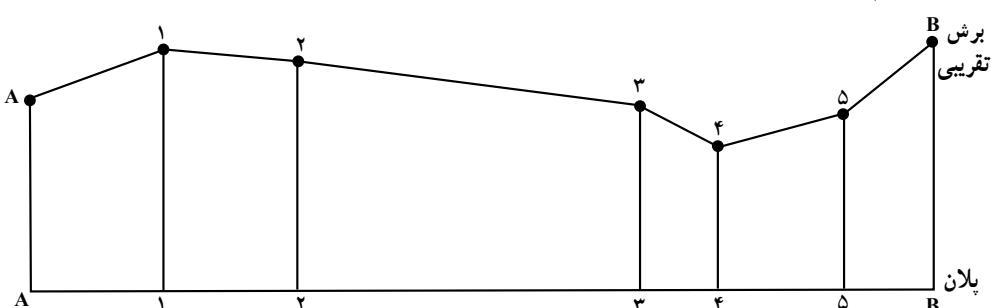
فرض کنید نقاط تغییر شبیب بر روی امتداد AB به شکل زیر مشخص و از ایستگاه‌های S₁ و

S₂ ترازیابی شده باشند.



شکل ۱۰-۱

از نظر ارتفاعی وضعیت نقاط تغییر شبیب را پس از مشاهده‌ی آنان در روی زمین به شکل زیر حدس بزنیم.

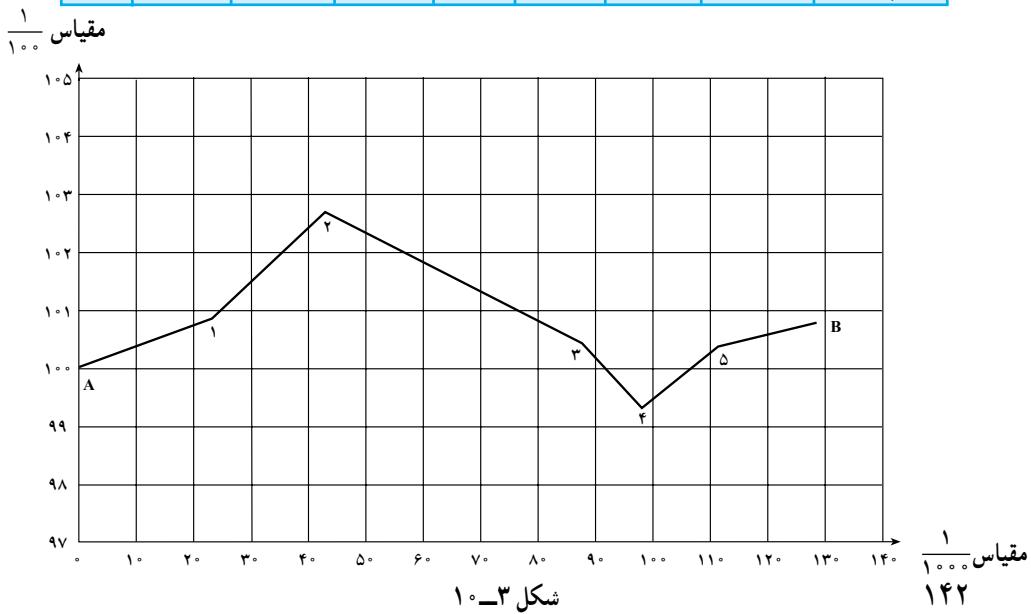


شکل ۱۰-۲

جدولی به شکل زیر تنظیم و فواصل و اعداد حاصل از ترازیابی نقاط را در آن می‌نویسیم
 (از ایستگاه S_1 نقاط A , 1 و 2 و از ایستگاه S_2 نقاط 2 , 3 , 4 , 5 و B را ترازیابی می‌نماییم، نقطه‌ی A به عنوان BM در نظر گرفته شده است).

می‌توان گفت منظور از تهیه‌ی برش نشان دادن دقیق مقطعی است که در شکل ۲-۱ در نظر گرفتیم. چنانچه برای نقاط شکل ۱-۱۰ پس از ترازبایی و اندازه‌گیری فواصل افقی جدول زیر تنظیم شده باشد که در آن ارتفاعات نقاط محاسبه گردیده و سپس با یک رقم اعشار گرد شده شکل دقیق مقطع در امتداد AB در شکل ۲-۱ نشان داده شده است.

نقطه	قرائت عقب (m.m)	قرائت وسط (m.m)	قرائت جلو (m.m)	اختلاف ارتفاع به میلی متر	فاصله	ارتفاع	ارتفاع گرد شده به متر
	.	+	.	.			
A	۳۶۲۷						
۱		۲۷۵۱		◦۸۷۶	۲۲/۵۱	۱۰۰/۰۰۰	۱۰۰/۰
۲	◦۴۸◦		◦۹۱۵	۱۸۳۶	۲۰/۰۰	۱۰۰۸۷۶	۱۰۰/۹
۳		۲۶۰۲		۲۱۲۲	۴۴/۵۲	۱۰۲۷۱۲	۱۰۲/۷
۴		۲۸۷۱		۱۲۶۹	۹/۹۸	۱۰۰۵۹۰	۱۰۰/۶
۵		۲۶۹۲		۱۱۷۹	۱۳/۲۵	۹۹۳۲۱	۰۹۹/۳
B			۲۲۷۹	◦۴۱۳	۱۸/۰۵	۱۰۰۵۰۰	۱۰۰/۵
						۱۰۰۹۱۳	۱۰۰/۹



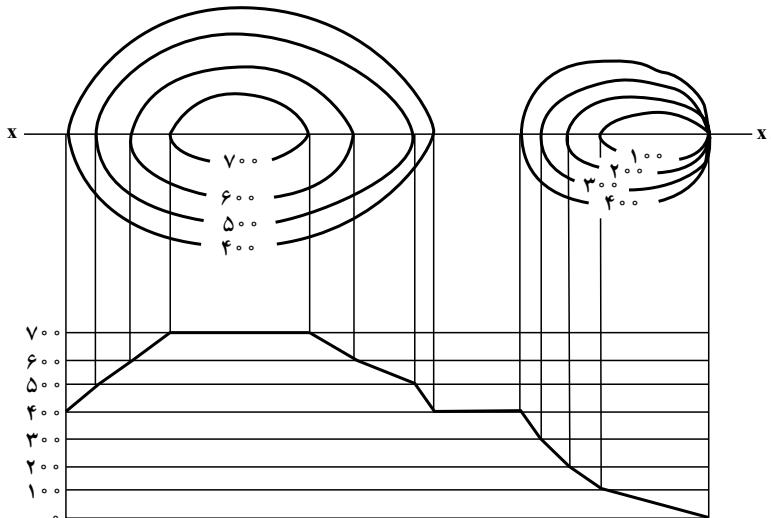
تبصره‌ی ۱: برای دقیق‌تر رسم شدن برش می‌توان بین نقاطی که شیب یک‌نواخت ولی فاصله زیاد است، نقاط اضافی در نظر گرفت (مثلاً در اینجا بین نقاط ۲ و ۳).

تبصره‌ی ۲: چنانچه تغییرات ارتفاع نسبت به فاصله کوچک باشد، معمولاً مقیاس محور ارتفاعات ده برابر مقیاس محور فواصل اختیار می‌شود (همان‌گونه که در نقشه‌برداری مسیر معمول است چون فواصل بلند و تغییرات ارتفاع نسبت به فاصله عدد کوچکی است).

ب—روش غیرمستقیم تهیه‌ی برش از زمین: با انجام عملیاتی به شرح زیر می‌توان از روی پلان با منحنی‌های تراز یک منطقه از زمین در امتداد معین برش رسم کرد.

— امتداد موردنظر را بر روی پلان رسم می‌کنیم (امتداد .xx در شکل ۱۰-۴).

— پس از مشخص کردن ارتفاع پایین‌ترین و بالاترین منحنی ترازی که امتداد موردنظر را قطع می‌کند بر روی کاغذ دو محور افقی و قائم رسم می‌کنیم، به این ترتیب که محور قائم با توجه به دو ارتفاع ذکر شده مدرج شود و محور افقی موازی امتداد .xx باشد.



شکل ۱۰-۴

— از هر نقطه که امتداد موردنظر، منحنی ترازی را قطع کرده است خطی عمود بر خط افقی هم ارتفاع آن نقطه رسم می‌کنیم.

— از تقاطع هر دو، نقطه‌ای به دست می‌آید که پس از وصل کردن این نقاط به هم برش موردنظر ترسیم می‌گردد.

فعالیت‌های عملی

فعالیت عملی ۱

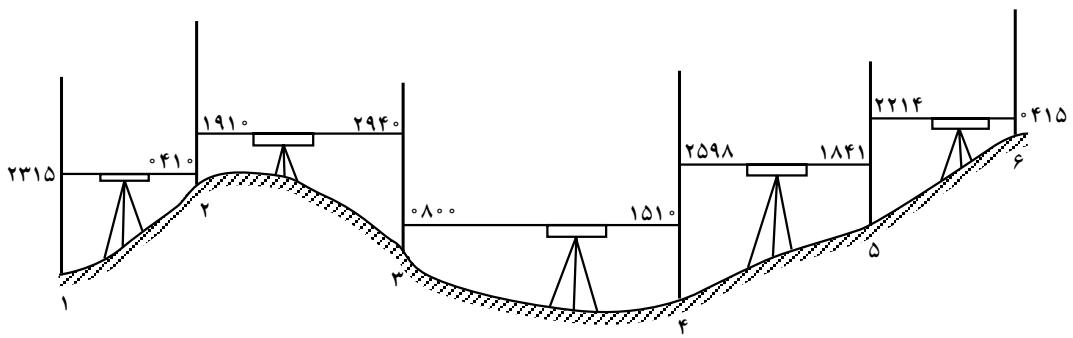
تهییه برش به طریقه مستقیم: پس از انتخاب امتدادی بر روی زمین، نقاط تغییر شیب زمین ترازیابی شده و فاصله‌ی آن‌ها را با مترکشی به دست آورید. سپس با در نظر گرفتن مقیاس مناسب برای فواصل و ارتفاعات، بر روی کاغذ میلی‌متری برش رسم گردد.

فعالیت عملی ۲

تهییه برش به طریقه غیرمستقیم: بر روی پلان با خطوط ترازی که قبل از تهییه کردید امتداد یا امتدادهای را مشخص نموده و به روش غیرمستقیم برش تهییه کنید. تبصره: اگر پلان با منحنی‌های تراز تهییه شده به وسیله‌ی هنرجویان، مناسب برای فعالیت عملی (۲) نباشد، استاد پلان با منحنی‌های تراز دیگری را جهت انجام فعالیت عملی فوق به هنرجویان ارائه نماید.

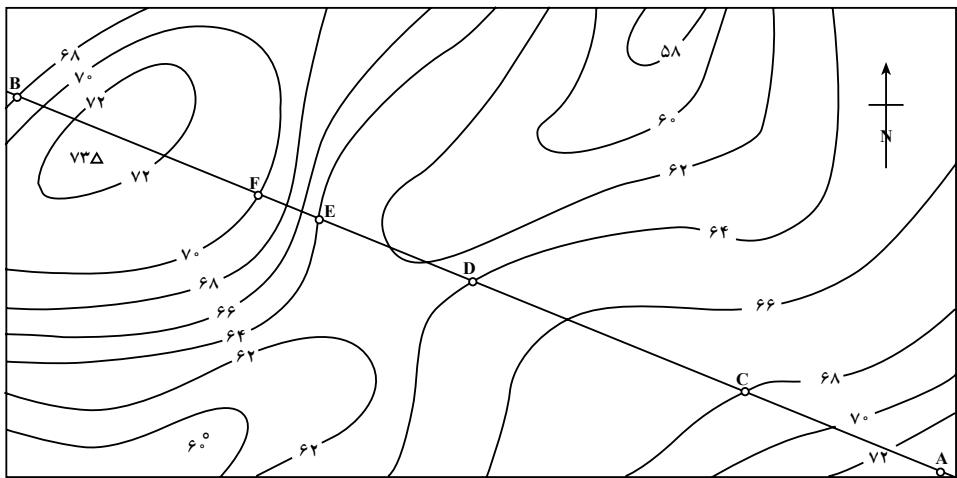
خودآزمایی

۱- اگر برای پیدا کردن برش امتداد بین دو نقطه‌ی (۱) و (۶) در شکل ۱۰-۵ در روی زمینی عمل ترازیابی به شکل زیر بین نقاط تغییر شیب زمین انجام شده و فاصله‌ی نقاط به ترتیب نقطه ۱ برابر $25/120\text{m}$ باشد جدول لازم برای رسم برش فوق که در دو ستون ارتفاعاتی نقاط و فواصل نقاط از مبدأ را نشان می‌دهد تنظیم نمایید. سپس برش فوق را با مقیاس انتخابی رسم کنید.



شکل ۱۰-۵

۲- در پلان با منحنی های تراز زیر، در طول امتداد AB یک برش رسم کنید.



شکل ۶-۱۰

فصل یازدهم

محاسبه‌ی حجم عملیات خاکی

پس از طراحی و قبل از شروع عملیات اجرایی پروژه‌های عمرانی، از جمله کارهایی که باید انجام شود محاسبه‌ی حجم عملیات خاکی است و این کار زمانی صورت می‌گیرد که تغییر وضعیت ارتفاعی در زمین منطقه‌ی موردنظر برای اجرای پروژه، به‌وسیله‌ی طراح پیش‌بینی شده باشد. این بدان سبب است که زمین منطقه‌ای که قرار است پروژه‌ی عمرانی در آن اجرا شود به ندرت کاملاً صاف و آماده‌ی شروع عملیات اجرایی است. بنابراین قبل از شروع عملیات ساختمانی باید در منطقه خاک‌ریزی یا خاکبرداری و یا در قسمت‌هایی خاکریزی و در قسمت‌های دیگر خاکبرداری انجام شود. در این خصوص دو سؤال زیر مطرح می‌گردد:

– اول آن که وضعیت مناسب ارتفاعی به‌منظور اجرای پروژه، که مقرر به‌صرفه هم باشد، کدام است؟

– دوم آن که هزینه‌ی عملیات خاکی اجرای پروژه چه مقدار برآورد می‌شود؟

به‌منظور پاسخ‌گویی به سؤالات فوق لازم است حجم عملیات خاکی محاسبه شود و این کار مستلزم دست‌یابی به ارتفاع نقاط مختلف منطقه قبل و بعد از اجراست که با عملیات نقشه‌برداری حاصل می‌شود و از آن‌جا که سطح زمین طبیعی معمولاً متغیر و نامنظم می‌باشد، لذا انجام محاسبات عملیات خاکی در این‌گونه زمین‌ها معمولاً به‌صورت تقریبی صورت گرفته و دقت نتایج حاصله بستگی کامل خواهد داشت به تعداد نقاطی که در واحد سطح، ارتفاع آنها اندازه‌گیری شده است. معمولاً حجم توده‌ی خاک با استفاده از حجم جسام هندسی منظمی که بیش‌ترین شباهت را به توده‌ی خاک موردنظر دارند محاسبه می‌گردد و در هر صورت آن‌چه در نقشه‌برداری مهم است مشخص شدن وضعیت این توده خاک است که با روش‌هایی که در این فصل گفته می‌شود، این کار امکان‌پذیر است.

۱۱- محاسبه‌ی حجم عملیات خاکی

در پایان این فصل، دانش‌آموز باید قادر باشد:

– با دردست داشتن سطح چند مقطع از زمین به‌وسیله روش‌های زیر حجم عملیات

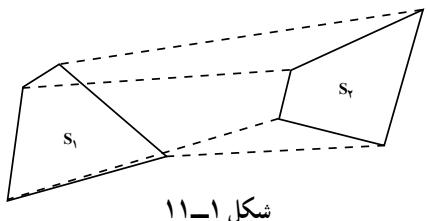
خاکی را محاسبه نماید.

– روش منشور

– فرمول سمپسون

– پلان با منحنی‌های تراز

– ارتفاع نقاط



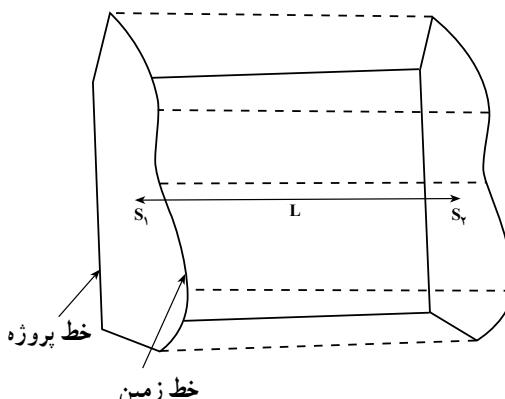
شکل ۱۱-۱

۱۱-۲- محاسبه حجم عملیات خاکی با استفاده از قاعده منشوری
متداول‌ترین جسم هندسی که بیش‌ترین شباهت را با حجم توده‌های خاک دارد منشور است و بنابر تعريف :

منشور حجمی است که از دو طرف به دو سطح موازی محدود شده و سطوح جانبی آن مسطح می‌باشند.

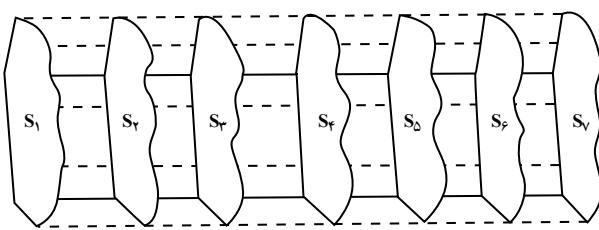
با توجه به آن که حجم منشور با معلوم بودن سطوح S_1 و S_2 قابل محاسبه است چنان‌چه برای منطقه‌ای که محاسبه‌ی حجم توده‌ای از خاک آن موردنظر است، دوبرش در ابتدا و انتهای توده‌ی خاک تهیه کرده با توجه به سطح پروژه‌ی مناسب در طرح سطح خاک‌بریزی یا خاک‌برداری در هر قسمت را مشخص می‌سازیم و چنان‌چه در ابتدا و انتهای بین خطوط زمین و پروژه سطوح S_1 و S_2 به‌دست آید با استفاده از دستور ساده‌ی زیر حجم منشور بین دو سطح مذکور به‌دست می‌آید.

$(L \cdot \frac{S_1 + S_2}{2})$ فاصله‌ی دو برش می‌باشد)



شکل ۱۱-۲

چنان‌چه تعیین دقیق‌تر حجم عملیات خاکی موردنظر باشد می‌توان بر روی طول L به فواصل مساوی نقاطی در نظر گرفته و در این نقاط برش زمین را تهیه و سطح بین خط زمین و پروژه را برای آن‌ها حساب کرد. سپس حجم بین هر دو سطح را به‌دست آورده و باهم جمع نمود.



شکل ۱۱-۳

به منظور محاسبه‌ی دقیق‌تر حجم، روابطی نیز موجود است که در اینجا به شرح مختصر آن‌ها می‌پردازم.

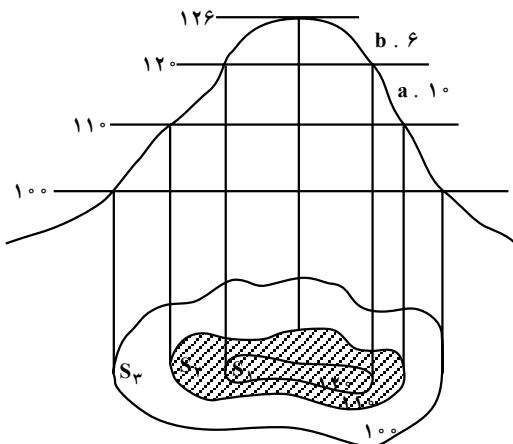
۱۱-۲-۱ فرمول سمپسون (Simpson): چنانچه تعداد فواصل مساوی انتخاب شده بر روی طول L مطابق شکل ۱۱-۳ زوج باشد که در نتیجه تعداد برش‌ها فرد خواهد شد. از رابطه‌ی زیر که به فرمول سمپسون معروف است حجم را می‌توان محاسبه نمود (d فاصله‌ای انتخاب شده بین دو برش است).

$$V = \frac{d}{3} (S_1 + 2 \cdot S_i + 4 \cdot S_p + S_n)$$

که در آن S_i . مجموع مساحت‌های برش‌های فرد غیر از S_1 و S_n . مجموع مساحت‌های برش‌های زوج می‌باشند.

۱۱-۳ محاسبه‌ی حجم با استفاده از پلان با منحنی‌های تراز
چنانچه پلان با منحنی‌های تراز منطقه‌ای که حجم عملیات آن موردنظر است در دست باشد می‌توان مطابق شکل ۱۱-۴ برای تعیین حجم عملیات خاکی سطوح S_1 ، S_2 ، S_3 و ... را به کمک یکی از روش‌های محاسبه‌ی سطح حساب کرده و سپس حجم را محاسبه نمود. به عنوان مثال در شکل ۱۱-۴ می‌توان رابطه‌ی زیر را نوشت:

$$V = \frac{1}{3} (S_1 + 4S_2 + S_3) \cdot 2S_1$$

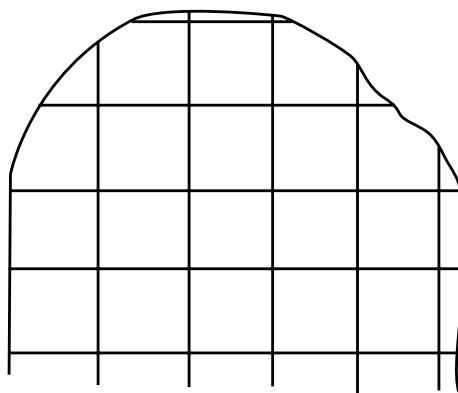


شکل ۱۱-۴

۱۱-۴ محاسبه حجم با استفاده از ارتفاع نقاط

در این روش که دقت آن بستگی به تراکم نقاطی که ارتفاع آن‌ها برداشت شده است، دارد. محل پروژه به وسیله‌ی یک سری خطوط متقاطع که تشکیل مربعتی را می‌دهند (گاهی ممکن است مستطیل نیز تشکیل داد) شبکه‌بندی می‌شود و ارتفاع سطح زمین در محل نقاط تقاطع خطوط شبکه تعیین می‌گردد. همراه با این نقاط ارتفاع بعضی نقاط دیگر نیز که مورد نیاز باشد، برداشت می‌شود و فاصله‌ی خطوط شبکه بستگی به طبیعت و شکل زمین دارد و این خطوط باید آن قدر بهم نزدیک باشند که بتوان سطح زمین بین دو خط مجاور را به عنوان یک سطح مسطح در نظر گرفت.

ارتفاع نقاط مذکور در گوشه‌های مربعات شبکه از روی نقشه توسط طراح تعیین شده و حجم عملیات خاکی برای هر مربع برابر با مساحت سطح آن مربع ضرب در متوسط عمق خاک‌برداری یا خاک‌ریزی در چهار گوشه‌ی مربع در نظر گرفته می‌شود. حجم قطعات واقع بین خارجی‌ترین خط شبکه و مرز زمین مورد نظر برابر با مساحت سطح بین این دو خط (که معمولاً معادل با یک ذوزنقه یا مثلث فرض می‌شود)، ضرب در متوسط عمق در گوشه‌های شکل خواهد بود (به شکل ۱۱-۵ توجه کنید).



شکل ۱۱-۵

فعالیت عملی

استاد، اطلاعات مربوط به تعدادی از مقاطع را که قبل آماده شده است در اختیار هنرجویان قرار می‌دهد تا آنان با روش‌های مختلف حجم عملیات خاکی را محاسبه و مقایسه نمایند.

مطالعه آزاد

دکتر سید محمود حسابی

در سال ۱۲۸۱ (هـ.ش)، در تهران زاده شدند. در هفت سالگی تحصیلات ابتدایی خود را آغاز کردند و همزمان، توسط مادر فداکار خود تحت آموزش تعلیمات مذهبی و ادبیات فارسی قرار گرفتند. استاد، قرآن کریم را حفظ و به آن اعتقادی زرف داشتند. دیوان حافظ را نیز از برداشته و به بوستان و گلستان سعدی، شاهنامه فردوسی، مثنوی مولوی، اشراف داشتند. در سن هفده سالگی لیسانس ادبیات، در سن نوزده سالگی لیسانس بیولوژی و پس از آن مدرک مهندسی راه و ساختمان را اخذ نمودند. در آن زمان با نقشه‌کشی و راهسازی، به امرار معاش خانواده کمک می‌کردند. استاد همچنان در رشته‌های پزشکی، ریاضیات و ستاره‌شناسی به تحصیلات آکادمیک پرداختند. شرکت راهسازی فرانسوی که استاد در آن مشغول به کار بودند، به پاس قدردانی از زحماتشان، ایشان را برای ادامه تحصیل به کشور فرانسه اعزام کرد و بدین ترتیب در سال ۱۹۲۴ م. به مدرسه عالی برق پاریس وارد و در سال ۱۹۲۵ م. فارغ‌التحصیل شدند. هم‌مان با تحصیل در رشته معدن، در راه‌آهن برقی فرانسه مشغول به کار گردیدند و پس از پایان تحصیل در این رشته کار خود را در معادن آهن شمال فرانسه و معادن زغال‌سنگ ایالت «سار» آغاز کردند. سپس به دلیل وجود روحیه علمی، به تحصیل و تحقیقات، در دانشگاه سورین، در رشته فیزیک پرداختند و در سال ۱۹۲۷ م. در سن بیست و پنج سالگی دانشنامه دکترای فیزیک خود را، با ارائه رساله‌ای تحت عنوان «حساسیت سلول‌های فتوالکترونیک»، با درجه عالی دریافت کردند. پروفسور حسابی به دلیل عشق به میهن و با وجود امکان ادامه تحقیق در خارج از کشور به ایران بازگشت و با ایمان و تعهد، به خدمتی خستگی ناپذیر پرداخت تا جوانان ایرانی را با علوم نوین آشنا سازد. پایه‌گذاری علوم نوین و تأسیس دارالملعمنین و دانشسرای عالی، دانشکده‌های فنی و علوم دانشگاه تهران، نگارش دهها کتاب و جزو و راه‌اندازی و پایه‌گذاری فیزیک و مهندسی نوین، ایشان را به نام پدر علم فیزیک و مهندسی نوین ایران در کشور معروف کرد. حدود هفتاد سال خدمت علمی ایشان در گسترش علوم روز و واژه‌گزینی علمی در برابر هجوم لغات خارجی و نیز پایه‌گذاری مراکز آموزشی، پژوهشی، تخصصی، علمی و ...، دو نمونه از اقدامات ارزشمند استاد در رابطه با نقشه‌برداری عبارتند از:

– اولین نقشه‌برداری فنی و تخصصی کشور (راه بندرنگه به بوشهر)

– اولین راهسازی مدرن و علمی ایران (راه تهران به شمشک)

فصل دوازدهم

پیاده کردن طرح‌های ساختمانی

در فصل اول اشاره شد که مراحل سه‌گانه‌ی طراحی، محاسبه و اجرا در پروژه‌های عمرانی نیازمند نقشه‌برداری هستند، چرا که اولاً نقشه یا پلانی که از یک منطقه از زمین تهیه می‌شود علاوه بر شناساندن زمین به جهت مرکز و متراکم بودن نقاط عوارض منطقه در آن به طراح این امکان را می‌دهد که با تسلط کافی و پس از کسب اطلاعات لازم وضعیت طرح خود را بررسی نماید و نهایتاً آن را ارائه نماید. ثانیاً به دنبال آماده شدن طرح، پلان‌های فنی و اجرایی مربوطه تهیه و پس از انجام محاسبات و کنترل و تعیین حجم عملیات و برآورد هزینه‌ی طرح‌ها، اجرا می‌شوند که قدم اول اجرا نیز انتقال پلان‌های مذکور از روی کاغذ بر سطح زمین قبل از عملیات ساختمانی است که اصطلاحاً به این مرحله پیاده کردن Out Setting می‌گویند.

بدین منظور، بر حسب نوع وسائل مورد استفاده و وضعیت منطقه‌ای که پروژه بایستی در آن اجرا گردد روش‌های مختلفی وجود دارد که در این فصل چند روش ساده مورد بررسی قرار می‌گیرند. ضمناً همان‌گونه که در تهیه نقشه دو مرحله‌ی کلی تعیین موقعیت مسطحانی و تعیین موقعیت ارتفاعی نقاط به ترتیب مطرح بود، در اینجا نیز دو مرحله‌ی زیر به ترتیب لازم الاجرا است:

- پیاده کردن پلان‌های ساختمانی از نظر مسطحانی
- پیاده کردن پلان‌های ساختمانی از نظر ارتفاعی

در پایان این فصل، دانش‌آموز باید قادر باشد:

- چند مورد استفاده از «نقشه‌برداری» در طراحی، محاسبه و اجرای پروژه‌های عمرانی را ذکر نماید.
- منظور از پیاده کردن یک طرح ساختمانی را توضیح دهد.
- مراحل کلی پیاده کردن طرح‌های ساختمانی را ذکر نماید.

- چگونگی آغاز بکار پیاده کردن طرح‌های ساختمانی را توضیح دهد و عوامل مؤثر در این خصوص را نام ببرد.
- اصطلاحات زیر را تعریف کند.
 - سایت پلان - خط‌بر
 - عملیاتی که پس از گنجینه محل بی ساختمان به منظور حفظ موقعیت دقیق محل بی انجام می‌شود را توضیح دهد.
 - مورد استفاده «حاملهای چوبی» در پیاده کردن محل بی یک ساختمان را ذکر نماید.
 - منظور از پیاده کردن «کف» در طرح‌های ساختمانی را ذکر نماید.
 - تفاوت روش‌های «افست» و «شعاعی» در پیاده کردن طرح‌های ساختمانی را ذکر نماید.
 - خاصیت پیاده کردن امتداد و زاویه به روش «کوبل» با تسودیلت را ذکر نماید.
 - مسائل ساده مربوط به پیاده کردن «قوس دایره‌ای» را حل نماید.
 - روش کنترل ارتفاعات طبقات در پله‌ها در یک ساختمان به کمک ترازیاب را توضیح دهد.
 - وسایلی که به کمک آن می‌توان یک امتداد را پیاده نمود نام برد و چگونگی عمل را توضیح دهد.
 - چند مورد استفاده از نقشه‌برداری در مراحل اجرای ساختمان‌های فلزی و ساختمان‌های با قطعات پیش‌ساخته را ذکر نماید.

۱۲- مقدمه

پلان‌های اجرایی که باید قبل از شروع عملیات ساختمانی بر روی زمین پیاده شوند همیشه پلان‌های ساده‌ای نیستند. یکی از این نمونه‌ها را در شکل ۱۲-۱ می‌بینید. گاهی در پلان‌ها پیچیدگی‌های بسیاری هست که پیاده کردن آن‌ها مستلزم توجه دقیق به روش‌های کار در نقشه‌برداری و مهارت در استفاده از وسایل و دستگاه‌های است. تا حد ممکن مطالب لازم در این فصل مطرح می‌شود. لیکن گاه نیازمند اطلاعات بیشتری هستید که آن‌ها را در دوره‌های تکمیلی فراخواهید گرفت.



شکل ۱۲-۱

۱۲-۲ - اصول کلی پیاده کردن پلان‌های ساختمانی

طراحی و ایجاد شبکه‌ی نقاط کنترل اصلی و فرعی (مسطحاتی و ارتفاعی) در سیستم مختصات کشوری از امور بنیادی بهمنظور تهیه و پیاده کردن دقیق، سریع و مطمئن نقشه‌هاست که در اغلب کشورها به اجرا درآمده و در ایران نیز در حال اجرا می‌باشد.

۱- شبکه‌ی نقاط کنترل نقشه‌برداری (Survey network) شامل تعدادی نقطه است که موقعیت آن‌ها در یک سیستم مختصات واحد قبلاً محاسبه شده و این نقاط در زمین بر روی قالب‌های بتنی ثبت شده‌اند و به عنوان راهنمای منظور یافتن جای عوارض یا ثبت مکان عوارض برای آینده به کار گرفته می‌شوند. چون این علامت‌ها بر روی زمین قابل مشاهده هستند و موقعیت آن‌ها دقیقاً ثبت شده است می‌توان موقعیت کلیه عوارض را اعم از مصنوعی یا طبیعی، با اندازه‌گیری دقیق طول، زاویه و اختلاف ارتفاع از این نقاط کنترل محاسبه و ثبت کرد.

شبکه‌ی نقاط کنترل در تمام کره‌ی زمین، شبکه‌ی نقشه‌برداری رُؤذی جهانی (Universal geodetic survey network) نام دارد که در آن مختصات هر نقطه به صورت ریاضی با مختصات سایر نقاط واقع بر سطح کره زمین مرتبط است. از این شبکه که بگزیریم شبکه‌ی نقاط کنترل کشوری در ارتباط با شبکه‌ی فوق در قطعات مختلف کره‌ی زمین ایجاد شده است و در اکثر کشورهای دنیا به همین ترتیب شبکه‌های فرعی برای هر استان یا شهر در ارتباط با شبکه‌ی فوق مشخص گردیده است.

در کشورهایی که این شبکه‌ها آن است که نقاط کنترل در نظر گرفته شده مختص بک محل و موقعیت عوارض یک شبکه‌ی نقشه‌برداری محلی ایجاد می‌کنند. عیب این شبکه‌ها آن است که نقاط کنترل در نظر گرفته شده مختص بک محل و موقعیت هستند که گاهی جایه‌جا می‌شوند و یا از بین مرند و پس از استفاده در یک پروژه، احتمالاً نمی‌توان از آن‌ها در پروژه‌های بعدی که نیاز به نقشه‌برداری در همان منطقه دارند استفاده مجدد نمود، در چنین مواردی مجدداً باید نقاط کنترل را در نظر گرفت که همین امر موجب تفاوت‌هایی در نقشه‌های تهیه شده می‌شود. از طرف دیگر موقعیت عوارض در مناطق مختلف (که شبکه‌ی نقاط کنترل متفاوت دارند) با یکدیگر قابل مقایسه نیستند و این خود باعث بروز مشکلاتی در طراحی و اجرای پروژه‌های کلان می‌شود.

در صورت عدم وجود شبکه‌ی نقاط کنترل کشوری موقع تهیه‌ی نقشه، یک شبکه‌ی نقشه برداری محلی ایجاد می‌شود که در صورت موجود بودن نقاط آن، موقع پیاده کردن نقشه نیز قابل استفاده است. برای تعیین محل ساختمان‌ها از نظر مسطحاتی با حداقل یک امتداد مبنا در منطقه کار شروع می‌شود. اگر در موقع تهیه‌ی نقشه علایم و نشانه‌هایی در زمین نصب و موقعیت این علایم و نشانه‌ها بر روی پلان هم مشخص شده باشد از آن‌ها استفاده می‌شود، در غیر این صورت با توجه به عوارض اطراف منطقه‌ی موردنظر، ابتدا یک امتداد به عنوان امتداد مبنا درنظر می‌گیریم (مثلاً برای ساختمان‌های مسکونی این امتداد مبنا می‌تواند مرز ساختمان یا لبه‌ی جاده‌ای که در نزدیکی ساختمان واقع است باشد؛ و یا برای یک بنای صنعتی ممکن است این امتداد را امتداد حصار یا نرده‌ی بیرونی درنظر بگیریم). بعد از مشخص کردن امتداد فوق بررسی روش برداشت که برای تهیه‌ی پلان به کار رفته در انتخاب روش پیاده کردن بسیار مفید است چرا که انتخاب همان روش با تغییر ترتیب مراحل کار مناسب‌تر می‌باشد، سپس اندازه‌ی طول‌ها و زوایا و ارتفاعاتی را که برای پیاده کردن قسمت‌های مختلف ساختمان لازم داریم تعیین کرده، طول‌ها را با توجه به مقیاس تبدیل به طول‌های زمینی می‌نماییم.

در قطعه زمین‌های کوچک هنگامی که دقت زیاد مورد نظر نیست با وسایل ساده‌ی نقشه‌برداری نیز می‌توان عملیات پیاده کردن نقشه را انجام داد، اما زمانی که منطقه‌ی مورد عمل بزرگ است و یا

دقت زیاد لازم است استفاده از دستگاه‌های زاویه‌یاب و ترازیاب دقیق اجتناب‌ناپذیر است.

ذکر این نکته نیز ضروری است که کلیه‌ی اعمال پیاده کردن باید مرحله به مرحله کنترل شود

زیرا رفع اشتباهاتی که بعد از شروع ساختمان متوجه آنها می‌شویم بسیار گران تمام می‌شود.

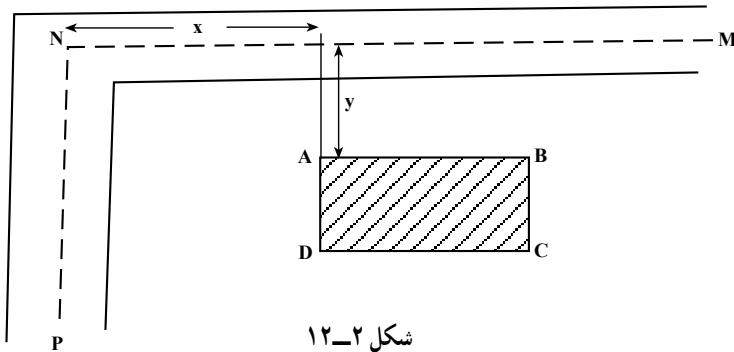
۱۲- روش‌های اجرایی پیاده کردن پلان‌های ساختمانی

براساس روش تهیه‌ی پلان و نوع وسایلی که مورد استفاده قرار می‌گیرد همچنین وضعیت و وسعت منطقه و دقت کار، روش پیاده کردن پلان را انتخاب می‌کنند که هر کدام با دیگری متفاوت است. روش کار برای یک ساختمان کوچک بسیار ساده است و هرچه پرروزه وسیع‌تر و دقیق‌تر می‌شود عملیات پیاده کردن نیز مفصل‌تر می‌گردد. در اینجا از نظر هماهنگی با مطالبی که قبلاً در این کتاب گفته شد، با ذکر چند مثال ساده، روش‌های اُفست و شعاعی را مورد بررسی قرار می‌دهیم. ضمناً توجه داشته باشید که در شرح این روش‌ها به ترتیب دو مرحله‌ی کلی پیاده کردن پلان‌ها که در مقدمه‌ی این فصل به آن‌ها اشاره شد (پیاده کردن پلان‌ها از نظر مسطحاتی و پیاده کردن ارتفاعات) درنظر گرفته شده است:

۱۲-۳-۱- پیاده کردن پلان‌های ساختمانی از نظر مسطحاتی: موقعیت ساختمان‌ها از نظر مسطحاتی در نوعی از نقشه‌های اجرایی که به آن سایت‌پلان (Site Plan) گفته می‌شود مشخص می‌گردد. این نوع پلان در واقع تصویر افقی ساختمان‌ها و فضاهای عمومی اطراف ساختمان‌ها را نشان می‌دهد.^۱ در موقع اجرای یک پروژه ساختمانی موقعیت ضلع یا اضلاعی از ساختمان که مجاور فضاهای عمومی (که بیشتر خیابان است) قرار می‌گیرد، به وسیله‌ی خطی که به آن اصطلاحاً «خط Building Line» گفته می‌شود و توسط شهرداری با توجه به نقشه‌های شهرسازی تعیین می‌شود، مشخص می‌گردد و عوامل اجرایی موظف به پیاده کردن صحیح آن می‌باشند.

«خطبَر» در طرح‌های ساده موادی با محور خیابان مجاور ساختمان است و در مواردی نیز که موادی محور خیابان نباشد وضعیت آن نسبت به محور خیابان یا امتدادهای مشخص دیگر تعیین می‌گردد که در موقع پیاده کردن مورد استفاده قرار می‌گیرد. ضمن ارائه‌ی چند مثال مراحل پیاده کردن پلان‌های ساختمانی از نظر مسطحاتی توضیح داده می‌شود.

مثال ۱: در شکل زیر قرار است ساختمان ABCD در حاشیه‌ی خیابان‌های موجود که محور آن‌ها با MN و NP نشان داده شده ساخته شود. مراحل کار به شرح زیر است :



شکل ۱۲-۲

الف : نقطه‌ی N ، محل برخورد محورهای دو خیابان مجاور را به عنوان مبدأ مختصات در نظر گرفته و فاصله‌های X و Y را از روی نقشه اندازه‌گیری می‌کنیم.

ب : نقطه‌ی A گوشی ساختمان را به کمک طول‌های X و Y که بر روی زمین پیاده می‌شوند مشخص کرده می‌خیم کوییم (از وسائل ساده یا مسافت‌سنج الکترونیکی استفاده می‌کنیم).

ج : ابعاد ساختمان را از روی پلان اندازه‌گیری کرده به کمک آن‌ها ابتدا ضلع AB و سپس با

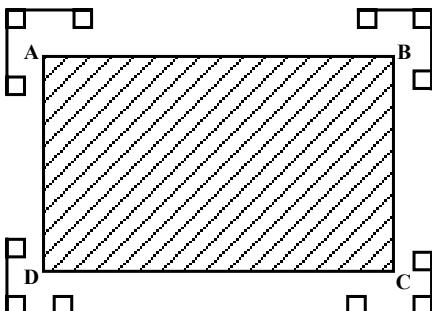
۱- نمونه‌های مختلف این نوع پلان‌ها در فصل اول کتاب دیده‌اید.

جدا کردن زوایای قائم در A و B نقاط D و C را علامت زده و میخکوبی می‌کنیم.

د: به منظور کنترل و اطمینان از صحت کار، قطرهای AC و BD را روی زمین اندازه گرفته و با اندازه‌ی آن‌ها در روی پلان مقایسه می‌کنیم.

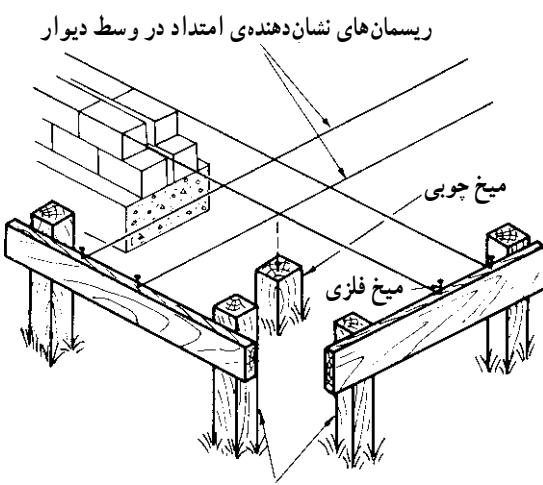
تبصره‌ی ۱: از آن جا که ابعاد ساختمان از «سایت‌پلان» بدست می‌آید بنابر آن چه گفته شد این ابعاد افقی می‌باشند و موقع پیاده کردن نیز حتماً باید آن‌ها را افقی پیاده کرد.

تبصره‌ی ۲: چون میخ‌های A، B، C و D هنگام خاک برداری و بی‌کنی ازین خواهد رفت از این رو بهتر است از حامل‌های چوبی که به فاصله‌ی مناسبی از محل خاک برداری در زمین نصب می‌شوند استفاده کنیم. معمولاً حامل‌هایی که برای این منظور به کار می‌روند عبارتند از قطعاتی از چوب که به ابعاد $15 \times 2/5$ سانتی‌متر و طول‌های متفاوت بریده شده و به پایه‌های چوبی به ابعاد 5×5 سانتی‌متر که به فاصله‌ی نهایی از محل بی‌کنی در زمین تثبیت شده‌اند اتصال پیدا می‌کنند.



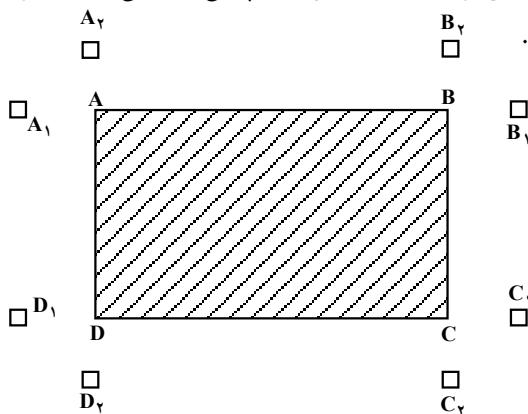
شکل ۱۲-۳

پس از نصب حامل‌های چوبی، خطوط کناره‌ی ساختمان را به وسیله‌ی ریسمان‌هایی که محل تلاقی آن‌ها دقیقاً در بالای میخ‌های A، B، C و D قرار خواهند گرفت مشخص می‌سازند (به وسیله‌ی شاقول می‌توان این کار را انجام داد) و سر ریسمان‌ها را به وسیله‌ی میخ‌های فلزی روی حامل‌های چوبی می‌بندند.



شکل ۱۲-۴

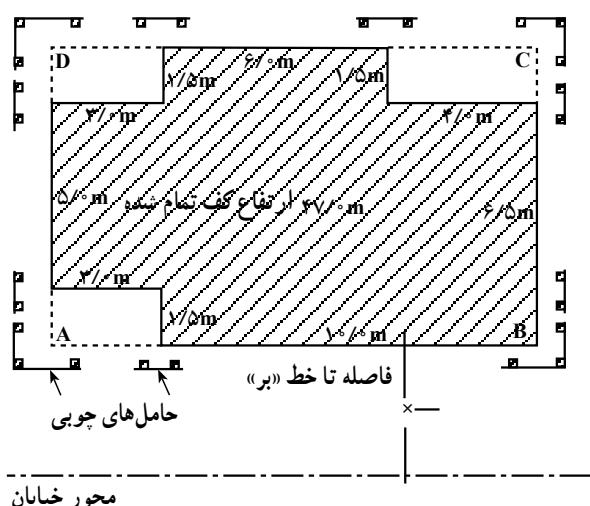
رسیمان‌هایی که بدین ترتیب روی حامل‌های چوبی بسته می‌شوند، معرف محل دیوارها و بی‌ها و امثال آن خواهند بود.



شکل ۱۲-۵

تبصره‌ی ۳: در مواردی که حامل‌های چوبی در دسترس نباشند، بهجای آن‌ها می‌توان در امتداد خطوط کاری ساختمان از میخ‌های بلند که در زمین کوبیده می‌شوند استفاده نمود. همچنین برای ابعاد بزرگ و هنگامی که از دستگاه زاویه‌یاب می‌خواهیم برای مشخص کردن محل بی کنی استفاده کنیم، بتنهایی که میخ‌های کوچک فلزی در بالای آن‌ها کار گذارده شده در نقاطی نظیر A₁ و A₂ نصب می‌گردد.

مثال ۲: چنانچه محدوده‌ی ساختمان در «سایت‌پلان» به شکل مستطیل نباشد به منظور تسهیل عملیات بهتر است آن را در یک مستطیل محاط نموده و پس از پیاده کردن مستطیل گوشه‌های ساختمان را با توجه به اندازه‌هایی که از پلان مذکور به دست می‌آید مشخص سازیم.

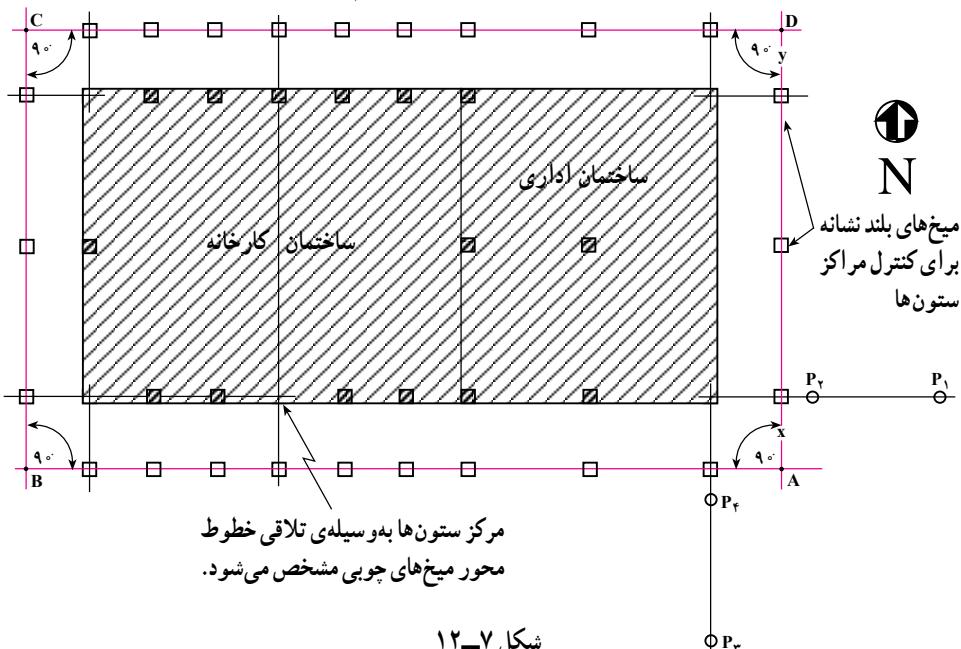


شکل ۱۲-۶

مثال ۳ : شکل (۱۲-۷) کارخانه‌ی بزرگی را نشان می‌دهد که در ساخت آن می‌خواهند از قطعات پیش‌ساخته استفاده نمایند و از ستون‌های آن که از بتن مسلح است، برای حمل خریای مشبک استفاده خواهد شد. ضرورت کار ایجاد می‌کند که ستون‌های مزبور دقیقاً روی خطوطی مستقیم قرار گرفته و به فواصل کاملاً برابر نصب شوند.

برای پیاده کردن بخش‌های مختلف کارخانه به ترتیب زیر عمل خواهد شد.

الف : خطی مانند AB به فاصله‌ی مناسبی مثلاً X متر از امتداد مرکز ستون‌های جنوبی ساختمان روی پلان رسم می‌کنیم و پس از تعیین مختصات نقاط A و B از روی پلان آن‌ها را به کمک ایستگاه‌های پیمایشی که قبلاً در اطراف روی زمین مشخص شده‌اند پیاده می‌کنیم، بعداً فاصله‌ی میان نقاط را برای کنترل (مقایسه با اندازه روی پلان) اندازه می‌گیریم.



شکل ۱۲-۷

ب : زاویه‌یاب را در نقطه‌ی A مستقر می‌نماییم و زاویه‌ی 90° . BAD را روی زمین با روش کوپل پیاده می‌کنیم و روی امتداد AD نقطه‌ی D را با توجه به فاصله‌ی مناسب خط DC از امتداد مرکز ستون‌های شمالی ساختمان (مثلاً y متر) روی زمین علامت‌گذاری می‌کنیم.

ج : این بار زاویه‌یاب را در نقطه‌ی D مستقر و نظیر حالت قبل زاویه‌ی 90° . ADC را پیاده می‌کنیم و نقطه‌ی C را طوری روی خط DC علامت‌گذاری می‌کنیم که AB و CD برابر باشند (شرط صحت کار آن است که زاویه‌ی DCB برابر 90° و CB = AD باشند).

د : زاویه یاب را در نقطه‌ی C مستقر کرده و با نشانه روی به دو منطقه‌ی D و B قائم بودن DCB را کنترل می‌کنیم و همچنین فاصله‌ی C تا B را اندازه‌گرفته و با طول AD مقایسه می‌نماییم تا مطمئن شویم که ABCD مستطیل است.

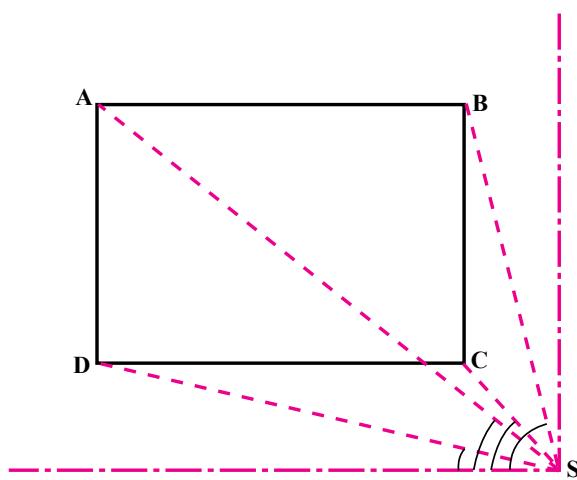
ه : مراکز ستون‌ها را با توجه به فاصله‌ی آن‌ها از یکدیگر، با دقت روی اضلاع مستطیل مزبور پیاده می‌کنیم و محل آن‌ها را به وسیله‌ی میل‌گرد هایی که در داخل بنن کار گذاشته شده‌اند مشخص می‌نماییم تا مراکز ستون‌های موقتی پیدا شوند.

و : اگر مراکز ستون‌های موقتی را به وسیله‌ی ریسمان بهم متصل سازیم، محل تلاقی ریسمان‌ها موقعیت مراکز ستون‌های واقعی را مشخص خواهد ساخت.

این عمل را با استقرار زاویه یاب روی مراکز ستون‌های موقتی و نشانه روی به مراکز ستون‌های موقتی مقابل نیز می‌توان انجام داد.

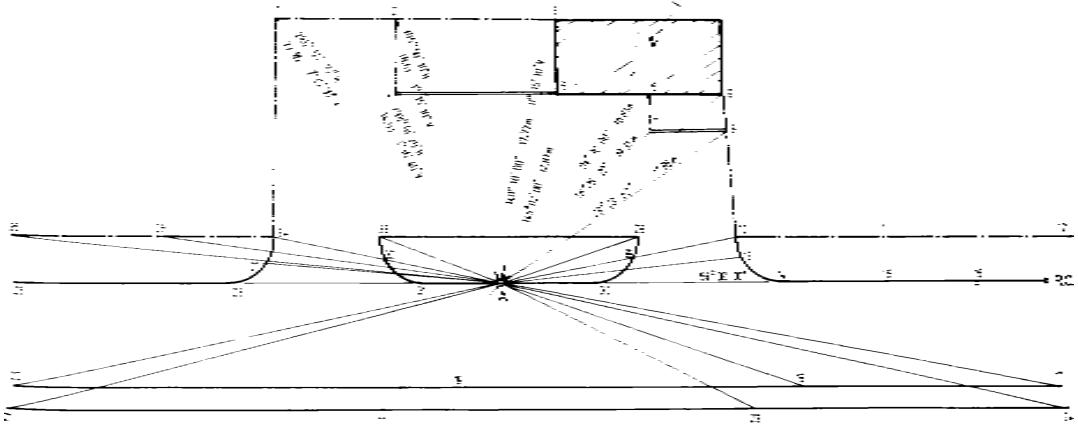
تذکر : به منظور پیاده کردن دقیق زاویه‌ی 90° توصیه می‌شود اینکار به روش کوبن انجام شود.

مثال ۴ : می‌توان نقاطی را که باید میخ‌کوبی شوند با روش ساعاعی هم مشخص کرد. در این روش هر نقطه به کمک یک زاویه (که زاویه‌ی امتدادی است که نقطه بر روی آن قرار دارد با خط مبدأ) و یک طول (که فاصله آن نقطه تا ایستگاه است) روی زمین به دست می‌آید.



شکل ۱۲-۸

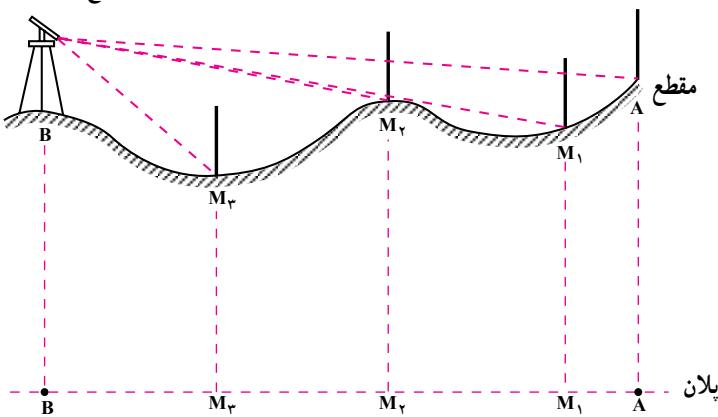
چنانچه امتداد نقاطی که باید پیاده شوند زیاد باشد این نقاط روی پلان اسم گذاری شده و برای هر نقطه زاویه و فاصله بر روی نسخه‌ای از پلان نوشته شده و موقع پیاده کردن به ترتیب مورد استفاده قرار می‌گیرند (شکل ۱۲-۹).



شکل ۹-۱۲

نکات مهم در خصوصیات پیاده کردن پلان های ساختمانی از نظر مسطحاتی در مناطق وسیع:
الف : از آنجا که در مناطق وسیع به منظور پیاده کردن پلان ها ناگزیر باید از زاویه یا ب استفاده کرد باید توجه داشت که دستگاه مورد استفاده قبل از نظر تنظیم بودن و نداشتن خطاهای ایستگاهی کنترل شده باشد. در عمل نیز باید روش هایی را به کار برد که پیاده کردن امتدادها و زوایا با دقت انجام شود. در اینجا دو روش معمول توضیح داده می شود :

پیاده کردن یک امتداد به کمک دستگاه زاویه‌یاب: فرض کنید امتداد AB را که دو نقطه‌ی آن مشخص است می‌خواهیم بر روی زمین پیاده کنیم. بر روی یکی از نقاط (مثلاً B) ایستگاه گذاری کرده و به نقطه‌ی دیگر (A) نشانه می‌رویم. پس از بستن دستگاه تئودولیت روی امتداد، نقاط M_1 , M_2 , M_3 و ... بین A و B مشخص می‌گردند که آن‌ها را، علامت گذاری یا میخ کوبی می‌کنیم. اگر در محلی هستیم که دارای پستی و بلندی‌هایی با تغییر ارتفاعات زیاد است نقاط در هر دو وضعیت دوربین (در حالت مستقیم و معکوس دوربین) تعیین و میانگین آن‌ها مشخص می‌گردد تا خطاهای احتمالی که پیش می‌آید رفع شود.



شکل ۱۲-۱۰

اگر لازم باشد AB ، از طرف B ادامه پیدا کند پس از نشانه روی به نقطه‌ی A از نقطه‌ی B ، پیچ حرکت افقی را بسته و دوربین را بر می‌گردانیم (بدون این که پیچ حرکت افقی را باز کنیم) و نقطه‌ی M و هر چند نقطه‌ی دیگر را که لازم هستند در امتداد AB مشخص می‌سازیم (برای دقت بیشتر مخصوصاً برای مسافت‌های دور این عمل نیز، در دو حالت دوربین انجام می‌شود).

M₁

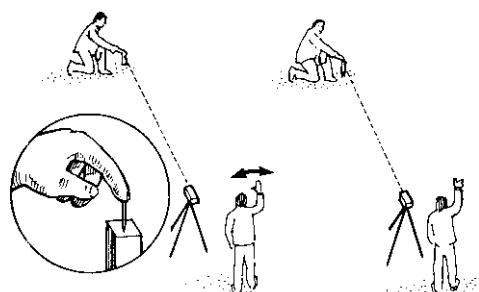
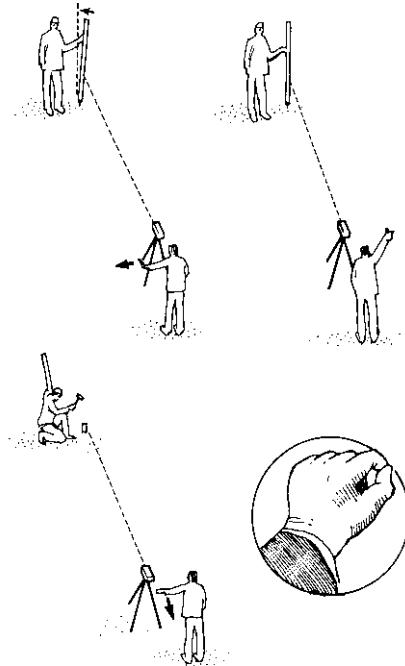
M₂

M₃

B

A

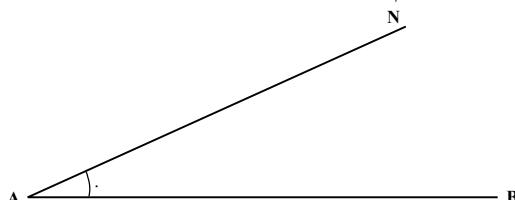
شکل ۱۲-۱۱



شکل ۱۲-۱۲

به منظور پیاده شدن هرچه دقیق‌تر امتداد با تoudولیت، پس از استفاده از رالون به ترتیبی که گفته شد نقاط مختلف امتداد باید میخ کوبی (Pegtag) شوند. به این منظور پس از اطمینان از صحت پیاده شدن امتداد، ابتدا میخ کوبی با میخ‌های چوبی انجام می‌شود و در مرحله‌ی بعد میخ‌های ریز فلزی بر روی میخ‌های چوبی کوبیده می‌شود. مراحل انجام این کار در شکل‌های رو به رو نشان داده شده است.

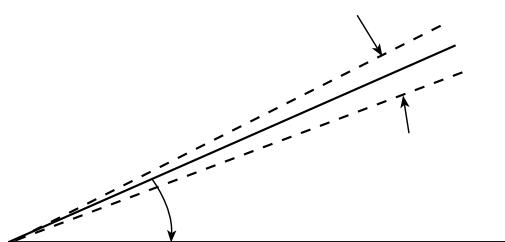
پیاده کردن یک زاویه به کمک دستگاه زاویه‌یاب: اگر روی امتداد AB در نقطه‌ی A بخواهیم زاویه‌ی معلومی (متلاً) را جدا نکیم، پس از ایستگاه گذاری بر روی A قرائت زاویه‌ی افقی روی امتداد AB را یادداشت کرده (یا بر روی این امتداد صفر – صفر می‌کنیم) و دوربین را به طرف نقطه‌ی N به اندازه‌ی زاویه می‌چرخانیم.



شکل ۱۲-۱۳

با توجه به این که دوربین را در خلاف جهت از دیاد درجات لمب چرخانده‌ایم به اندازه‌ی مقدار از مقدار قرائت زاویه‌ی افقی در نقطه‌ی B کم می‌کنیم روی امتداد AN قرار می‌گیریم و با میخ‌کوبی آن را مشخص می‌سازیم.

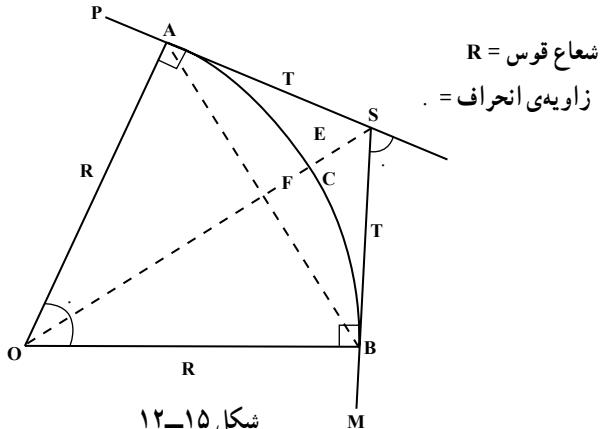
تبصره: در اینجا هم برای دقت بیشتر زاویه را با دو حالت دوربین پیاده می‌کند و میانگین می‌گیرند.



شکل ۱۲-۱۴

ب: در طراحی خیابان‌ها قوس روز به روز کاربرد بیشتری پیدا می‌کند و در محوطه‌سازی معمولاً قوس‌هایی که استفاده می‌شوند قوس‌های ساده‌ی دایره‌ای هستند و از آنجا که بحث مفصل پیاده کردن قوس‌ها در دوره‌های تحصیلی بالاتر مطرح می‌شود در اینجا به طور مختصر به توضیح درباره‌ی قوس ساده‌ی دایره‌ای می‌پردازیم.

پیاده کردن قوس دایره‌ای ساده **Simple Circular curve**: برای پیاده کردن قوس‌های ساده‌ی دایره‌ای محل تقاطع دو خیابان یا گوشة میادین که در پلان‌ها آمده‌اند، به روش ساده‌ی زیر می‌توان عمل کرد.



شکل ۱۵-۱۲

اگر PS و SM دو امتداد مستقیمی باشند که قوس بر آنها مماس شده است، به زاویه‌ی بین آنها که آن را با α نشان داده‌ایم زاویه‌ی انحراف می‌گویند و اگر شعاع قوس R باشد طول مماس‌های AS و SB از رابطه‌ی زیر پیدا می‌شود:

T . Rtg $\frac{1}{\gamma}$

بنابراین پس از محاسبه‌ی T ، از محل تقاطع دو امتداد مستقیم (S) دو طول مساوی T را در دو طرف جدا می‌کنیم. نقاط ابتدا (A) و انتهای (B) قوس به دست می‌آیند.

اگر عمود منصف AB را رسم کرده روی آن به اندازه‌ی $\frac{1}{2} \cdot R(1 - \cos C)$ جدا کنیم نقطه‌ی C وسط قوس نیز پیدا می‌شود که معمولاً این سه نقطه‌ی قوس (A و B و C) را روی زمین مشخص می‌سازند.

مثال: در محل تقاطع دو خیابان فرعی یک منطقه‌ی مسکونی که نقشه‌ی آن در حال پیاده شدن است، می‌خواهیم از قوسی به شعاع ۲۵ متر و زاویه‌ی مرکزی 9° درجه استفاده کنیم. چگونه می‌توان نقاط ابتدا و انتهای و میانه‌ی قوس مزبور را بر روی زمین پیدا کرد؟

حل: داریم

$$T. \text{Rtg} \frac{\pi}{4}. 25 \times \text{tg} \frac{90^\circ}{4}. 25 \times \text{tg} 45^\circ. 25 \times 1. 25 \text{ متر}$$

$$F = R(1 \cdot \cos\frac{\pi}{2}) \cdot 25(1 \cdot \cos 45^\circ) \cdot 25(1 \cdot \frac{\sqrt{2}}{2}) \cdot 7/5 \text{ متر}$$

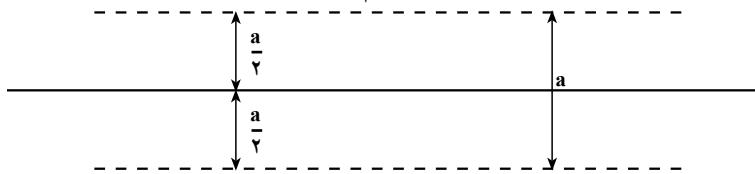
به این ترتیب از محل تقاطع دو محور خیابان‌ها، هر طرف به اندازه‌ی ۲۵ متر جدا می‌کنیم.
نقاط ابتدا و انتهای کمان پیدا می‌شود (A و B) و اگر روی عمود منصف (AB) به اندازه‌ی $\frac{7}{5}$ متر
۱۶۳

جدا کنیم نقطه‌ی وسط قوس مشخص می‌شود.

ج : به منظور پیاده کردن یک خیابان معمولاً ابتدا محور آن روی زمین مشخص شده سپس عرض آن را میخ‌کوبی می‌کنند.

پیاده کردن عرض یک خیابان: اگر بخواهیم عرض یک خیابان برابر a باشد پس از پیاده کردن

محور آن در هر طرف عمود اخراج کرده به اندازه‌ی $\frac{a}{2}$ از هر طرف مطابق شکل زیر جدا می‌کنیم.



شکل ۱۲-۱۶

۱۲-۳-۲ - پیاده کردن پلان‌های ساختمانی از نظر ارتفاعی: کنترل ارتفاع عوارض اطراف ساختمان مانند خیابان، پیاده‌رو و غیره و همچنین سطح کف، پله‌ها، سقف و شیب مجاری آب، فاضلاب و ... از ضروریاتی است که در اجرای پروژه‌های ساختمانی مطرح می‌گردد.

به‌طور کلی ارتفاع بخش‌های فوق به وسیله‌ی مهندسان طراح روی پلان‌های اجرایی قید می‌شود و نحوه‌ی انتقال کنترل ارتفاعی آن‌ها با عملیات ترازیابی انجام می‌شود.

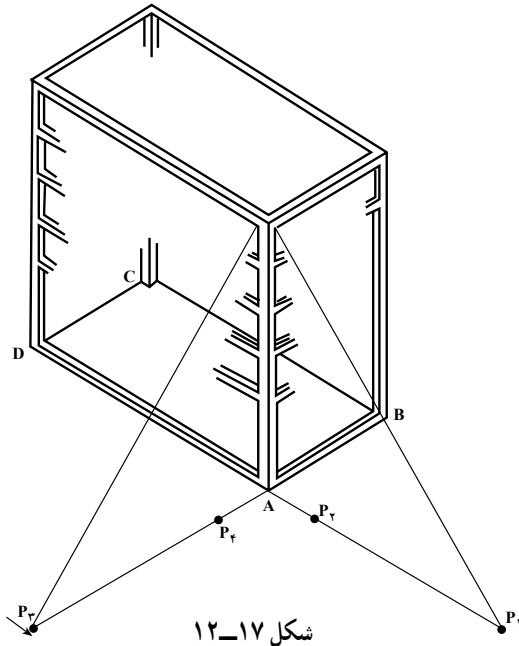
این ارتفاعات با توجه به یک سطح مبنای ارتفاعی (BM) که در منطقه درنظر گرفته می‌شود، تعیین می‌گردند.

نکته‌ی مهم در این خصوص آن است که تعیین ارتفاعات به وسیله‌ی طراح براساس ارتفاع سطح مشخصی انجام می‌شود که این ارتفاع نظیر «خطبر» به وسیله‌ی شهرداری و هماهنگ با ارتفاعات دیگر مناطق و ساختمان‌های اطراف مشخص می‌گردد و در اینجا نیز عوامل اجرایی موظف به پیاده کردن صحیح ارتفاعات هستند.

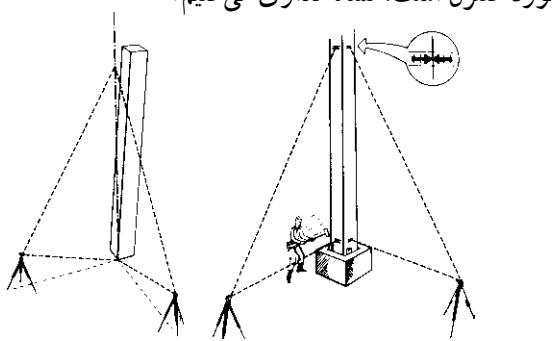
در اینجا نیز ضمن ارائه‌ی چند مثال مراحل پیاده کردن و کنترل ارتفاعات در پروژه‌های ساختمانی توضیح داده می‌شود.

مثال ۱: فرض کنید قسمت امور اداری کارخانه‌ای را که در شکل ۱۲-۱۷ مشخص شده است بخواهند در پنج طبقه بسازند، در این صورت قائم بودن ستون‌ها اهمیت خاصی پیدا می‌کند و کنترل راستای آن‌ها ضروری است ضمناً ارتفاع کلیه بخش‌های ساختمان نیز در حین ساخت باید کنترل شود.

به منظور کنترل قائم بودن ستون‌ها به کمک زاویه‌یاب روش زیر قابل اجراست.
همزمان با پیاده کردن قالب اصلی کار یعنی چهار ضلعی ABCD روی زمین، نقاطی نظری P_1 و P_2 و P_4 را در روی زمین مشخص می‌کنیم.



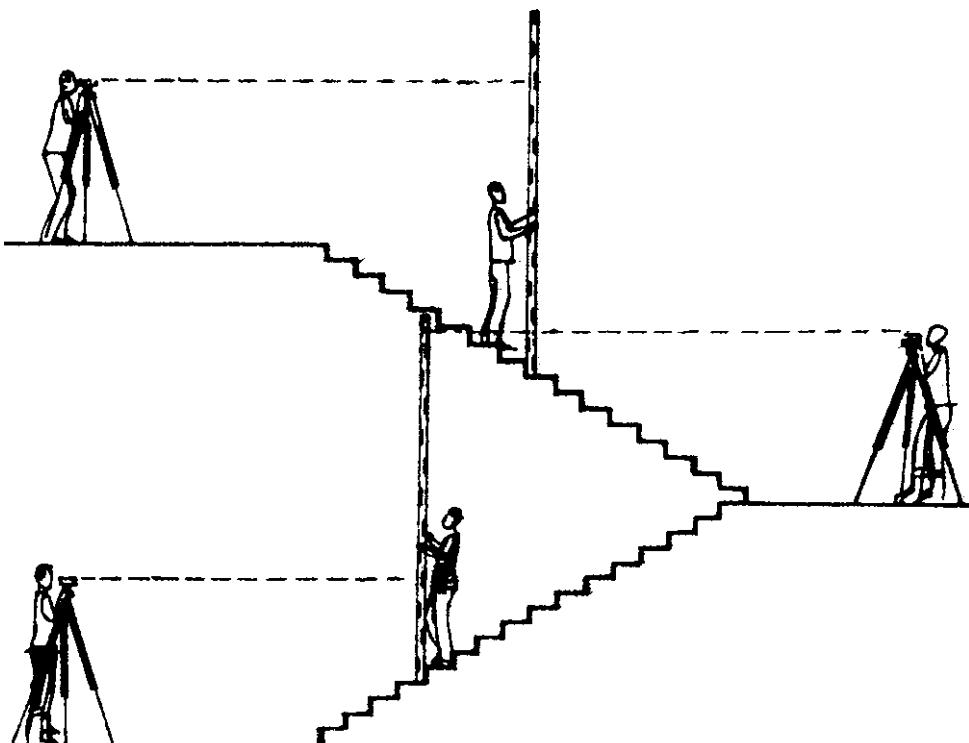
نقاط مذکور باید طوری روی زمین اختخاب شوند که از تلاقی امتداد میان آن‌ها یک زاویه‌ی قائم ایجاد شود. به همین جهت بهتر است در چهار گوشه‌ی قالب اصلی، چهار میخ چوبی با رعایت شرط فوق به زمین کوبیده شود. سپس زاویه‌ها را در حالت دایره به چهار روی نقطه‌ی دورتر (مانند P_1) مستقر نموده و به نقطه‌ی نزدیک‌تر (P_2) نشانه روی می‌کنیم. دوربین را به اندازه‌ی لازم (یعنی متناسب با ارتفاع ساختمان) بالا می‌بریم و محل تلاقی تارهای افقی و قائم آن را روی بدنه‌ی ستونی که قائم بودن آن مورد کنترل است، نشانه‌گذاری می‌کنیم.



سپس زاویه یاب را به حالت دایره به راست برمی گردانیم و عیناً اعمال گفته شده را تکرار می کنیم. بدیهی است اگر زاویه یاب کاملاً تنظیم شده و دقیق کار کند هر دو نشانه باید روی هم قرار بگیرند. در غیر این صورت میانگین نشانه های مزبور را به عنوان موقعیت نهایی می پذیریم و کار را به ترتیب زیر ادامه می دهیم.

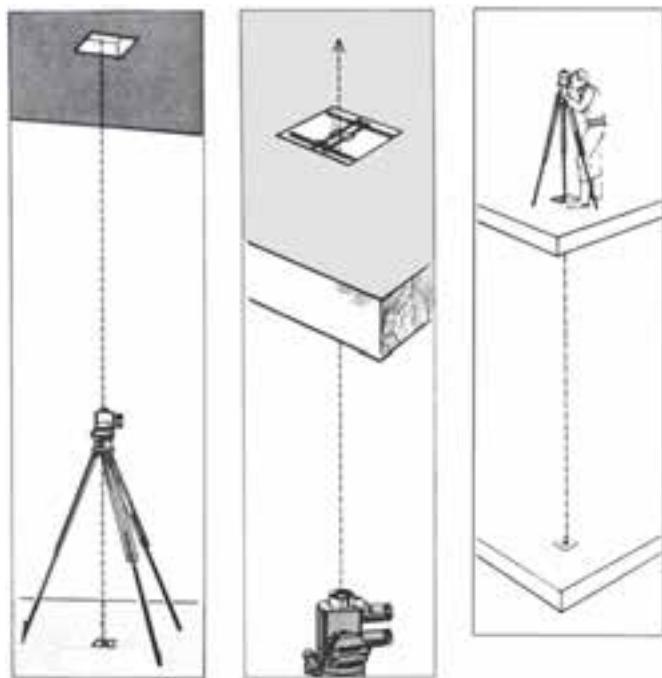
زاویه یاب را در نقطه P_3 مستقر نموده و با نشانه روی به P_4 کلیه ای اعمالی را که از نقطه P_1 انجام داده ایم، تکرار می کنیم و محل نشانه دوم را روی همان ستون مشخص می سازیم. در این حالت اختلاف میان نشانه های اول و دوم (میانگین ها) مقدار انحراف ستون مزبور را نسبت به راستای قائم مشخص می کند.

عین این اعمال را در چهار گوشه ای ساختمان و برای هر ستون جداگانه انجام می دهیم و میزان انحراف کلیه ای ستون ها را به همین ترتیب کنترل می کنیم. برای کنترل ارتفاعات طبقات، پله ها و غیره نیز به کمک ترازیاب با توجه به شکل زیر می توان عملیات ترازیابی انجام داد.

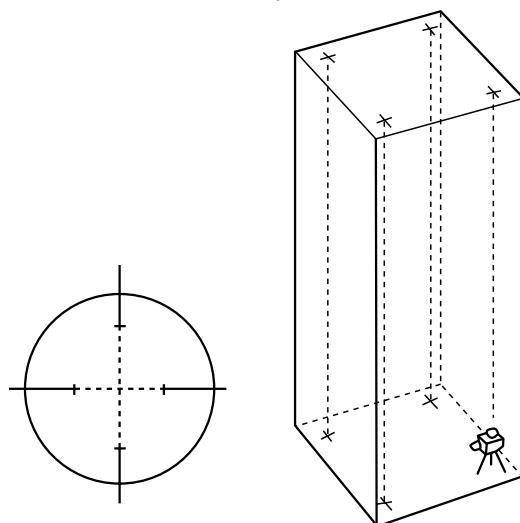


شکل ۱۹-۱۲

به منظور کنترل قائم بودن قسمت‌های مختلف ساختمان از داخل نیز به کمک شاقول‌های اپتیکی یا لیزری مطابق اشکال زیر می‌توان عمل نمود.



شکل ۱۲-۲۰



شکل ۱۲-۲۱

مثال ۲: اگر فرض کنیم مطابق شکل ۱۲-۶ ارتفاع کف تمام شده ساختمان روی پلان ۴۷ متر باشد و بخواهیم ارتفاع مزبور را کنترل نموده به طوری که ارتفاع کف ساختمان پس از اتمام کار دقیقاً ۴۷ متر شود به شکل زیر این کار را انجام می دهیم.

الف : محل مناسبی در نزدیکی ساختمان انتخاب می کنیم و یک بنچ مارک (Bench - Mark) موقع در آن جا درنظر می گیریم و ارتفاع آن را با ترازیابی و با توجه به ارتفاع نقطه‌ی BM که در اطراف ساختمان قبلاً انتخاب شده است بدست می آوریم (فرض کنید این ارتفاع برابر $45/76^{\circ}$ متر بدست آمده باشد).

ب : شاخص مدرج را روی بنچ مارک موقع می گذاریم و عدد مقابل تار وسط دستگاه را می خوانیم (این عدد را هم 235 میلی متر فرض کنید). مطابق آنچه در فصل ترازیابی گفته شده ارتفاع دستگاه از رابطه‌ی زیر بدست می آید :

$$j = 45/76^{\circ}m . \quad 2/35^{\circ}m . \quad 48/11^{\circ}m$$

ج : محلی را در یکی از گوشه‌های کف ساختمان درنظر می گیریم و شاخص را به محل مزبور منتقل می کنیم. چون ارتفاع کف تمام شده یعنی 47 متر به اندازه‌ی $1/11^{\circ}$ متر زیر ارتفاع خط دید قرار گرفته است، بنابراین اگر شاخص را طوری به آرامی بالا یا پایین بیریم که عدد $1/11^{\circ}$ متر آن مقابل تار وسط دستگاه قرار گیرد، در این صورت عدد صفر شاخص (کف) درست در ارتفاع 47 متری قرار خواهد گرفت.

د : یک میخ چوبی هم ارتفاع کف شاخص در گوشه‌ی کف ساختمان به زمین می کوییم و شاخص را روی آن قرار می دهیم. بدیهی است اگر ارتفاع سر میخ مزبور دقیقاً 47 متر باشد، عدد $1/11^{\circ}$ متر شاخص در مقابل تار وسط دستگاه قرار خواهد گرفت، ولی اگر رقم کمتری را نشان دهد با چکش به آرامی بر سر میخ می زیم و با قرار دادن مجدد شاخص روی آن، ارتفاع سر آن را کنترل می کنیم. این کار را آنقدر ادامه می دهیم تا ارتفاع سر میخ دقیقاً در 47 متری قرار گیرد ولی اگر رقم بیشتری در مقابل تار وسط قرار گیرد یک میخ فلزی روی سر میخ چوبی طوری می کوییم که ارتفاع سر آن 47 متر را نشان دهد.

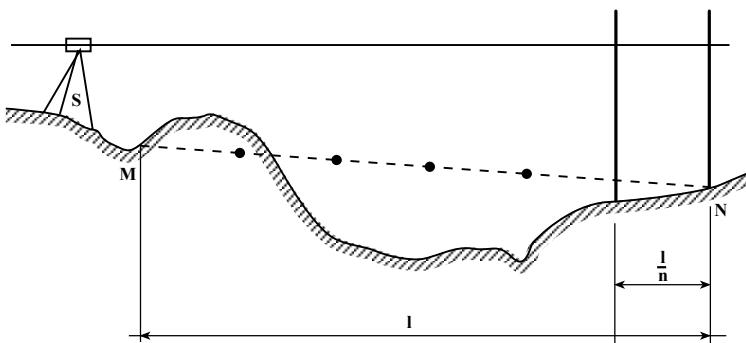
ه : نظیر کارهای (ج) و (د) را در مورد سه گوشه‌ی دیگر کف ساختمان تکرار می کنیم و سه میخ چوبی دیگر در ارتفاع 47 متری در گوشه‌های مزبور به زمین می کوییم.

و : سر میخ‌های مزبور را به وسیله‌ی ریسمان‌هایی بهم متصل می سازیم و سطحی ایجاد می کنیم که ارتفاع آن با ارتفاع کف تمام شده (47 متر) برابر باشد.

ز : در پاره‌ای کارهای ساختمانی رسم بر این شده است که به جای چهار میخ چوبی از یک میخ که در وسط کف ساختمان کوییده شده استفاده می‌شود و گسترش کف ساختمان به وسیله‌ی شمشه و تراز انجام می‌شود که این روش فاقد دقت است و بخصوص در ساختمان‌های بزرگ ابدًاً توصیه نمی‌شود.

۱۲-۴ پیاده کردن یک امتداد با شیب معین بر روی زمین

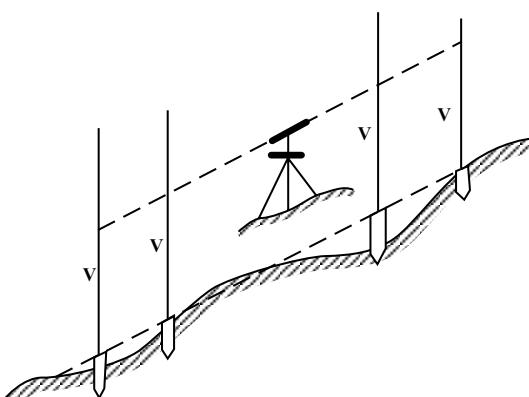
الف - با ترازیاب: فرض کنید MN به طول L متر و به شیب $P\%$ را در زمینی که حالت طبیعی آن بر روی شکل نشان داده شده است پیاده کنید. ابتدا این طول L را به n قسمت مساوی تقسیم کرده (مثلًاً n قسمت) و مقدار اختلاف ارتفاع دو نقطه‌ی متواالی روی MN که فاصله‌ی آن‌ها $\frac{L}{n}$ متر است را به دست می‌آوریم. سپس با مستقر کردن ترازیاب در نقطه‌ای مانند S و قرار دادن شاخص بر روی دو نقطه‌ی مذکور با اختلاف ارتفاع معلوم، ارتفاع خاک‌ریزی یا خاکبرداری در هر نقطه مشخص می‌شود (شکل ۱۲-۲۲).



شکل ۱۲-۲۲

ب - با زاویه‌یاب: مطابق شکل

۱۲-۲۳ می‌توان امتداد موردنظر را با زاویه‌یاب نیز روی زمین پیاده نمود، به این ترتیب که با کوییدن میخ و قراردادن شاخص بر روی میخ‌ها اگر بر روی شاخص همه‌جا عدد V را قرائت کنیم امتداد نوک میخ‌ها شیب موردنظر را مشخص می‌سازد. (با قرار دادن عدد لمب قائم روی زاویه‌ی شیب، عدد V بدست می‌آید).



شکل ۱۲-۲۳

۱۲-۵ - استفاده از نقشه‌برداری در مراحل مختلف اجرای ساختمان‌های فلزی و ساختمان‌های با قطعات پیش ساخته

موارد زیر از جمله موارد متعددی هستند که هنگام پیاده کردن نقشه و در مراحل مختلف اجرای ساختمان‌های مذکور به منظور دقت و سرعت بیشتر، ناگزیر به استفاده از روش‌ها و وسایل نقشه‌برداری هستیم :

الف : در امر پیاده کردن پلان فونداسیون

ب : در موقع بتن‌ریزی اطراف بلت‌ها باید وضعیت آن‌ها و همچنین فاصله‌ی مراکز ستون‌ها به دقت کنترل شود (مخصوصاً فاصله‌ی مراکز ستون‌ها با تقریب چند میلی‌متر در حین کار باید تضمین گردد).

ج : در موقع استفاده از میخ‌های رزرو به منظور بلت‌گذاری، اگر از تئودولیت استفاده کنیم، عمل دقیق‌تر از روش استفاده از رسیمان بنائی و شاقول خواهد بود. به منظور کنترل محل بلت‌ها پس از بتن‌ریزی نیز از تئودولیت استفاده می‌شود.

د : در موقع بتن‌ریزی فونداسیون‌ها (که محل استقرار صفحات بیس‌پلیت هستند) سطح فونداسیون‌ها باید کاملاً تراز باشند (برای این کار قبلًاً در منطقه‌ی مورد عمل یک نقطه‌ی ثابت ارتفاعی (B.M) انتخاب می‌شود، ارتفاع نقاط از روی آن به دست می‌آید و در موقع نصب صفحات بیس‌پلیت با کمک دستگاه ترازیاب این صفحات کاملاً تراز می‌شوند. مواردی نیز پیش می‌آید که پایه‌ها در طرح، تراز نیستند و اختلاف ارتفاع دارند که در این موارد نیز اختلاف ارتفاع با ترازیاب کنترل می‌شود).

ه : در موقع مشخص کردن مراکز ستون‌ها بر روی صفحات بیس‌پلیت، (این کار به این ترتیب انجام می‌شود که پس از ایستگاه‌گذاری بر روی یکی از نقاط محور از نقطه‌ی دیگری از آن – که هر دو می‌توانند میخ رزرو باشند – امتداد می‌گیریم و سپس کلیه‌ی صفحات را علامت می‌زنیم سپس برای محورهای موازی همین محور که مثلاً همه افقی هستند نیز این کار انجام می‌شود بعد نوبت به محورهای عمودی می‌رسد. در پایان مراکز ستون‌ها بر روی تمام صفحات بیس‌پلیت مشخص شده است. در این مورد به شکل ۱۲-۲۴ توجه کنید).



شکل ۱۲-۲۴

و : پس از آکس‌بندی صفحه‌های زیر ستون در موقع استفاده از نسبی جهت اتصالات ستون بر صفحه‌ی زیر ستون باید از دو جهت عمود بر هم با تتدولیت ستون‌ها را کاملاً شاقول کیم .
ز : به منظور دقت کار تراز کردن و پهلوی هم‌گذاری قطعات از پیش ساخته در ساختمان‌هایی که از این قطعات استفاده می‌شود نیز از دستگاه‌های نقشه‌برداری استفاده می‌شود .

فعالیت‌های عملی

فعالیت عملی ۱

پیاده کردن یک امتداد: استاد دو نقطه را به عنوان نقاط معلوم امتداد بلند، مشخص نموده و هرگروه از هنرجویان امتداد مزبور را به فاصله‌ی دهمتر میخ‌کوبی می‌کند (اگر امکان‌پذیر است این امتداد در جهت دیگر نیز ادامه پیدا کند).

فعالیت عملی ۲

پیاده کردن یک زاویه: در نقطه (یا نقاطی) از امتداد پیاده شده‌ی فوق با تتدولیت امتداد (یا امتدادهایی) دیگر را که زاویه‌ی آن‌ها معلوم است مشخص می‌کند.

فعالیت عملی ۳

پیاده کردن یک قوس: برای دو امتداد متقاطع، قوسی با شعاع معلوم انتخاب کرده به کمک عناصر قوس که محاسبه می‌شود آن را پیاده می‌نماییم (در دو حالت با استفاده از فاصله‌ی T ، یک بار با استفاده از فاصله‌ی E و بار دیگر با استفاده از فاصله‌ی F پیاده کردن قوس بررسی و عمل شود).

فعالیت عملی ۴

پیاده کردن عرض خیابان: یکی از امتدادهای پیاده شده‌ی قبلی را محور یک خیابان فرض کرده، با اخراج عمود بر این محور عرض معین a را پیاده می‌نماییم.

فعالیت عملی ۵

پیاده کردن شیب: یک بار با ترازیاب و بار دیگر با زاویه‌یاب شیب معین $P\%$ را

بر روی زمین پیاده می‌کنیم.

فعالیت عملی ۶

پیاده کردن یک پلان فونداسیون: استاد ضمن ارائه‌ی یک پلان فونداسیون به هر گروه هنرجویان، از آنان می‌خواهد پس از انتخاب نقاط رزرو، محورهای پلان را پیاده کنند. در مرحله‌ی بعد با در نظر گرفتن فواصل مراکز صفحات بیس‌پلیت می‌توان این مراکز را هم میخ‌کوبی نمود (چنانچه امکان‌پذیر باشد از مناطقی که عملاً این کار انجام می‌شود بازدید نیز به عمل آید و توضیحات لازم داده شود).

فعالیت عملی ۷

پیاده کردن پلان: دو طرح ساده و بخشی از یک پلان اجرایی به شرح زیر در نظر گرفته شده و بر روی زمین پیاده می‌شود (طرح‌های ساده را خود هنرجویان نیز می‌توانند تهیه کنند).

الف : طرحی شامل تعیین موقعیت یک ساختمان نسبت به عوارض موجود (مثلآ خیابان).

ب : طرحی شامل حداقل یک خیابان اصلی و یک خیابان فرعی (که با خیابان اصلی زاویه‌ی غیرقائمه تشکیل دهد) و یک قوس.

ج : بخشی از پلان اجرایی یک منطقه مسکونی یا شهرک.

خودآزمایی

۱- در هر کدام از مراحل سه گانه‌ی طراحی، محاسبه و اجرای طرح‌های ساختمانی یک مورد از عملیات نقشه‌برداری که انجام می‌شود را ذکر کنید.

۲- منظور از پیاده کردن یک طرح ساختمانی چیست؟

۳- مراحل کلی پیاده کردن یک طرح ساختمانی را شرح دهید.

۴- برای شروع عملیات پیاده کردن طرح یک مجتمع بزرگ ساختمانی چنانچه شبکه‌ی نقاط کنترل مسطحاتی و ارتفاعی قبلاً در آن ایجاد نشده باشد، چه تمهداتی برای آغاز کار نقشه‌برداری لازم است؟

۵- روش پیاده کردن پلان‌های ساختمانی بر چه اساس و با توجه به چه عواملی انتخاب می‌شود؟

- ۶- منظور از «سایت پلان» چیست؟
- ۷- منظور از «خطِ بر» در اجرای پروژه‌های ساختمانی چیست؟
- ۸- پس از گنج ریزی محل بی یک ساختمان به منظور حفظ موقعیت دقیق محل بی چه باید کرد؟
- ۹- حامل‌های چوبی به چه منظور در پیاده کردن محل بی یک ساختمان مورد استفاده قرار می‌گیرد؟
- ۱۰- منظور از پیاده کردن «کف» در طرح‌های ساختمانی چیست؟
- ۱۱- چنانچه محدوده ساختمانی در «سایت پلان» به شکل مستطیل نباشد به منظور تسهیل عملیات پیاده کردن چه عملی انجام می‌شود؟
- ۱۲- تفاوت روش‌های «افست» و «شعاعی» در پیاده کردن نقشه کدام است؟
- ۱۳- در روش شعاعی هر نقطه به کمک کدام کمیت‌ها پیاده می‌شود؟
- ۱۴- خاصیت پیاده کردن یک امتداد با دو حالت مستقیم و معکوس دوربین چیست؟
- ۱۵- در محل تقاطع محور دو خیابان که با یکدیگر زاویه‌ی 120° می‌سازند می‌خواهیم قوسی به شعاع 5° متر پیاده کنیم.
اولاً: فاصله‌ی شروع قوس، نقطه‌ی تقاطع محور دو خیابان چند متر است؟
ثانیاً: چگونه می‌توان نقاط ابتدا، انتهای و میانه‌ی قوس مزبور را بر روی زمین پیدا کرد؟
- ۱۶- به منظور کنترل قائم بودن ستون‌ها در ساختمان روش کار چگونه است؟
- ۱۷- برای کنترل ارتفاعات طبقات و پله‌ها در یک ساختمان به کمک ترازیاب روش کار چگونه است؟
- ۱۸- پیاده کردن یک امتداد با چه وسایلی امکان‌پذیر است و چگونه؟
- ۱۹- سه مورد از موارد استفاده‌ی نقشه‌برداری در مراحل مختلف اجرای ساختمان‌های فلزی و ساختمان‌های با قطعات پیش ساخته را ذکر کنید.

فهرست منابع

- ۱- مقرّب نیا؛ بهمن، نقشهبرداری (ساختمان)؛ شرکت چاپ و نشر کتابهای درسی ایران؛
درسی ایران؛ ۱۳۷۱.
- ۲- مقرّب نیا؛ بهمن، مساحی و نقشهبرداری (کشاورزی)؛ شرکت چاپ و نشر کتابهای درسی ایران؛ ۱۳۶۳.
- ۳- مقرّب نیا؛ بهمن، نقشهبرداری (بهداشت محیط)؛ شرکت چاپ و نشر کتابهای درسی ایران؛ ۱۳۷۵.
- ۴- مقرّب نیا؛ بهمن، مبانی نقشهبرداری؛ شرکت چاپ و نشر کتابهای درسی ایران؛ ۱۳۷۸.
 5. Plan graphies (Fifth Edition)
(DAVID.A.DAVIS, THE ODORE.D.WALKER)
 6. Surveying for Construction (Third Edition) (William Irvine)
 7. Setting-Out Procedures (B.M. Sadgrove)
 8. Surveying for Engineers (Second Edition) (J.Uren and W.F. Price)

