

به نام ایزد یکتا

تعدیل و سرشکنی خطاهای مشاهدات نقشه‌برداری

تألیف: مهندس داود جباری سابق

گروه مپنا

انتشارات پندار پارس

سروشانه	-	جباری سابق، داود، ۱۳۴۶	:
عنوان و نام پدیدآور	:	تعدیل و سرشکنی خطاهای مشاهدات نقشهبرداری/ تالیف داود جباری سابق.	
مشخصات نشر	:	تهران : پندار پارس؛ شرکت مدیریت پژوههای نیروگاهی ایران (مپنا)، ۱۴۰۲	
مشخصات ظاهری	:	۲۸۸ص: مصور، جدول، نمودار.	
شابک	:	978-622-7785-19-7	
وضعیت فهرست نویسی	:	فیبا	
یادداشت	:	کتابمه: ۳۰۲	
موضوع	:	نقشهبرداری-- ریاضیات Surveying-- Mathematics-- Surveying-- نرم افزار	
		، نقشهبرداری (Riyaziyat)، Geodesy، ژئودزی (Mappings Mathematics)	
		(Error analysis Mathematics)، انتباها-- نظریه (Spatial analysis Statistics)	
رده بندی کنگره	:	۵۵۶TA	
رده بندی دیوبی	:	۹/۵۲۶	
شماره کتابشناسی ملی	:	۹۲۷۰۹۹۹	
اطلاعات رکورد کتابشناسی	:	فیبا	

انتشارات پندار پارس



www.pendarepars.com

info@pendarepars.com

دفتر فروش: انقلاب، ابتدای کارگر جنوبی، کوی رشتچی، شماره ۱۴، واحد ۱۶

تلفن: ۰۹۱۲۲۴۵۲۳۴۸ - تلفکس: ۰۶۶۹۲۶۵۷۸

نام کتاب	:	تعدیل و سرشکنی خطاهای مشاهدات نقشهبرداری
ناشر	:	انتشارات پندار پارس، با همکاری شرکت مپنا
تالیف	:	داود جباری سابق
چاپ نخست	:	شهریور ۱۴۰۲
شمارگان	:	۲۰۰ نسخه
صفحه آرایی	:	حسن یوسوی
چاپ، صحافی	:	چاپ دیجیتال روز
قیمت	:	۲۴۰,۰۰۰ تومان
شابک	:	۹۷۸-۶۲۲-۷۷۸۵-۱۹-۷
* هرگونه کپی برداری، تکثیر و چاپ کاغذی یا الکترونیکی از این کتاب بدون اجازه ناشر تخلف بوده و پیگرد قانونی دارد*		
* تمامی حقوق مادی و معنوی این کتاب متعلق به شرکت مپنا می باشد*		

دیباچه

بدون تردید اندازهگیری، یکی از مهمترین اقدامات در ارزیابی، طراحی و اجرای طرح‌های مهندسی است. علی‌رغم قدمت این موضوع، نیازمندی‌های جدید و پیشرفت در روش‌ها و ابزارها، موضوع اندازهگیری را برای پژوهشگران و مهندسان همچنان جذاب نگهداشته است. در این میان، نقشه‌برداری به عنوان یکی از شاخه‌های اندازهگیری مهندسی، نقش بی‌بدلی در اجرای موفق طرح‌های زیربنایی مانند صنعت برق، حمل و نقل ریلی و نفت و گاز بازی می‌کند. بر این اساس، گروه مپنا با توجه به چند دهه فعالیت ملی و بین‌المللی در سه صنعت فوق، تجربیات گستره‌ای در زمینه نقشه‌برداری را دارد.

به جهت ایفای نقش و مسئولیت اجتماعی، بر آن شدیم که دانش و تجربه یکی از کارشناسان برجسته خود در این زمینه را با چاپ کتاب حاضر، با مهندسان و پژوهشگران این حوزه به اشتراک بگذاریم.

این کتاب با ارائه مفاهیم اصلی و پایه‌ای، نکات ناب برگرفته از تجربیات نویسنده در پروژه‌های متنوع در دو دهه فعالیت حرفه‌ای در نقشه‌برداری اجرایی را در بردارد. امید می‌رود مطالب این کتاب در گسترش این حوزه تخصصی در کشور عزیزمان مفید واقع شود.

محمودرضا حقی فام

معاون پژوهش و فناوری گروه مپنا

شهریور ۱۴۰۲

فهرست

فصل اول؛ مفاهیم اولیه سرشکنی.....	۱
۱- تعریف خطا در مشاهدات نقطه‌برداری و ضرورت انجام سرشکنی	۱
۲- مشاهدات (L) Observations	۲
۳- خطای مشاهدات (Error)	۳
۴- مجہول X (Unknown)	۴
۵- مدل ریاضی	۴
۶- المان‌های مدل ریاضی	۶
۷- تقسیم‌بندی مدل‌های ریاضی از نظر فرم و شکل	۶
۸- فراوانی مشاهدات (Redundancy)	۷
۹- مفاهیم مربوط به کیفیت مشاهدات: وزن و دقت مشاهدات	۷
۱۰- دقت و صحت (Precision & Accuracy)	۱۰
۱۱- پردازش و ارزیابی مشاهدات	۱۱
۱۰-۱- مروری گذرا بر جبر خطی	۱۱
۱۰-۱-۱- عملیات ماتریس‌ها	۱۲
۱۰-۱-۲- حل دستگاه معادلات خطی	۱۳
۱۱- مروری گذرا بر تئوری خطاهای	۱۴
۱۹- فصل دوم؛ سرشکنی کمترین مربعات	۱۹
۱۹-۱- اساس کمترین مربعات	۱۹
۱۹-۱-۱- فرم کوادراتیک	۲۳
۱۹-۱-۲- اثبات آماری اساس کمترین مربعات	۲۴
۱۹-۲- سرشکنی کمترین مربعات مدل‌های پارامتریک	۲۷
۱۹-۲-۱- مدل‌های پارامتریک خطی $L = AX$	۲۷
۱۹-۲-۲- سرشکنی مدل پارامتریک خطی	۲۸

۳۲.....	۲-۲-۲ مدل‌های پارامتریک غیر خطی ($L = F(X)$)
۳۲.....	سرشکنی مدل‌های پارامتریک غیر خطی
۳۸.....	۳-۲-۲ محاسبه ماتریس واریانس-کوواریانس نتایج برآورد شده از سرشکنی کمترین مربعات مدل پارامتریک ($\sum_{\hat{X}}$)
۳۹.....	۴-۲-۲ کاربرد \hat{V}
۴۰.....	۵-۲-۲ اهمیت فاکتور واریانس اولیه
۴۰.....	۳-۲ سرشکنی کمترین مربعات معادلات شرط
۴۱.....	۱-۳-۲ معادلات شرطی خطی
۴۱.....	سرشکنی معادلات شرط خطی
۴۲.....	۲-۱-۳-۲ ماتریس واریانس-کوواریانس برای مشاهدات سرشکن شده
۴۳.....	۲-۳-۲ معادلات شرطی غیر خطی ($F(L) = 0$)
۴۴.....	سرشکنی معادلات غیر خطی
۴۶.....	۳-۳-۲ تعداد معادلات شرط
۴۷.....	۴-۳-۲ انواع معادلات شرط
۴۸.....	۱-۴-۳-۲ تعداد معادلات شرط زاویه‌ای
۴۸.....	۲-۴-۳-۲ تعداد معادلات شرط ضلعی
۴۹.....	۳-۴-۳-۲ معادلات شرط باز
۵۰.....	۴-۴-۳-۲ معادلات شرط آزمیوت
۵۰.....	۵-۴-۳-۲ معادلات شرط مختصات
۵۴.....	۴-۲ مسائل حل شده فصل ۲
۷۰.....	۲-۵ تمرین‌های فصل ۲
۸۵.....	فصل سوم؛ سرشکنی در ژئودزی
۸۵.....	۱-۳ مقدمه
۸۶.....	۲-۳ مراحل پروژه‌های ژئودزی
۸۷.....	۳-۳ تعریف مدل ریاضی در ژئودزی

۱-۳-۳	۸۷..... انواع مدل‌های ریاضی در ژئودزی
۱	۸۸..... مدل‌های مستقیم ($x = g(L)$ (صریح در x)
۲	۸۸..... مدل‌های صریح در L : $L = h(x)$
۳	۸۸..... مدل‌های غیر صریح یا ضمنی $f(x, L) = 0$ ()
۴	۸۸..... مدل‌های ثانویه یا کمکی $h(x) = 0$ ، $f(x, L) = 0$
۵	۸۹..... مدل‌های با ثوابت داخلی
۴-۳	۸۹..... مشاهدات ژئودزی و خصوصیات آنها
۵-۳	۹۰..... پروسس مشاهدات ژئودزی، ترند آنالیز
۱-۵-۳	۹۱..... توابع پایه
۲-۵-۳	۹۲..... یادآوری از جبرخطی
	تابع نرم
	ضرب داخلی $\langle 0,0 \rangle$
۳-۵-۳	۹۶..... ترند آنالیز
۴-۵-۳	۱۰۰..... پردازش دینامیکی برای بررسی قسمت باقیماندها
۶-۳	۱۰۴..... انواع مدل‌های ریاضی در ژئودزی (بر حسب تعداد جواب‌ها)
۱-۶-۳	۱۰۵..... مدل‌های با جواب‌های منحصر به فرد
۲-۶-۳	۱۰۵..... مدل‌های با اطلاعات بیش از مورد نیاز
۳-۶-۳	۱۰۵..... مدل‌های بدون جواب
۷-۳	۱۰۵..... سرشکنی مدل‌های بدون جواب
۸-۳	۱۰۶..... سرشکنی مدل‌های با اطلاعات بیش از حد لازم
۱-۸-۳	۱۰۶..... سرشکنی مدل‌های ترکیبی (مرکب)
الف	۱۰۷..... سرشکنی مدل ترکیبی، خطی شده در فضای مدل
ب	۱۰۹..... سرشکنی مدل ترکیبی، خطی شده در فضای مشاهدات
۲-۸-۳	۱۱۱..... تکرار در سرشکنی مدل‌های ترکیبی

۱۱۳.....	۳-۸-۳ ماتریس واریانس-کوواریانس نتایج بدست آمده
۱۱۴.....	۴-۸-۳ مسائل و مثال‌های حل شده فصل سوم
۱۲۱.....	۹-۳ سرشکنی مدل‌های ریاضی با پارامترهای وزن دار
۱۲۲.....	۱-۹-۳ سرشکنی مدل پارامترهای وزن دار (با اطلاعات اضافی از نقاط مجهول)
۱۳۰.....	۲-۹-۳ سرشکنی با پارامترهای وزن دار (حالت روابط اضافی بین مجهولات)
۱۳۵.....	۱۰-۳ سرشکنی مدل‌ها با ثوابت داخلی (Inner Constraints)
۱۳۶.....	۱-۱۰-۳ مدوله کردن معادلات ثوابت داخلی در شبکه
۱۴۳.....	۱۱-۳ ترانسفورماتیون با استفاده از روش کمترین مربعات
۱۴۹.....	۱۲-۳ اثبات ریاضی مزیت روش سرشکنی کمترین مربعات
۱۵۱.....	۱۳-۳ دو مسئله حل شده به دو روش متفاوت
۱۵۸.....	۱۴-۳ تمرینات فصل ۳
فصل چهارم؛ سرشکنی شبکه‌های ژئودتیک سه بعدی، پیش‌تحلیل و طراحی شبکه....۱۷۵	
۱۷۵.....	۱-۴ سرشکنی شبکه‌های ژئودتیک سه بعدی
۱۷۸.....	۲-۴ مرحله‌ی خطی نمودن معادلات
۱۷۸.....	۱-۲-۴ مشاهدات طول مایل
۱۷۸.....	۲-۲-۴ مشاهدات آزیمут
۱۷۹.....	۳-۲-۴ مشاهدات زاویه‌ی قائم
۱۸۰.....	۴-۲-۴ مشاهدات زاویه‌ی افقی
۱۸۱.....	۵-۲-۴ مشاهدات اختلاف ارتفاع
۱۸۱.....	۶-۲-۴ مشاهدات طول افقی
۱۸۳.....	۳-۴ حداقل ثوابت
۱۸۳.....	۴-۴ مثال عددی برای سرشکنی شبکه ژئودتیکی سه بعدی
۱۹۱.....	۵-۴ بررسی خطاهای سیستماتیک در سرشکنی شبکه‌های سه بعدی
۱۹۴.....	۶-۴ مسائل

۱۹۵.....	۷-۴ پیش تحلیل.....
۱۹۹.....	۸-۴ طراحی شبکه.....
۲۰۰.....	۱-۸-۴ نحوه و مراحل طراحی شبکه.....
۲۰۲.....	۲-۸-۴ سنجش قابلیت اطمینان شبکه.....
۲۰۲.....	۹-۴ مسائل.....
۲۰۳.....	فصل پنجم؛ تست و ارزیابی آماری مشاهدات و نتایج سرشکنی
۲۰۳.....	۱-۵ توابع چگالی احتمال و آمارهای
۲۰۳.....	۲-۵ توزیع نرمال.....
۲۰۹.....	۳-۵ تابع توزیع نرمال دو و چند متغیره
۲۱۹.....	۴-۵ تابع توزیع کاسکوئر χ^2
۲۲۳.....	۵-۵ تابع توزیع <i>T.Students</i>
۲۲۵.....	۶-۵ تابع توزیع فیشر یا <i>F</i>
۲۲۶.....	۷-۵ فواصل اطمینان و تعریف آن
۲۲۷.....	۱-۷-۵ فواصل اطمینان برای میانگین ها
۲۲۹.....	۲-۷-۵ فواصل اطمینان برای تفاضل میانگین ها
۲۳۱.....	۳-۷-۵ فواصل اطمینان برای واریانس جامعه نرمال
۲۳۲.....	۴-۷-۵ فواصل اطمینان برای نسبت واریانس های جوامع آماری نرمال:.....
۲۳۳.....	۸-۵ تست آماری فرضیه ها
۲۳۷.....	۹-۵ تست آماری مشاهدات نقشه برداری
۲۳۸.....	۱-۹-۵ تست نرمال بودن مشاهدات با آزمون χ^2
۲۴۰.....	۲-۹-۵ تست واریانس مشاهدات
۲۴۲.....	۳-۹-۵ تست میانگین مشاهدات
۲۴۴.....	۴-۹-۵ تست و ارزیابی یک مشاهده ای تنها با تابع توزیع نرمال
۲۴۵.....	۵-۹-۵ حذف مشاهدات ناسازگار

۱ - واريانس و ميانگين جامعه (μ^2, σ^2) هردو معلوم باشند.....	۲۴۶
۲ - واريانس نامعلوم ولی μ معلوم باشد (μ معلوم و σ^2 نامعلوم).....	۲۴۶
۳ - اگر واريانس معلوم و μ نامعلوم باشد (σ^2 معلوم و μ نامعلوم).....	۲۴۷
۴ - اگر واريانس و ميانگين جامعه هر دو نامعلوم باشند (μ, σ^2 هر دو نامعلوم).....	۲۴۸
۱۰-۵ تست‌های آماری نتایج حاصله از سرشکنی کمترین مربعات ۱۰-۵ آزمون تطابق χ^2_n برای تست تصحيحات کمترین مربعات	۲۴۹
۲-۱۰-۵ تست روی فرم کوادراتيك تصحيحات کمترین مربعات	۲۵۰
۳-۱۰-۵ تست بردار باقی ماندهای حاصل از سرشکنی کمترین مربعات	۲۵۲
۴-۱۰-۵ تست بردار مجھولات به دست آمده از سرشکنی کمترین مربعات	۲۵۴
۵-۱۰-۵ تست برای محاسبه درجه اطمینان پارامترهای محاسبه شده	۲۵۴
۱۱-۵ تست قابلیت اطمینان شبکه	۲۵۸
۱ - قابلیت اطمینان داخلی شبکه	۲۵۸
۲ - قابلیت اطمینان خارجی	۲۶۴
۳ - عدد آزادی	۲۶۴
۱۲-۵ مسائل و تمرينات	۲۶۵
پيوست؛ معرفى نرم‌افزارهای کاربردی در زمینه سرشکنی خطاهای مشاهدات نقشهبرداری و ژئودزی	۲۷۹
معرفی نرم‌افزار Matlab	۲۷۹
معرفی نرم‌افزار GeoLab	۲۸۰
معرفی نرم‌افزار Columbus	۲۸۳
معرفی نرم‌افزار STAR*NET	۲۸۶
معرفی سایر نرم‌افزارها همانند Civil 3D ,Leica Geo	۲۸۷
منابع و رفرنس‌ها:	۲۸۸

بنام ایزدمنان که به قلم سوگند خورده است

پیش‌گفتار و یادداشت مؤلف

همه محاسبات موفق با اندازه‌گیری دقیق شروع می‌شود. موفقیت در احداث یک پروژه صنعتی ساخت یک نیروگاه ایجاد یک بزرگراه و تمامی پروژه‌های عمرانی، نیازمند اطلاعات و اندازه‌های دقیق و نقشه‌برداری بی‌نقص است.

مبحث تئوری خطاهای سرشناسی و تعديل و ارزیابی خطاهای مشاهدات نقشه‌برداری، برای اجرای یک پروژه‌ی نقشه‌برداری سالم و بدون نقص، بحثی حیاتی محسوب می‌شود. در این میان، سرشناسی خطاهای به روش کمترین مربعات، بیشترین کاربرد را دارد و تقریباً در هر پروژه‌ی نقشه‌برداری، پس از انجام مشاهدات نقشه‌برداری، سرشناسی خطاهای و ارزیابی نتایج آن اصلی‌ترین قسمت محاسباتی پروژه را شامل می‌شود.

این کتاب، حاصل بیش از دو دهه تجربه در تدریس درس اجسمنت و تست و حدود سی سال تجربه در امور اجرایی و نقشه‌برداری صنعتی و دقیق بوده و حاوی تجربیات حاصل از تدریس، اشتغال در امور نقشه‌برداری اجرایی، از جمله نقشه‌برداری صنعتی (پالایشگاه، پتروشیمی، نیروگاه‌های حرارتی، نیروگاه‌های سیکل ترکیبی، سدهای خاکی و بتی)، نقشه‌برداری ژئودتیک (طراحی و اجرای شبکه میکروژئودزی بر روی گسل، سد و نیروگاه)، و نقشه‌برداری برای طراحی و اجرای شبکه‌های مانیتورینگ و پایش کنترل نشست و تغییر شکل سازه‌ها و ساختمان‌های بلند (مترو برج و سازه‌های حساس صنعتی) می‌باشد. بنابراین زوایا و نکات باریک امور نقشه‌برداری اجرایی را در بر گرفته است و اساس و پایه‌های این کتاب، مبتنی بر حل و فصل مسائل گوناگون در نقشه‌برداری اجرایی بوده و از طرف دیگر سعی بر آن بوده که مفاهیم به صورت سخت و پیچیده جلوه ننماید؛ بلکه برای حل و فصل مسائل و انجام پروژه‌های اجرایی نقشه‌برداری زمینی، نقشه‌برداری ژئودتیک، ژئودزی و فتوگرامتری نیز قابل استفاده باشد.

کتاب موجود در پنج فصل تهیه گردیده است، فصل اول؛ ضرورت سرشناسی کمترین مربعات مشاهدات نقشه‌برداری، فصل دوم؛ روش‌های سرشناسی کمترین مربعات، فصل سوم؛ سرشناسی معادلات ژئودزی، مفاهیم، تعاریف و مثال‌هایی در این زمینه، فصل چهارم؛ سرشناسی شبکه‌های سه بعدی و پیش‌تحلیل و طراحی شبکه، و فصل پنجم؛ تست و ارزیابی آماری مشاهدات، تست شبکه، تست مدل‌های ریاضی انتخابی و تست نتایج بدست آمده از سرشناسی را ارائه می‌دهد.

اساتید بزرگوار و مهندسان ارجمند و دانشجویان گرامی را در تکمیل این کتاب به یاری طلبیده و از آنها می‌خواهم با راهنمایی‌های ارزشمند خود، در ارائه پر بار این کتاب در آینده، مشوق و راهنمای اینجانب باشند. بنابراین خواهشمند است نظرها و پیشنهادهای خود را به آدرس ایمیل زیر ارسال فرمایید:

jabbari.davood@gmail.com jabbari@mapnagroup.com

داود جباری سابق، تابستان ۱۴۰۲

تقدیم به همسر عزیزم
به خاطر همه خوبی‌ها و مهربانی‌های بی‌دیری

فصل اول

مفاهیم اولیه سرشکنی

۱-۱ تعریف خطا در مشاهدات نقشهبرداری و ضرورت انجام سرشکنی

یکی از مفاهیم اولیه در علم نقشهبرداری، مشاهده بوده و اصلی‌ترین و مهم‌ترین فعالیت در نقشهبرداری، جمع‌آوری مشاهدات است؛ یا به عبارت دیگر، نقشهبردار همواره با اندازه‌گیری سر و کار دارد. برای تهیه نقشه از یک منطقه، لازم است یکسری اندازه‌گیری‌ها و مشاهدات، جمع‌آوری شود تا به وسیله‌ی آنها امکانی فراهم گردد که عوارض موجود در منطقه، به روی شیت کاغذ (نقشه) با مقیاس دلخواه انتقال داده شود. در واقع هدف نقشهبردار، جمع‌آوری اطلاعاتی است که بتواند شرایط هندسی مطلوب برای ارائه‌ی حالت فیزیکی محیط مورد نظر را فراهم آورد. از سویی دیگر، همیشه اندازه‌گیری و مشاهده توأم با خطای می‌باشد؛ زیرا از یک سو نقشهبردار به عنوان عامل، دارای دقت محدود بوده و از سوی دیگر دستگاه‌های نقشهبرداری از دقت محدودی برخوردارند و محیط اندازه‌گیری در شرایط استاندارد قرار ندارد. با توجه به موارد مذکور، سؤال مهم زیر برای خواننده‌ی کتاب مطرح می‌شود:

با توجه به این نکته که مشاهدات همواره توأم با خطا می‌باشند، برای دریافت نتیجه‌ی مطلوب و برای رسیدن به جواب صحیح، چه راه حلی باید انتخاب گردد؟ چگونه باید با مشاهدات خطادار برخورد شود؟ نوع مشاهده‌ای که لازم است، باید چه نوعی باشد؟ چه تعداد مشاهده باید جمع‌آوری گردد؟ کیفیت این مشاهده چگونه باشد که جوابگوی نیاز باشد؟

یافتن جواب برای این سؤالات در نقشهبرداری، لزوم یادگیری سرشکنی مشاهدات (اجسمنت و تست^۱) را نمایان می‌سازد. در ضمن شایان ذکر است که در سطوح بالاتر در ژئودزی و میکروژئودزی^۲ سؤالات مشابهی با سؤالات بالا وجود دارد. به طور مثال با توجه به دقت خواسته شده، چه شکل هندسی برای شبکه انتخاب شود؟ کیفیت و کمیت مشاهدات به چه صورت باشد؟

¹ Adjustment and Testing

² Geodesy and Microgeodesy

مشاهدات جمعآوری شده به چه نحوی مورد تست قرار گیرند؟ اين مشاهدات در قالب چه مدل رياضي ما را به جواب نهايي مىرسانند؟ و ...

تمامی اين سؤالات در اين كتاب پاسخ داده مىشود. در واقع اين كتاب به خواننده مىآموزد که با استفاده از دانش رياضي که در طول تحصيل خود كسب نموده است، چه راه حل رياضي را انتخاب کند و به چه صورت خطاهای غير قابل انکار و غير قابل اجتناب در مشاهدات را مورد بررسی و پردازش قرار بدهد تا تأثير اين خطاهای در نتایج حاصله، به حداقل مقدار ممکن برسد.

برای شروع لازم است مفاهيمی که در طول مباحثت كتاب مورد استفاده قرار خواهد گرفت، مورد بررسی قرار گيرند. بنابراین به تعریف يکسری پارامترهای اصلی از جمله مجھول، مدل رياضي و مشاهدات مىپردازیم.

۲-۱ مشاهدات (L) Observations

مشاهدات، به پارامترهایی گفته میشود که مستقیماً و با استفاده از وسایل متفاوت نقشهبرداری، قابل اندازهگیری میباشند. مثلاً اندازهگیری طول با استفاده از طول ياب یا اندازهگیری زاویه با استفاده از تئودوليت و يا اندازهگیری ارتفاع با استفاده از ترازياب، نمونه‌ای از مشاهدات در نقشهبرداری میباشد. شکل هندسي مدل رياضي، نوع مشاهدات و نتایج حاصله از مرحله‌ي طراحی و پيش‌تحليل^۱، كيفيت و تعداد مشاهدات را معلوم مینماید؛ يعني شيوهی جمعآوری مشاهدات و نوع و تعداد مشاهدات و اينکه با چه دقتی و با چه دستگاههایی مشاهدات جمعآوری شود تا بتوان با آن مشاهدات، به نتيجه‌ي مطلوب رسید، در مرحله‌ي مهم جمعآوری مشاهدات، باید مد نظر قرار گيرند. به عبارت ديگر، مشاهدات و اطلاعات باید با توجه به دقت خواسته شده برای تعیین مجھولات، اندازهگیری و جمعآوری شوند. در اين مرحله ضروري است که شناخت کافی از دستگاهها و دقت آنها و نحوه جمعآوری مشاهدات (مثلاً تعداد کوپل زوايا) بددست آيد و برنامه دقیقی برای جمعآوری مشاهدات تدوین گردد. در مورد پيش‌تحليل و طراحی شبکه، در ادامه بحث خواهد شد. مشاهدات با بردار L و تعداد مشاهدات با " نشان داده میشوند (L_n).

مفاهيمی در مورد مشاهدات وجود دارد که لازم است مورد بحث قرار گيرند. اولین مفهوم در مورد كميت مشاهدات، و مفاهيم ديگر در مورد كيفيت مشاهدات است که در ادامه بررسی مىشوند.

¹ Pre Analysis

۱-۳ خطای مشاهدات (Error)

مشاهدات نقشه‌برداری با توجه به ساختار و شکل‌گیری آنها، دارای خصوصیات آماری بوده و به عنوان داده‌های آماری شناخته می‌شوند. به عبارت دیگر، مشاهدات به عنوان یک نمونه آماری از جامعه آماری، قابل بررسی بوده و ویژگی‌های نمونه آماری را دارند.

خطای مشاهدات، جزء جدایی‌ناپذیر آن است؛ چرا که تکرار اندازه‌گیری هر المان به دلایل شرایط دستگاهی و شرایط محیطی و اپراتوری، دارای مقدار متفاوت خواهد بود و به عبارت دیگر، در اندازه‌گیری طول مابین دو نقطه با دستگاه توتال استیشن^۱، اگر سه بار اندازه‌گیری تکرار شود سه قرائت متفاوت به دست می‌آید و علت اختلاف در سه المان اندازه‌گیری عبارتند از: تفاوت در سانتراژ دوربین و تارگت، محدودیت دقت دوربین و تارگت، دقت در نشانه روی اپراتور، شرایط محیطی و نور محیط و دما و فشار، شرایط اتمسفری بین دو نقطه و دقت منشور یا رفلکتور در بازتابی اشعه دریافتی.

بنابر این، منشاء بروز خطای مشاهدات نقشه‌برداری، متعدد است و بروز خطای مشاهدات حتمی خواهد بود. در حالت کلی، سه نوع خطای مشاهدات نقشه‌برداری وجود دارد: ۱- خطاهای تصادفی، ۲- خطاهای سیستماتیک، ۳- اشتباوهای بزرگ

توضیحات بیشتر در مورد خطاهای نقشه‌برداری، در کتاب‌های تئوری خطاهای قابل دسترس بوده و با در نظر گرفتن مشاهدات همراه با خطای مشاهدات سرشکنی خطاهای پرداخته می‌شود.

۴-۱ مجھول X (Unknown X)

به پارامترها و المان‌هایی که امکان اندازه‌گیری مستقیم آنها میسر نیست و برای به دست آوردن آنها، لازم است در قالب یک روش هندسی خاص و با اندازه‌گیری پارامترهای مشخص، اقدام به محاسبه‌ی این المان‌ها نمود، مجھول گفته می‌شود. در واقع هدف اولیه‌ی نقشه‌برداری، دستیابی به این مقادیر مجھول می‌باشد.

پارامترهای مجھول، با بردار X و تعداد مجھول‌ها، با $\|$ نشان داده می‌شوند ($X_{\|}$). از جمله مقادیر مجھول در نقشه‌برداری می‌توان به مواردی از این دست اشاره کرد: مساحت یک محیط بسته، حجم عملیات خاکی، ژیزمان^۲ یک امتداد خاص، مختصات X , Y , Z یک نقطه در سیستم مختصات معلوم محلی، منطقه‌ای و یا جهانی، یا پارامترهای جزر و مد و یا مقدار ثابت جاذبه (g). از سوابی دیگر، در

¹ Total Station Instrument

² Gisman

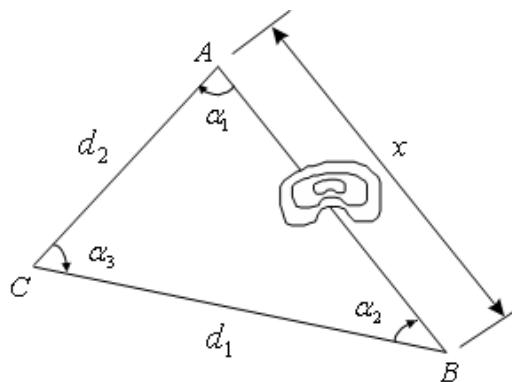
نقشه‌برداری، علاوه بر پارامتر مجهول، دقت مجهول نیز مهم می‌باشد. مثلاً لازم است نقطه‌ی A با دقت ۵ میلی‌متر مختصات‌دهی شود، بنابراین در نقشه‌برداری، علاوه بر شناخت مجهول و محاسبه‌ی آن، مطلب مهم این است که پارامترهای مجهول، به چه نحوی تعیین شوند که دقت برآورده آنها مطلوب باشد. این مطلب را می‌توان به این صورت عنوان کرد که یک منطقه‌ی اطمینان تعريف شود که نقطه‌ی محاسبه شده، با درصد احتمال مورد نظر در داخل آن منطقه باشد.

۱-۵ مدل رياضي

زنيني که روی آن مشاهده انجام مي‌گيرد، زميني واقعی و قابل لمس است که توپوگرافی و عوارض آن، ما را مجبور به پیروی از خود می‌کند؛ يعني محاسبات و مشاهدات باید از وضعیت فیزیکی زمین پیروی نمایند و این موضوع باعث پیدايش محدودیت رياضي می‌شود. به اين محدودیت رياضي که به صورت يك شكل هندسي مثل مثلث، نمود پيدا می‌کند، مدل رياضي گفته می‌شود و مشاهدات باید در قالب اين شكل هندسي پي‌ريزي و جمع‌آوري شوند. در واقع مدل رياضي، اسکلت هندسي مشاهدات را مشخص می‌نماید.

در علم نقشه‌برداری، مدل رياضي به اين صورت تعريف می‌شود: "يک شكل هندسي که برای محاسبه و ارتباط مشاهدات و مجهولات با هم به‌كار می‌رود و به صورت تابعی ارائه می‌گردد."

مثلاً فاصله‌ی افقی AB با توجه به شكل زير مجهول می‌باشد و فرض بر اين است که در فاصله‌ی بين نقطه‌ی A و نقطه‌ی B يك كوه وجود دارد، که امكان اندازه‌گيري مستقيم طول AB را غيرممکن می‌نماید. بنابراین، يك محدودیت طبیعی وجود دارد که باید مد نظر قرار گيرد و از آن پیروی شود. برای حل مشکل باید يك نقطه‌ی کمکی مانند C در نظرگرفته شود؛ يعني محدودیت فیزیکی زمین باعث می‌شود که از يك شكل هندسي به نام مثلث پیروی شود. پس شكل هندسي، مثلث بوده و روابط موجود در مثلث، مدل رياضي را تشکيل می‌دهند. شكل هندسي مثلث، اسکلت هندسي مدل و قوانين رياضي موجود در مثلث، همان مدل رياضي می‌باشند. با فرض اينکه بتوان سه زاويه و دو طول از اين مثلث (شکل ۱-۱) را مشاهده نمود و با انجام مشاهدات مذکور (سه زاويه و دو طول مثلث، کلاً ۵ مشاهده)، روابط رياضي شناخته شده‌ی زير را در مثلث می‌توان نوشت:



شکل ۱-۱؛ شکل هندسی مدل ریاضی

$$1) \quad \alpha_1 + \alpha_2 + \alpha_3 = 180$$

$$2) \quad \frac{d_1}{\sin \alpha_1} = \frac{x}{\sin \alpha_3}$$

$$3) \quad \frac{d_2}{\sin \alpha_2} = \frac{x}{\sin \alpha_3}$$

$$4) \quad d_1^2 = d_2^2 + x^2 - 2d_2 x \cos \alpha_1$$

$$5) \quad d_2^2 = d_1^2 + x^2 - 2d_1 x \cos \alpha_2 \quad (1-1)$$

$$6) \quad x^2 = d_1^2 + d_2^2 - 2d_1 d_2 \cos \alpha_3$$

کل روابط ریاضی که در مثلث برقرار است به شرح فوق بوده و یک مجموعه‌ی سه تایی از آنها پاسخ‌گوی نیاز برای محاسبه‌ی مجهول مورد نظر (محاسبه‌ی طول AB), کافی می‌باشد. باید مشخص نمود که کدام مجموعه‌ی سه تایی از مدل‌های ریاضی فوق، انتخاب شود تا کمترین خطای در محاسبه‌ی x ایجاد شود و نیز، نحوه‌ی تست مدل ریاضی برای اینکه آیا مدل ریاضی به درستی انتخاب شده است یا نه، کدام است؟ (در این کتاب به تفصیل، این موارد توضیح داده خواهد شد).

به خاطر اهمیت مدل ریاضی، لازم است در این مورد، بحث بیشتری صورت پذیرد؛ چرا که انجام سرشکنی روی مشاهدات در قالب مدل‌های ریاضی صورت می‌پذیرد.

۱-۵-۱ المان‌های مدل رياضي

هر مدل رياضي داراي حداکثر سه المان به شرح زير مى‌باشد:

۱. المان اول را ثابت^۱ گويند. مثلا عدد ۱۸۰ در $\alpha_1 + \alpha_2 + \alpha_3 = 180$ يك ثابت در مدل رياضي مى‌باشد. المان‌هایي که مقادير آنها ثابت است (ثوابت) با C نشان داده مى‌شوند. البته در برخی از مدل‌های رياضي، المان ثوابت وجود ندارد (مثل مدل‌های شماره‌ي ۴ و ۵ و ۶ درمثال پيشين).
۲. المان دوم، المان مشاهدات است که باید اندازه‌گيري شوند و با L نشان داده مى‌شوند.
۳. المان سوم، عناصری مى‌باشند که مستقيماً قابل اندازه‌گيري نيستند و با x نشان داده مى‌شوند و مجھولات ناميده مى‌شوند.

برای اينکه يك مدل رياضي قابل حل باشد باید هر يك از المان‌های مدل به تعداد کافی موجود باشد. در حالت کلي، ممکن است يك مدل رياضي مورد استفاده در نقشهبرداري شامل تعداد زيادي مشاهده و ثوابت و تعداد محدودی مجھولات باشد.

۱-۵-۲ تقسيم‌بندی مدل‌های رياضي از نظر فرم و شکل

از نظر فرم و شکل، مدل‌های رياضي به سه دسته تقسيم مى‌شوند که عبارتند از:

الف- مدل‌های مستقيم

مدل‌هایي هستند که در آنها ارتباط بين مشاهدات و مجھولات به طور مستقيم برقرار مى‌گردد. در واقع، اين مدل‌ها مستقيماً بيان مى‌کنند که مجھولات، تابعی از مشاهدات است. مثلاً مساحت يك زمين مستطيل شکل به ابعاد a و b يعنی $x = a \cdot b$ (در اين مدل رياضي با مشاهده‌ي a و b مستقيماً مساحت يعنی مجھول x محاسبه مى‌شود).

ب- مدل‌های غير مستقيم

مدل‌هایي هستند که در آنها مشاهدات به طور صريح، تابعی از مجھولات مى‌باشند؛ يعني با اندازه‌گيري مستقيم مشاهدات نمى‌توان به مجھولات رسید. برای مثال اگر طول ميان دو نقطه با مختصات مجھول $(B(x,y), A(x,y))$ مشاهده شود نمى‌توان مجھولات (x,y) دو نقطه را با استفاده از اين مشاهده (طول) برآورد نمود. بنابراین مجبوريم يك دستگاه از معادلات تشکيل دهيم.

$$L_{AB} = \sqrt{(x_B - x_A)^2 + (y_B - y_A)^2} \quad (2-1)$$

^۱ Constant

پ- مدل‌های ضمنی

در این قبیل مدل‌ها، مشاهدات به صورت مستقیم و صریح تابعی از مجهولات نمی‌باشند؛ بلکه رابطه‌ی میان مشاهدات و مجهولات به شکل یک تابع است که به صورت $F(X,L)=0$ بیان می‌شود. این مدل‌ها، بیشتر غیرخطی است. برای مثال می‌توان از مدل تعیین موقعیت قایق در حال حرکت که موقعیت آن تابع زمان است نام برد.

۶-۱ فراوانی مشاهدات (*Redundency*)

اگر مشاهده بیش از مقدار مورد نیاز جمع‌آوری شود، در این حالت مدل ریاضی قابل حل^۱ نامیده می‌شود و گفته می‌شود که مشاهدات، فراوانی^۲ دارند. در واقع یک پروژه‌ی نقشه‌برداری که دارای طراحی خوبی باشد، المان مشاهداتی مدل آن، دارای فراوانی است. مثلاً اگر در مثلث شکل (۱-۱) مثال قبل، نتیجه‌ی آنالیز اولیه به این صورت باشد که: اگر مشاهدات زاویه با ۳۰ کوپل قرائت، انجام شود نتیجه‌ی مطلوب به دست می‌آید یعنی در این مثال فراوانی مشاهدات بالا است. هر چقدر فراوانی مشاهدات بالا باشد یا به عبارت دیگر تعداد مشاهدات زیاد باشد، درجه‌ی آزادی بیشتر شده و سرشکنی با دقت بالاتری صورت می‌پذیرد. در واقع عمداً اقدام به جمع‌آوری مشاهدات اضافی و بیش از مورد نیاز می‌شود تا جواب‌های مطمئن‌تری به دست آید.

مثلاً در مثلث شکل (۱-۱) اگر هر یک از مشاهدات ۹ بار تکرار شود، بدین ترتیب در مجموع ۴۵ مشاهده وجود خواهد داشت و هر سری از مشاهدات با فراوانی مشخص، نتیجه‌ی خاصی را خواهد داد. دیده می‌شود که هر سری از مشاهدات با فراوانی متفاوت، جواب‌های متفاوتی را نتیجه می‌دهد. این معقولانه نیست و باید همه‌ی مشاهدات به طور همزمان به مدل ریاضی آورده شوند تا مقادیر مشابه و در واقع یکسان برای مجهولات محاسبه شوند که این پروسه را سرشکنی می‌گوییم.

۷-۱ مفاهیم مربوط به کیفیت مشاهدات: وزن و دقت مشاهدات^۳

وقتی در مورد کیفیت مشاهدات بحث می‌شود، دقت و وزن و صحت، سه مطلب مهم در این رابطه می‌باشند. همانطورکه گفتیم در نقشه‌برداری، مشاهدات به عنوان یک کمیت آماری در نظر گرفته می‌شوند. در ضمن به دلیل تصادفی بودن خطای اتفاقی در مشاهدات نقشه‌برداری، می‌توان گفت که

¹ Overdetermined

² Redundency

³ Precision & Weight

مشاهدات مستقل از هم، از توزيع گوس (نرمال)^۱ پیروی می‌کنند یا به عبارت دیگر، می‌توان گفت که مشاهدات یک نمونه‌ی آماری، دارای تابع چگالی توزيع نرمال می‌باشند. به تعريفی دیگر، یکسری از مشاهدات نقشه‌برداری عبارت است از یک نمونه‌ی آماری از جامعه‌ی آماری بزرگتر. برای درک بهتر این موضوع به مثال زیر توجه شود.

مثال: اگر امكان داشت که بینهايت بار یک طول یا یک زاویه را مشاهده و سپس ميانگين مشاهدات را محاسبه نمود، در اين صورت صرف نظر از اشتباها و خطاهای سیستماتیک، خطای مقدار ميانگين صفر می‌شد یا به عبارت دیگر مقدار واقعی مشاهده به دست می‌آمد اما به دلیل محدودیت وقت و مسئله‌ی هزینه و ... از این بینهايت بار، یک نمونه به تعداد مثلاً ۱۰ انتخاب می‌شود، یا به عبارت دیگر طول مورد نظر ۱۰ بار اندازه‌گیری می‌شود.

برای یک نمونه‌ی آماری، پارامترهای انحراف معیار، واریانس و متوسط حسابی را می‌توان با استفاده از فرمول‌های زیر محاسبه کرد:

$$\begin{aligned} S^2 &= \frac{\sum_{i=1}^n (L_i - \bar{L})^2}{n-1} \\ \bar{L} &= \frac{\sum_{i=1}^n L_i}{n} \quad \text{: متوسط حسابی} \\ S &= \sqrt{S^2} \quad \text{: انحراف معیار} \end{aligned} \tag{۳-۱}$$

با توجه به مطالب مذکور و با این فرض که مشاهدات، کمیت‌های آماری می‌باشند به تعريف مفاهیم وزن و دقت مشاهدات می‌پردازیم.

دقت یک مشاهده متناسب با عکس واریانس مشاهده است ($\frac{1}{\sigma^2}$ دقت). یک مشاهده وقتی دقت بالايی دارد که واریانس (σ^2) یا انحراف معیار (σ) یا S کوچکی داشته باشد؛ بنابراین مشاهدات با دقت کم، واریانس بزرگتری خواهند داشت.

کمیت دیگری که برای اندازه‌گیری کیفیت مشاهدات به کار می‌رود، وزن است. هر مشاهده با دقت بالاتر دارای وزن بالاتر می‌باشد و بر عکس، هر مشاهده با دقت پایین‌تر دارای وزن کمتر می‌باشد.

^۱ Gauss Normal Distribution Function

وزن یک مشاهده برابر است با $P = \frac{k}{\sigma^2}$ ؛ برای مثال اگر وزن مشاهده‌ای مقدار یک داشته باشد در آن صورت واریانس آن برابر است با:

$$P = 1 \Rightarrow \sigma^2 = k = \sigma_0^2$$

σ_0^2 واریانس اولیه است یا به عبارت دیگر، واریانس مشاهده با وزن یک می‌باشد، که فاکتور واریانس اولیه نیز نامیده می‌شود، فاکتور واریانس اولیه، انتخابی بوده و معمولاً مقدار آن آگاهانه انتخاب می‌شود و البته می‌توان مقدار آن را یک فرض نمود. در ادامه، درباره‌ی اهمیت فاکتور واریانس اولیه و نحوه انتخاب آن بحث خواهد شد.

همبستگی بین مشاهدات را "کوواریانس" گویند. اگر دو مشاهده با یکدیگر ارتباط داشته باشند و وابستگی بین آنها وجود داشته باشد، کوواریانس وجود خواهد داشت. اما بیشتر در نقشه‌برداری، مشاهدات را مستقل از هم در نظر می‌گیرند. بنابراین ماتریس واریانس-کوواریانس مشاهدات، یک ماتریس قطری می‌باشد.

برای بردار مشاهدات با تعداد n مشاهده، ماتریسی با نام "ماتریس وزن" تعریف می‌گردد که برابر است با:

$$P = \sigma_0^2 \sum_L^{-1}$$

ماتریس واریانس-کوواریانس مشاهدات می‌باشد که برابر است با: \sum_L

$$\sum_L = \begin{bmatrix} \sigma_1^2 & \sigma_{12} & \dots & \sigma_{1n} \\ \sigma_{21} & \sigma_2^2 & \dots & \sigma_{2n} \\ \vdots & & & \\ \sigma_{n1} & \sigma_{n2} & \dots & \sigma_n^2 \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} \sigma_1^2 & 0 & \dots & 0 \\ 0 & \sigma_2^2 & \dots & 0 \\ \vdots & & & \\ 0 & 0 & \dots & \sigma_n^2 \end{bmatrix} \quad (4-1)$$

توجه: اگر مشاهدات دارای واحدهای متفاوت باشند (مثل طول بر حسب متر و زاویه بر حسب درجه)، باید در ماتریس وزن، واحدها را یکسان نمود.

۸-۱ دقت و صحت (Precision & Accuracy)

دقت^۱ عبارتست از درجه‌ی سازگاری یا توافق بین مشاهدات، که بر مبنای مقدار اختلافات در یک نمونه از مشاهدات، تعریف می‌شود.

صحت^۲ عبارتست از مقدار اختلاف مشاهده از مقدار واقعی آن مشاهده، یا به عبارت دیگر، بیانگر مقدار نزدیکی مشاهده به اندازه‌ی واقعی آن می‌باشد. به علت اهمیتی که این دو مفهوم دارند برای درک عمیق آنها به مثال زیر توجه نمایید.

فرض کنید برای اندازه‌گیری یک طول، سه روش قدم زدن، مترکشی و طول‌یابی الکترونیکی^۳، بکار رود و هر روش پنج بار تکرار شود، نتایج جدول زیر حاصل خواهد شد:

تکرار	قدم زدن (p)	مترکشی (t)	EDM (e)
1	571	567.17	567.133
2	563	567.08	567.124
3	566	567.12	567.129
4	588	567.38	567.165
5	557	567.01	567.140

نتایج، بیانگر این واقعیت است که مشاهدات در مرحله‌ی مترکشی دقیق‌تر از مرحله‌ی قدم زدن و در مرحله‌ی EDM دقیق‌تر از مترکشی اندازه‌گیری شده‌اند.

برای درک صحیح فرق بین صحت و دقت، شکل ۲-۱، مورد بررسی قرار می‌گیرد. در این شکل:

a: صحیح است ولی دقیق نیست.

b: نه صحیح است نه دقیق.

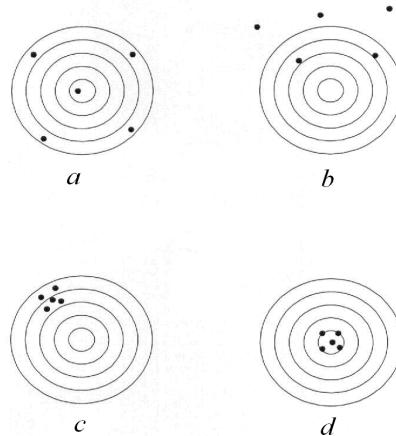
c: دقیق است صحیح نیست.

d: دقیق و صحیح است.

¹ Precision

² Accuracy

³ EDM



شکل ۲-۱: فرق دقت و صحت

۹-۱ پردازش و ارزیابی مشاهدات

پس از جمع‌آوری مشاهدات، مرحله‌ی مهم پردازش و ارزیابی مشاهدات شروع می‌شود، که به صورت مراحل زیر به انجام می‌رسد:

- ✓ تصحیح مشاهدات از نظر خطاهای سیستماتیک
- ✓ حذف اشتباهات و کنترل کیفیت مشاهدات با استفاده از تست‌های آماری
- ✓ سرشکنی خطاهای تصادفی مشاهدات و محاسبه دقیق مجہولات

برای انجام مراحل فوق لازم است مفاهیمی از جبر خطی که مورد نیاز است به‌طور خلاصه مرور گردد تا با تکیه بر آن بتوان مرحله پروسس مشاهدات را انجام داد.

۱۰-۱ مروری گذرا بر جبر خطی

انتظار می‌رود که خوانندگان این کتاب با ماتریس و عملیات ماتریسی آشنایی کامل داشته باشند. در این قسمت فقط مفاهیم کلی از جبر خطی که در ادامه مباحث مورد نیاز است، یادآوری می‌گردد.

ابعاد ماتریس: تعداد سطرها و ستون‌های یک ماتریس را گویند. A_{mn} یعنی ماتریس A با تعداد m سطر و تعداد n ستون که a_{ij} درایه‌های آن نامیده می‌شوند.

ماتریس ستونی: ماتریسی که دارای فقط یک ستون باشد.

ماتریس مربعی: ماتریسی که تعداد سطر و ستون‌های آن برابر باشند.

ماتریس سینگولار^۱: ماتریسی که دترمینان آن صفر باشد ($\det = 0$): وگرنه، ماتریس، غیرسینگولار^۲ خواهد بود.

رنک ماتریس: اگر در ماتریسی بتوان بزرگترین زیرماتریس مربعی پیدا کرد که دترمینان آن مخالف صفر شود آنگاه رنک ماتریس برابر مرتبه‌ی زیر ماتریس مذکور می‌باشد. مثلاً:

$$B = \begin{bmatrix} 1 & 3 & 4 \\ 6 & 7 & 8 \\ 9 & 10 & 12 \end{bmatrix} \rightarrow \det(B) = -8, \quad \text{rank}(B) = 3 \quad (5-1)$$

ولی در ماتریس زیر چون دترمینان ماتریس برابر صفر است، بنابراین بزرگترین زیر ماتریس مربعی که دترمینان آن مخالف صفر باشد ماتریسی 2×2 خواهد بود لذا:

$$E = \begin{bmatrix} 1 & 2 & 3 & 4 \\ 5 & 6 & 7 & 8 \\ 9 & 10 & 11 & 12 \\ 13 & 14 & 15 & 16 \end{bmatrix} \rightarrow \text{rank}(E) = 2 \quad (6-1)$$

ماتریس وارون‌پذیر: ماتریس مربعی که دترمینان آن مخالف صفر باشد؛ به عبارت دیگر، ماتریس مربعی که غیر سینگولار باشد ($\det \neq 0$).

ماتریس قطری: ماتریسی است که درایه‌های غیر قطر اصلی آن (a_{ij}) همگی صفر باشند. از خواص ماتریس قطری این است که اگر در ماتریسی قطری ضرب شود، ماتریس حاصل نیز قطری است.

ماتریس بالا مثلثی: ماتریسی است که درایه‌های زیر قطر اصلی آن صفر باشند.

ماتریس پائین مثلثی: ماتریسی است که درایه‌های بالای قطر اصلی آن صفر باشند.

ماتریس متقابن: ماتریسی است که درایه‌های یکسان آن در بالای قطر اصلی و در پایین قطر اصلی با هم برابرند.

۱-۱۰ عملیات ماتریس‌ها

ترانسپوز: جای سطرها و ستون‌های یک ماتریس با هم عوض می‌شوند.

¹ Singular

² Non Singular

از خواص ترانسپوز می‌توان به موارد زیر اشاره کرد:

- 1) $(A^T)^T = A$ (۷-۱)
- 2) $(AB)^T = B^T A^T$
- 3) $A^T = A$ اگر ماتریس A قطری باشد در این صورت:

ضرب ماتریس: درایه‌های متناظر در یک سطر از ماتریس با درایه‌های متناظر در یک ستون از ماتریس دیگر در هم ضرب می‌شوند و حاصل ضرب آنها جمع شده و آنگاه درایه‌ی متناظر در ماتریس حاصل ضرب به دست می‌آید.

معکوس کردن یک ماتریس: وارون کردن ماتریس‌های مربع وقتی امکان‌پذیر می‌باشد که:

نخست: دترمینان آن ماتریس صفر نباشد ($\det \neq 0$).

دوم اینکه: رنک آن ماتریس مربع کامل باشد.

توجه: وارون ماتریس A را با A^{-1} نشان می‌دهند و همواره رابطه‌ی $A^{-1}A = I$ برقرار است.

۱۰-۱ حل دستگاه معادلات خطی

یک دستگاه معادلات خطی شامل m معادله با n مجهول، یعنی $X_i, i = 1, 2, \dots, n$ در حالت کلی به صورت زیر می‌باشد:

$$\begin{cases} a_{11}X_1 + a_{12}X_2 + \dots + a_{1n}X_n = b_1 \\ a_{21}X_1 + a_{22}X_2 + \dots + a_{2n}X_n = b_2 \\ \vdots \\ a_{m1}X_1 + a_{m2}X_2 + \dots + a_{mn}X_n = b_m \end{cases} \quad (8-1)$$

ضرائیب a_{ij} و b_j معلوم و ثابت می‌باشند. فرم ماتریسی معادلات بالا به این صورت است:

$$A_{mn}X_{n1} = b_{m1} \rightarrow AX = b \quad (9-1)$$

که A ماتریس ضرائیب است و به صورت زیر بیان می‌شود:

$$A = \begin{bmatrix} a_{11} & a_{12} & \cdots & a_{1n} \\ a_{21} & a_{22} & \cdots & a_{2n} \\ \vdots & & & \\ a_{m1} & a_{m2} & \cdots & a_{mn} \end{bmatrix} \quad (10-1)$$

اين ماترييس داراي اهميت زيادي مي باشد و در قابل حل يا غيرقابل حل بودن سیستم معادلات خطى نقش اساسی دارد.

اگر بردار b صفر باشد دستگاه معادلات خطى همگن است و اگر غير صفر باشد دستگاه معادلات ناهمگن مي باشد.

برای حل اين سیستم روش‌های متعددی وجود دارد که يکی از اين روش‌ها، روش کمترین مربعات است، که در اين كتاب به آن پرداخته خواهد شد. پس برای اينکه بتوان از روش کمترین مربعات استفاده نمود، لازم است که تعداد معادلات، بيشتر از مجھولات باشد.

اگر $0 = b$ و تعداد مشاهدات بيشتر از مجھولات باشد، روش کمترین مربعات مطلوب‌ترین حالت مي باشد.

۱۱-۱ مروری گذرا بر تئوري خطاهای

انتظار مي رود که خوانندگان اين کتاب با بحث‌های مربوط به تئوري خطاهای آشنایي داشته باشند؛ برای يادآوری لازم است خلاصه‌ای از اين مطالب بازگو گردد. همانطور که در بخش مشاهدات عنوان شد، مشاهدات نقشهبرداری، داراي خطابوده و مفاهيم انحراف معيار و وزن، مشخص كننده كيفيت مشاهدات مي باشند. از سويي ديگر، با اين مشاهدات خطادر، يکسری مجھولات محاسبه مي شود. اينک اين سوال مهم مطرح مي شود که با توجه به دقت مشاهدات، دقت مجھول محاسبه شده چقدر است؟

مثلا با استفاده از يك دستگاه توتال استيشن که انحراف معيار اندازه‌گيری طول با آن برابر $\pm 2\text{mm} \pm 2\text{ppm}$ بوده و انحراف معيار اندازه‌گيری زاويه " ± 5 " است و با استفاده از دو نقطه ثابت و مختصاتدار و بدون خطای A و B، نقطه مجھول M با استفاده از فرمول‌های زير (مدل رياضي) مختصات‌دهی شده است، دقت X_m و Y_m چقدر است؟ (شكل ۳-۱)

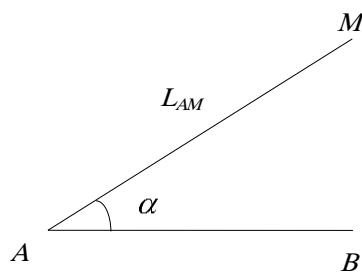
$$X_M = X_A + L_{AM} \sin(G_{AM} = G_{AB} - \alpha) \quad (11-1)$$

$$Y_M = Y_A + L_{AM} \cos(G_{AM} = G_{AB} - \alpha)$$

در فرمول‌های بالا (مدل ریاضی)، بردار مجہولات و بردار مشاهدات عبارتند از:

$$L = \begin{bmatrix} L_{AM} \\ \alpha \end{bmatrix} \quad X = \begin{bmatrix} X_M \\ Y_M \end{bmatrix}$$

و بردار ثوابت مدل ریاضی، مختصات معلوم دو نقطه A و B می‌باشند.



شکل ۳-۱؛ مختصات دهی به نقطه مجہول

انحراف معیار مشاهدات را می‌توان در قالب ماتریس واریانس کوواریانس مشاهدات و به فرم زیر عنوان نمود.

$$\Sigma_L = \begin{bmatrix} \sigma_\alpha^2 & 0 \\ 0 & \sigma_l^2 \end{bmatrix}$$

با توجه به موارد ذکر شده، برای پاسخ به سوال اساسی فوق باید از قانون "انتشار ماتریس واریانس کوواریانس" استفاده نمود.

بر اساس این قانون و با توجه به ساختار مدل ریاضی که به فرم $X = F(L)$ است انحراف معیار مجہولات یا به عبارت دقیق‌تر ماتریس واریانس کوواریانس مجہولات، از رابطه $\Sigma_X = B \Sigma_L B^T$ محاسبه خواهد شد.

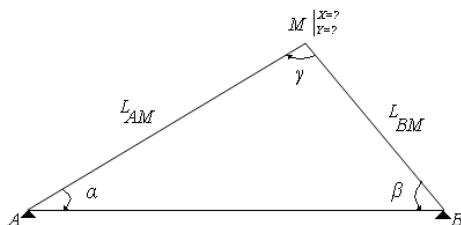
در این رابطه ماتریس B، ماتریس ضرائب نامیده می‌شود و درایه‌های آن به شرح زیر محاسبه می‌گردد:

$$B = \begin{bmatrix} \frac{\partial X_1}{\partial L_1} & \frac{\partial X_1}{\partial L_2} & \dots & \frac{\partial X_1}{\partial L_n} \\ \frac{\partial X_2}{\partial L_1} & \frac{\partial X_2}{\partial L_2} & \dots & \frac{\partial X_2}{\partial L_n} \\ \vdots & \vdots & \ddots & \vdots \\ \frac{\partial X_u}{\partial L_1} & \frac{\partial X_u}{\partial L_2} & \dots & \frac{\partial X_u}{\partial L_n} \end{bmatrix} \quad (13-1)$$

و ماتریس واریانس کوواریانس مجہولات دارای ساختار زیر خواهد بود:

$$\Sigma_X = \begin{bmatrix} \sigma_x^2 & \sigma_{xy} \\ \sigma_{yx} & \sigma_y^2 \end{bmatrix} \quad (14-1)$$

اگر ساختار مدل ریاضی و همچنین شکل شبکه نقشهبرداری به سادگی این مثال نبوده و یا به عبارت دیگر برای محاسبه مجہولات، تعداد زیادی مشاهده جمع آوری شده باشد، آیا باز هم می‌توان از قانون مذکور استفاده نمود؟ مثلاً اگر برای محاسبه مختصات مجھول نقطه M مشاهدات دیگری نیز مثل شکل زیر وجود داشته باشد راه حل چیست؟



شکل ۱-۴؛ مشاهدات بیش از مورد نیاز

یعنی اگر بردار مشاهدات به شکل زیر باشد، برای محاسبه بردار مجہولات و نیز محاسبه دقت مجہولات آیا روش فوق جوابگو می‌باشد؟

$$L = \begin{bmatrix} L_{AM} \\ L_{BM} \\ \alpha \\ \beta \\ \gamma \end{bmatrix} \text{ و } X = \begin{bmatrix} X_M \\ Y_M \end{bmatrix}$$

برای جواب این سوال و برای حل شبکه‌های مختلف نقشه‌برداری و ژئودزی، روش سرشکنی کمترین مربعات، یک راه حل دقیق و مبتنی بر علم ریاضی می‌باشد که در ادامه به بررسی آن می‌پردازیم.

سرشکنی مشاهدات و اندازه‌گیری‌ها، با روش‌های مختلف ریاضی صورت می‌پذیرد، که از بین این روش‌ها، روش کمترین مربعات^۱، روشنی است که مبتنی بر ریاضی و آمار بوده و از دیدگاه ریاضی بهترین و دقیق‌ترین روش می‌باشد. این روش سرشکنی بر اساس مینیمم کردن مقدار بردار اختلافات یا بردار باقیمانده‌ها بوده و با انجام این روش موارد زیر تحقق می‌یابند:

۱. مجموع تمامی تصحیحات مربوط به سرشکنی مینیمم می‌شود.
 ۲. تصحیح با مقدار ماکزیمم نیز مینیمم می‌گردد.
 ۳. مجموع توان دوم تمامی مقادیر تصحیحات سرشکنی مینیمم می‌شود.
- با تحقق این سه شرط، کمترین انحراف از مقدار واقعی وجود خواهد داشت.

^۱ Least Square Adjustment Method (L.S.A)

