

تبدیلات مختصات دقیق بین سیستم محلی و UTM با استفاده از درونیابی ارتفاعی حاصل از نقاط لیدار

(مطالعه موردنی: شهر اصفهان)^۱

میلاد صالحی^۲ جمال عسگری^۳

علیرضا امیری سیمکویی^۴

تاریخ پذیرش مقاله: ۹۶/۱۱/۲۸

تاریخ دریافت مقاله: ۹۶/۰۹/۲۴

چکیده

از آنجا که امروزه بحث تبدیلات بین سیستم‌های مختصات در فعالیت‌های نقشه‌برداری و ژئودزی و علوم مرتبط با اطلاعات مکانی کاربرد ویژه‌ای دارد، به منظور افزایش دقت در انتقال بین این سیستم‌ها، استفاده از روش‌های جدید و کارآمد مورد اهمیت است. هدف اصلی این مقاله در بخش اول بررسی تبدیل مختصات محلی شهر اصفهان به مختصات UTM و بالعکس با استفاده از روش ضریب مقیاس ترکیبی است. لذا از مختصات ۵۰۰ ایستگاه GPS موجود در شهر اصفهان با پراکندگی مناسب استفاده شد و با پیاده سازی روابط تبدیل فواصل از روی سطح زمین به صفحه نقشه، مختصات این نقاط در سیستم محلی بدست آمد. بررسی تغییرات ضریب مقیاس ترکیبی برای نقاط GPS شهر اصفهان نشان داد که اگر از یک ضریب مقیاس واحد برای کل شهر استفاده شود اختلافی در حدود چند دسیمتر در طول‌های بلند ایجاد می‌شود که مناسب تهیه نقشه دقیق نیست. از آنجا که در تبدیل معکوس از سیستم محلی به سیستم UTM با کمک مدل‌های جدیدی همچون مدل توابع گویا، علاوه بر موقعیت مسطحاتی در سیستم محلی نیاز به دانستن مؤلفه‌ی ارتفاعی نقاط می‌باشد، در بخش دوم مقاله به ارائه الگوریتمی جهت درونیابی ارتفاع نقاط معابر شهر اصفهان با استفاده از داده‌های لیدار پرداخته شد. ارزیابی نتایج این درونیابی با تست بر روی ارتفاع نقاط GPS شهر اصفهان، نشان دهنده کشف یک بایاس 30 سانتیمتر در نقاط ارتفاعی لیدار شهر اصفهان است. پس از حذف این بایاس، مقدار RMSE برابر 4 سانتیمتر ، جهت درونیابی ارتفاع نقاط داخل معابر شهر اصفهان در دیتوم WGS-84 بدست می‌آید.

واژه‌های کلیدی: سیستم مختصات محلی، سیستم تصویر، ضریب مقیاس ترکیبی، مدل توابع گویا، درونیابی نقاط ارتفاعی.

۱- این مقاله مستخرج از پایان‌نامه کارشناسی ارشد تحت حمایت شهرداری اصفهان می‌باشد.

۲- دانشجوی کارشناسی ارشد ژئودزی - دانشکده فنی و مهندسی - دانشگاه اصفهان - mi_salehi@yahoo.com

۳- استادیار گروه مهندسی نقشه‌برداری دانشکده فنی و مهندسی دانشگاه اصفهان - jamal.asgari@surv.ui.ac.ir

۴- دانشیار گروه مهندسی نقشه‌برداری - دانشکده فنی و مهندسی - دانشگاه اصفهان - ar.amirisimkooei@surv.ui.ac.ir

همانند UTM برقرار شود. این تبدیل سیستم مختصات ها بین مختصات زمینی سنتی و سیستم های نوین با مشاهدات ماهواره‌ای همانند سیستم تعیین موقعیت جهانی به علت ناهماگونی داده‌ها معمولاً فرایندی مشکل است، که در ابعاد محدود و با سطح دقت مورد قبول، می‌توان روابطی برای این تبدیلات ارائه کرد. (Palancz et al., 2011) و (Zeng., 2010) از روش‌های متداول در تبدیلات بین سیستم‌های مختصات، می‌توان به تبدیلات هلمرت و افاین اشاره کرد که البته به وسیله این روش‌های سنتی هرگز نمی‌توان یک تبدیل یکنواخت و همگون برای مناطق بزرگ انجام داد. به دلیل اینکه دقت حاصل از این روش‌ها به اندازه کافی مناسب نیست. هرچند که از طریق تبدیل مختصات با استفاده از مدل چندجمله‌ای‌ها و مدل توابع رشنال می‌توان نتایج و دقت بهتری را حاصل کرد. (Zaletnyik., 2004)

از آنجا که امروزه مدل‌های سه بعدی شهری از بنیادی‌ترین اطلاعات موردنیاز در بسیاری از کاربردهای مهندسی نظیر مدیریت شهری، طراحی جاده‌ها و بزرگراه‌ها می‌باشند؛ تلاش‌های گسترده‌ای در راستای بهینه‌سازی در روند تولید اطلاعات از سطح زمین و پردازش آنها انجام پذیرفته است. از جمله لیدار یک منبع مستقیم برای اخذ ابر نقاط متر acum سه بعدی است و به عنوان یک منبع عمده و اصلی در زمینه بازسازی مدل‌های سه بعدی و جهت استفاده از مؤلفه‌ی ارتفاعی نقاط برای انجام ترانسفر ماسیون‌ها است. در ادامه پس از آشنایی با مفاهیم موردنیاز در مورد نحوه انتقال بین سیستم‌های مختصات محلی و سیستم تصویر UTM در شهر اصفهان و نحوه درون‌یابی و بدست‌آوردن مؤلفه‌ی ارتفاعی نقاط داخل معتبر با استفاده از داده‌های لیدار، جهت استفاده در مدل‌هایی نظیر مدل توابع گویا به تفصیل پرداخته می‌شود.

۲- مفاهیم و مبانی نظری

از آنجا که در هر تعیین موقعیتی به یک سیستم مختصات برای ارجاع موقعیت نقاط نیاز است و در بحث تهیه نقشه‌های

۱- مقدمه

از گذشته‌های دور، تهیه نقشه در یک سیستم مختصات واحد همیشه مدنظر مهندسان نقشه‌بردار و متخصصین سایر علوم مرتبط با نقشه و اطلاعات مکانی بوده است. وجود یک سیستم مختصات واحد برای نقشه‌برداری سبب همخوانی نقشه‌ها در زمان‌ها و مکان‌های مختلف می‌شود. از لحاظ مکانی، نقشه‌های تولیدشده در مکان‌های مختلف همخوانی خواهند داشت و نیاز به انجام تبدیلاتی که نقشه‌ها را دچار تغییر می‌کند وجود ندارد و از نظر زمانی، بروزرسانی یک نقشه در زمان‌های مختلف به درستی امکان پذیر می‌شود. لزوم تعریف سیستم مختصات یکپارچه از قرن هجدهم میلادی و همزمان با گسترش نقشه‌های نظامی و کاداستر در اروپا مورد توجه بوده و از همان زمان تلاش‌های زیادی برای تعریف سطوح مرجع مسطحاتی و ارتفاعی انجام شده است. بیضوی های محلی و جهانی برای دیتوم ارتفاعی مسطحاتی و ژئوئیدهای محلی و جهانی برای دیتوم ارتفاعی تعیین و تعریف شده است.

در نقشه‌برداری از سیستم‌های تصویر استفاده‌های زیادی می‌شود. سیستم‌های تصویر در علوم نقشه‌برداری برای تبدیل از سطح ریاضی بیضوی به سطح ریاضی نقشه مورد استفاده قرار می‌گیرد. بنابراین در این موردن‌انتقال مشاهدات از سطح زمین به سطح بیضوی هم دارای اهمیت است. در برخی از موارد نیز نیاز به تبدیل مشاهدات توتال استیشن‌ها به مختصات در سیستم تصویر پیش می‌آید و گاهی اوقات هم نیاز به استفاده از مختصات نقشه در پروژه‌های عمرانی است که الزام به برخی تبدیلات را ایجاد می‌کند. تبدیلات بین سیستم‌های مختصات سه بعدی مستلزم‌ای است که در ژئودزی، فتوگرامتری، سیستم‌های اطلاعات مکانیمند و سایر علوم با آن مواجه هستیم و نقش مهمی در بحث تعیین موقعیت ایفا می‌کند. از آنجا که برخی ارگان‌ها به صورت سنتی علاقمند به استفاده از یک سیستم مختصات محلی شبیه آنچه در نقشه‌برداری مستوی تعریف می‌شود، هستند؛ باید ارتباط این گونه سیستم‌ها با سیستم‌های تصویر

فصلنامه علمی - پژوهشی اطلاعات جغرافیایی (جغرافیا)

تبديلات مختصات دقیق بین سیستم محلی و UTM / ... ۶۹

نقشه از سیستم‌های تصویر متشابه استفاده می‌شود. در این سیستم‌ها زوایا و جهت زوایا در صفحه تصویر و صفحه بیضوی مساوی هستند و ضریب مقیاس در هر نقطه وابسته به جهت نیست. سیستم تصویر مرکاتور جانبی جهانی UTM توسط^۳ USACE در دهه ۴۰ میلادی توسعه داده شد. در واقع این سیستم حالت خاصی از TM است که توسط Kruger در اوایل قرن بیستم ابداع شده است. پس از جنگ جهانی دوم سیستم^۴ UTM/UPS^۵ توسط ناتو استفاده و به مرور زمان فراگیر شد. بخش استروگرافیک آن، UPS برای نواحی قطبی مورد استفاده قرار می‌گیرد.

در ایران از زمان تهیه نقشه‌های ۱/۵۰۰۰۰ پوششی از این سیستم تصویر استفاده شده و در حال حاضر تقریباً تنها سیستم تصویری است که در کشور استفاده می‌شود و اکثر ارگان‌ها آن را به عنوان سیستم تصویر استاندارد پذیرفته‌اند.

(<http://www.iogp.org>)



نگاره ۱: تعبیر هندسی سیستم تصویر UTM

بخش UTM این سیستم تصویر متشابه دارای شرایط زیر است:

۱. سیستم دارای ۶۰ زون است که هر زون ۶ درجه طول جغرافیایی را در برمی‌گیرد و زون ۱ از ۱۷۷ درجه غربی

پوششی و سیستم‌های اطلاعات مکانمند نیز مبحث سطوح مبنا حائز اهمیت است، امروزه سیستم‌های مختصات یکی از اساسی‌ترین مطالب حوزه مهندسی ژئوماتیک است.

نکته بسیار مهم در استفاده از سیستم‌های مختصات، آشنایی با برخی مفاهیم مرتبط با علوم ژئودتیک است. در ریاضیات معمولاً تحقق عملی یک سیستم مختصات مهم نیست و مفاهیمی مانند چارچوب، سطح مبنا و تغییرات زمانی چارچوب‌ها اهمیتی ندارد ولی در ژئودزی این مفاهیم دارای معانی خاص خود هستند.

۱-۲- سیستم ژئودتیک جهانی WGS84 (۸۴)

سیستم WGS84 یک چارچوب زمین مرکز جهانی است که توسط ارتش آمریکا تعریف و تبیین شده است و به عنوان مبنای اندازه‌گیری‌ها و مختصات سیستم تعیین موقعیت جهانی GPS استفاده می‌شود. این سیستم شامل یک چارچوب جهانی مختصات، بیضوی مبنا با دیتوم مسطحاتی و یک سطح مرجع ارتفاعی است. آخرین تحقق این سیستم مربوط به سال ۲۰۰۴ است و دقت ارائه شده برای آن در حد چند سانتیمتر است. مبداء سیستم WGS84 مرکز جرم زمین است که با دقت حدود ۲ سانتیمتر برآورد شده است. نکته دیگر در مورد WGS84 نصف‌النهار مرجع آن است که منطبق بر نصف‌النهار^۶ IERS است که حدود ۵/۳۱ ثانیه کمانی در شرق نصف‌النهار گرینویچ است. قطر اطول، قطر اقصر و فشردگی بیضوی WGS84 برابر است با:

$$a = 6378137 \text{ m} \quad (1)$$

$$f = 1/298.257223563 \quad (2)$$

$$b=a(1-f)=6356752.31425 \text{ m} \quad (3)$$

۲-۲- سیستم تصویر UTM^۷

سیستم‌های تصویر در ژئودزی برای تبدیل سطح منحنی-خط بیضوی به سیستم صفحه‌ای است. غالباً برای تهیه

3- United States Army Corps of Engineers

4- Universal Transverse Mercator / Universal Polar Stereographic

1- International Earth Rotation and Reference Systems Service

2- Universal Transverse Mercator

۱-۳-۲ ضریب مقیاس ارتفاعی و تبدیل فواصل از

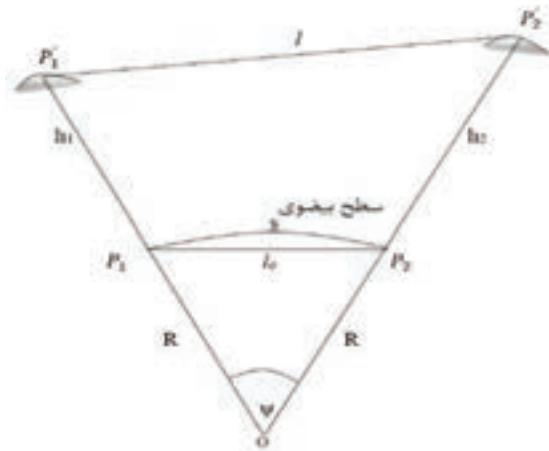
روی سطح زمین به روی بیضوی شروع می‌شود.

۲. ضریب مقیاس در طول نصف‌النهار مرکزی هر زون برابر ۰/۹۹۹۶ است.

در اینجا منظور از تصحیح فواصل، تبدیل فاصله بین دو نقطه

بر روی سطح زمین (فاصله فضایی) به سطح بیضوی است. برای

مؤلفه شمالی در نیمکره شمالی و ۱۰۰۰۰۰۰ در نیمکره جنوبی است. (Krakiwsky et al., 1974)



نگاره ۳: تبدیل طول فضایی به روی بیضوی

که در آن R_1 و R_2 شعاع‌های انحنای اویلری (برابر \sqrt{MN}) در هر نقطه) می‌باشد.

$$R = \frac{R_1 + R_2}{2} \quad (4)$$

$$l_0 = \left(\frac{l^2 - \Delta h^2}{(1 + \frac{h_1}{R})(1 + \frac{h_2}{R})} \right)^{1/2} \quad (5)$$

$$s = R\psi = 2R \sin^{-1} \left(\frac{l_0}{2R} \right) \quad (6)$$

طول وتر و s طول کمان برای کره به شعاع R است.

که با در نظر گرفتن $0 = l = 1$ و $\Delta h = 1$ برای هر نقطه،

ضریب مقیاس ارتفاعی به شکل زیر بدست می‌آید:

$$EF = 2R \sin^{-1} \left(\frac{1}{2(R+h)} \right) \quad (7)$$

۲-۳-۲ ضریب مقیاس تصویر در سیستم UTM:

در سیستم تصویر UTM، ضریب مقیاس در طول

نصف‌النهار مرکزی برابر ۰/۹۹۹۶ است و هرچه فاصله نقطه

از مرکز بیشتر شود مقدار ضریب نیز فزونی خواهد یافت و

۳. مختصات مبدأ ۵۰۰۰۰۰ برای مؤلفه شرقی و ۰ برای مؤلفه شمالی در نیمکره شمالی و ۱۰۰۰۰۰۰ در نیمکره جنوبی است.

۴. بیضوی مبنای WGS84 است

۵. واحد طول متر SI است.

نکته مهم در مورد سیستم تصویر UTM وجود رابطه ریاضی بین سطح بیضوی و صفحه UTM است. بنابراین مشاهدات و اندازه‌گیری‌ها ابتدا به سطح بیضوی منتقل می‌شوند و سپس این مشاهدات به روی صفحه نقشه تصویر می‌شوند.

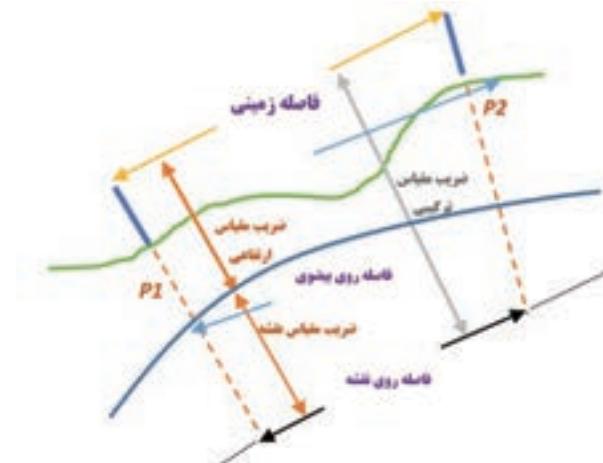
۳-۲ تبدیل فواصل از روی سطح زمین به روی صفحه نقشه

به منظور تصویر کردن فاصله بین دو نقطه از روی سطح زمین به سطح تصویر نقشه باید از ترکیب دو ضریب مقیاس

به شرح زیر استفاده کرد:

۱. ضریب مقیاس ارتفاعی (EF)

۲. ضریب مقیاس تصویر (SF) و ضریب مقیاس ترکیبی حاصل ضرب دو ضریب بالا است.



نگاره ۲: تفسیر هندسی اعمال ضریب مقیاس

فصلنامه علمی - پژوهشی اطلاعات جغرافیایی (۱۰)

تبديلات مختصات دقیق بین سیستم محلی و UTM / ... ۷۱

معادلات هماستایی دقیق و مدل‌های سنسور تعمیم یافته از جمله مدل‌های چند جمله‌ای یک بعدی، دو بعدی، و سه بعدی، مدل تبدیل پروژکتیو و مدل تبدیل خطی مستقیم (Liu et al., 2007) می‌باشد.

شکل کلی مدل توابع گویا به صورت زیر است که به طور مثال در فتوگرامتری رابطه هندسی بین فضای شیع (زمین) با مختصات (X, Y, Z) و فضای عکس، با مختصات (x, y) را با نسبت بین چند جمله‌ای های P_n نشان می‌دهد و به عنوان یک مدل سنسور شناخته می‌شود. (Di et al., 2003)

$$x = \frac{P_1(X, Y, Z)}{P_2(X, Y, Z)} \quad (14)$$

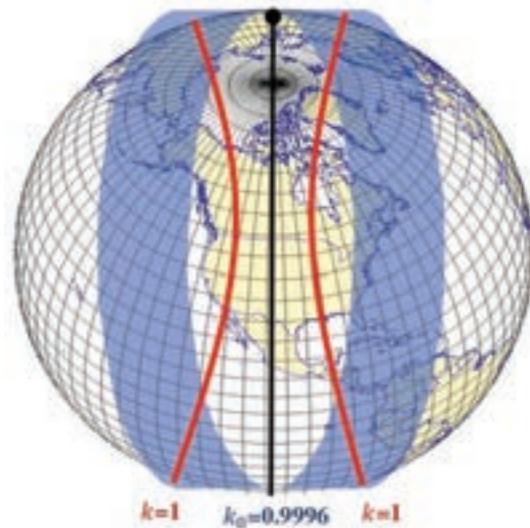
$$y = \frac{P_3(X, Y, Z)}{P_4(X, Y, Z)} \quad (15)$$

البته عیوبی نیز برای روش مدل گویا وجود دارد که از جمله آنها می‌توان به دشواری در تفسیر پارامترها و احتمال وابستگی بین ضرایب مدل اشاره کرد. (Liu et al., 2007) ضرایب مجهول مدل گویا می‌تواند به وسیله روش سرشکنی کمترین مربعات بدست آید. (Hu et al., 2004)

۵-۲- استفاده از داده لیدار

یکی از بهترین منابع ایجاد و بروزرسانی نقشه‌های سه بعدی شهری استفاده از داده‌های سنجنده لیدار می‌باشد. این سنجنده در محدوده طیفی مادون قرمز نزدیک عمل می‌کند. سنجنده در محدوده طیفی مادون قرمز نزدیک عمل می‌کند. (Yunfei et al., 2008) و اشعه لیزری را به سمت منطقه هدف گسیل می‌دهد. سپس به کمک GPS و IMU تعییه شده بر روی سکو، موقعیت هر نقطه ارسالی توسط سنجنده ثبت می‌شود. فاصله رفت و برگشت پالس لیزر از سنجنده تا زمین هم اندازه‌گیری می‌شود و با انتقال مختصات، نقاط زمینی هم دارای مختصات مشخص می‌گردند. با این توصیف، ابر سه بعدی از سطح زمین تهیه می‌شود که هر کدام از نقاط آن حداقل دارای مختصات سه بعدی در سیستم مختصات جهانی WGS-84 می‌باشد و در نتیجه محصول، یک شبکه متراتکم از نقاط ارتفاعی ژئوفرننس با دقت بالاست. این روش به عنوان تکنیکی جهت جمع‌آوری بسیار

به تدریج به عدد ۱ رسیده و از آن بزرگتر می‌شود.



نگاره ۴: ضریب مقیاس UTM

مقدار دقیق ضریب مقیاس برای هر نقطه در سیستم تصویر UTM از رابطه زیر بدست می‌آید. (Snyder et al., 1987)

$$k = k_0 * \left[1 + \frac{(1+C)A^2}{2} + (5 - 47 + 42C + 13C^2 - 28\epsilon^2)\frac{A^4}{24} + (61 - 148T + 16T^2)\frac{A^6}{720} \right] \quad (16)$$

که در آن k_0 ضریب مقیاس در طول نصف‌النهار مرکزی برابر ۰/۹۹۹۶ است و

$$\epsilon^2 = \frac{\epsilon^2}{(1-\epsilon^2)} \quad (9)$$

$$N = \frac{a}{\sqrt{(1-\epsilon^2 \sin^2 \varphi)}} \quad (10)$$

$$T = \tan^2 \varphi \quad (11)$$

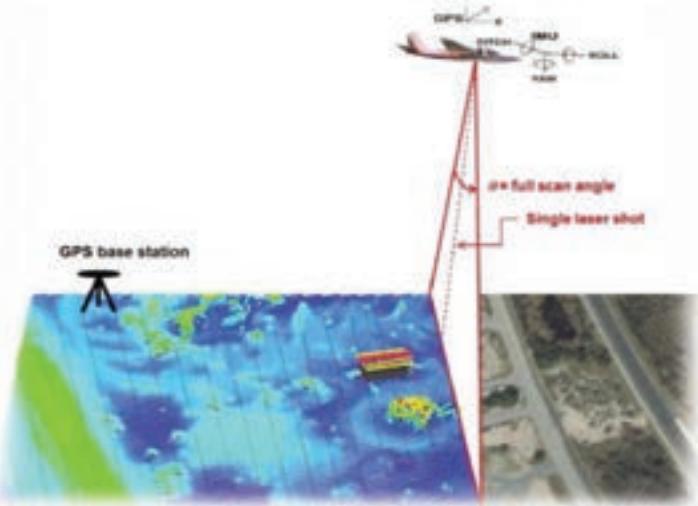
$$C = \epsilon^2 \cos^2 \varphi \quad (12)$$

$$A = (\lambda - \lambda_0) \cos \varphi \quad (13)$$

۴-۲- مدل توابع گویا (RFM)

مدل توابع گویا (Rشنا) نسبت دو چندجمله‌ای است که اخیراً توجه قابل ملاحظه‌ای را در بحث تبدیل بین سیستم‌های مختصات، در جامعه سنجش از دوری به خود جلب کرده است. مدل توابع گویا یک شکل عمومی از

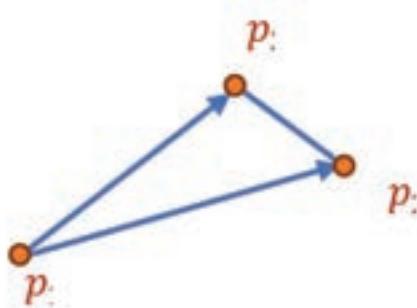
نگاره ۵: جمع‌آوری نقاط ارتفاعی با لیدار



۶-۲- مثلث‌بندی دلونی و معادله صفحه برای مجموعه نقاط S در صفحه، مثلث‌بندی دلونی مثلث‌بندی منحصر به فردی است که در آن دوازیر محیطی گذرنده از رأس‌های هر مثلث، هیچ یک از نقاط دیگر را شامل نمی‌شود. (Ledoux et al., 2006)

جهت بدست آوردن معادله صفحه هر کدام از این مثلث‌های دلونی در فضای با تشکیل معادله صفحه فضایی گذرنده از سه نقطه‌ی رأس مثلث از رابطه زیر، استفاده می‌شود. (Thomas et al., 1988)

$$ax + by + cz + d = 0 \quad (16)$$



نگاره ۷: معادله صفحه فضایی گذرنده از سه نقطه

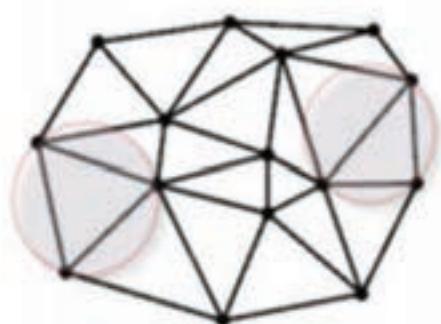
و ضرایب مجهول چهارگانه از روابط زیر بدست می‌آید.

$$(a, b, c) = [\Delta x_{12}, \Delta y_{12}, \Delta z_{12}] \odot [\Delta x_{13}, \Delta y_{13}, \Delta z_{13}]$$

$$(d) = -[a, b, c] \odot [x_1, y_1, z_1] \quad (17)$$

متراکم و دقیق داده‌های ارتفاعی از مناطق زمینی می‌باشد که توسط سنجنده‌های اکتیو سنجش از دوری و به وسیله‌ی هوایپیماهایی با سرعت زیاد که بر فراز ناحیه مورد نظر پرواز می‌کنند، با نرخ نمونه برداری ۱۵۰۰۰۰ پالس بر دقیقه جمع‌آوری می‌شود. (Jamie et al., 2012)

مجموعه داده‌های ارتفاعی جمع‌آوری شده توسط لیدار، مزایای متعددی نسبت به سایر تکنیک‌های فتوگرامتری دارد، که از میان آنها می‌توان به رزولوشن مکانی بالاتر، دقت سانتی‌متری و تشخیص حد پوشش گیاهی در مناطق جنگلی اشاره کرد. به طور معمول دقت مسطحاتی داده‌های ارتفاعی بدست آمده از تکنیک لیدار در حال حاضر حدود ۱۰ الی ۲۰ سانتی‌متر است، هر چند که دقت نسبی بین نقاط ارتفاعی از این مقدار بیشتر است. (Jamie et al., 2012)



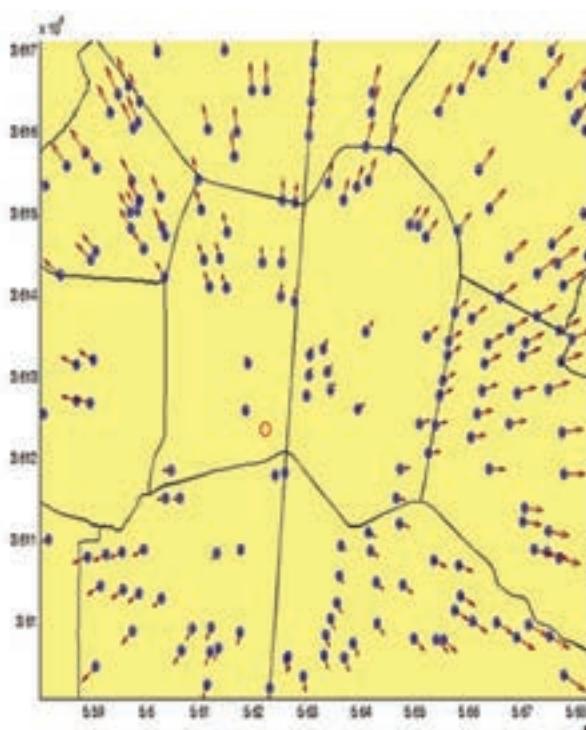
نگاره ۶: مثلث‌بندی دلونی

فصلنامه علمی - پژوهشی اطلاعات جغرافیایی (GIS)
تبديلات مختصات دقیق بین سیستم محلی و UTM / ... ۷۳ /

شهر اصفهان با استفاده از ضریب مقیاس ترکیبی متوسط بین ایستگاه مبداء که تقریباً در مرکز شهر است و نقطه مورد نظر، تعریف می‌شود.

جدول ۱: مشخصات مبدا سیستم محلی شهر اصفهان

نقطه مبدا	
(واقع بر پشت بام هتل کوتیر اصفهان)	
ضریب مقیاس تصویر	۰/۹۹۹۹۸۰۰۰۱۶۹۷۵۶۲
ضریب مقیاس ارتفاعی	۰/۹۹۹۷۸۵۳۷۵۱۱۹۷۹
ضریب مقیاس ترکیبی	۰/۹۹۹۳۶۶۲۷۷۲۳۸۶۱

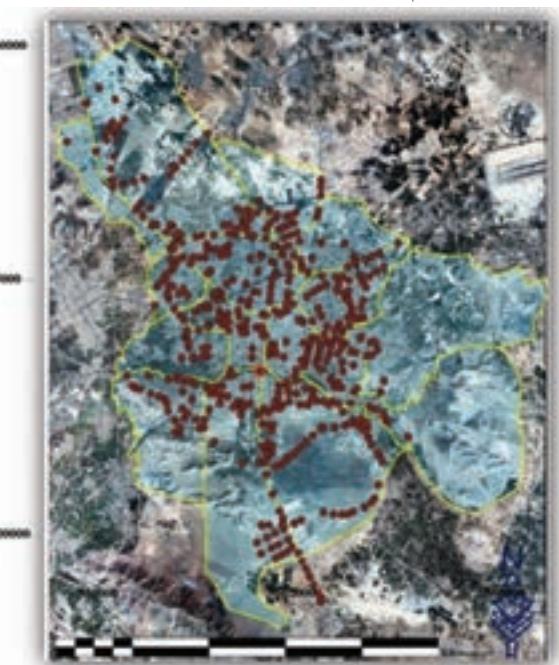


نگاره ۹: جابجایی شعاعی نقاط نسبت به نقطه مبدا

ضریب مقیاس ترکیبی برای نقطه‌ای که قصد داریم مختصات آن را محلی کنیم نیز محاسبه می‌شود سپس

۳- منطقه مطالعاتی و داده‌ها

برای پیاده‌سازی روش‌های مورد مطالعه در این پژوهش از داده‌های مربوط به ۵۰۰ ایستگاه GPS موجود متعلق به شهرداری اصفهان با پراکندگی مناسب در سطح شهر اصفهان، به همراه داده‌های ارتفاعی لیدار حاصل از عکس‌برداری دیجیتال سال ۹۲ شهر اصفهان استفاده شد. فایل داده‌ها شامل مختصات پردازش شده ایستگاه‌های GPS و مختصات نقاط لیدار در سیستم UTM می‌باشد.



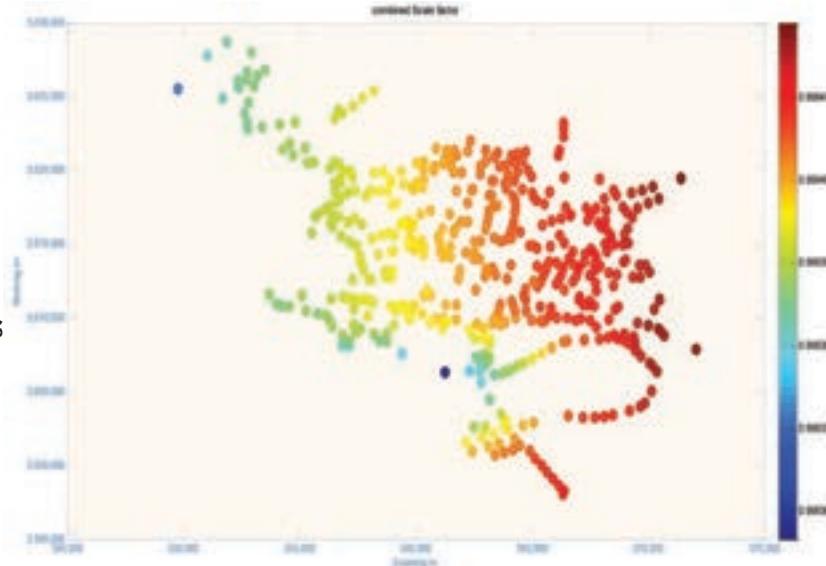
نگاره ۸: محدوده شهر اصفهان و پراکندگی نقاط GPS

۴- پیاده‌سازی بر روی داده‌ها و تحلیل نتایج

در این بخش ابتدا با پیاده‌سازی روابط تبدیل فواصل از روی سطح بیضوی به روی نقشه، مختصات نقاط GPS شهر اصفهان در سیستم محلی محاسبه و نتایج ارائه شده است و در بخش دوم به ارائه مدل درونیابی ارتفاعی به وسیله داده‌های ارتفاعی لیدار شهر اصفهان و ارائه نتایج اشاره شده است.

۴-۱- تبدیل مختصات UTM به مختصات محلی با استفاده از ضریب مقیاس

در این روش سیستم مختصات محلی مورد استفاده در



نگاره ۱۰: تغییرات ضریب مقیاس ترکیبی
برای نقاط GPS شهر اصفهان

دو سیستم برقرار شود و با به دست آوردن ضرایب مجهول به روش کمترین مربعات، مدلی جهت ترانسفورماتیون بین دو سیستم حاصل شود. نکته مهم آن جاست که در تبدیل مختصات از سیستم UTM به محلی هر سه مختصه‌ی نقطه در دیتوم WGS-84 موجود است و مختصات دو بعدی در سیستم محلی به راحتی بدست می‌آید، اما در تبدیل عکس از سیستم مختصات محلی به UTM که بیشتر مورد نیاز کاربران نقشه‌برداری است، نیاز به دانستن ارتفاع نقطه می‌باشد. در ادامه مراحل روش پیشنهادی جهت محاسبه ارتفاع هر نقطه در معابر شهر اصفهان با دقت مناسب جهت انجام ترانسفورماتیون، و با استفاده از داده‌های لیدار به همراه ارائه نتایج می‌آید.

۴-۴ درونیابی ارتفاع نقاط معابر سطح شهر اصفهان با استفاده از دیتای نقاط ارتفاعی لیدار

در سال ۱۳۹۲ جهت تهیه ابر نقاط ارتفاعی شهر اصفهان، پروازی با ارتفاع حدود ۸۰۰ متری از سطح زمین انجام و تعداد ۹۰۰ میلیون نقطه ارتفاعی در سطح شهر اصفهان با تراکم تقریبی $1/5$ نقطه در مترمربع و فاصله تقریبی ۵۰ سانتی متری نقاط نسبت به همدیگر بدست آمده است. از آنجا که این حجم دیتا بسیار زیاد است و جهت انجام ترانسفورماتیون به ارتفاع نقاط در معابر شهر اصفهان نیاز بود پردازش هایی بر

متوجه ضریب مقیاس این دو نقطه محاسبه می‌گردد و طول بین نقطه مبدأ و نقطه مورد نظر در سیستم UTM محاسبه شده و مقدار آن بر ضریب مقیاس متوسط تقسیم می‌گردد. نقطه مبدأ در سیستم محلی ثابت می‌ماند و نقطه دوم در راستای آزمیوت قبلی شبکه جابجا می‌شود تا طول آن برابر طول محاسبه شده جدید شود.

در سطح شهر اصفهان و روی نقاط GPS ضرایب مقیاس تصویر، ارتفاعی و ترکیبی محاسبه شده است که دامنه این نوسانات، نشانگر تغییرات در سطح شهر است به طوری که در بخشی از جنوب شهر و شمال غربی شهر اعمال ضریب مقیاس ترکیبی کمترین مقدار است به نحوی که یک طول افق ۱۰۰۰ متری روی زمین به روی صفحه تصویر به $999/36$ متر تبدیل می‌شود در حالی که در قسمت شرقی شهر ضریب مقیاس ترکیبی بیشترین مقدار را دارد و یک طول افق ۱۰۰۰ متری روی زمین به روی صفحه تصویر به $42/999$ متر تبدیل می‌شود. این مسئله بدان معنی است که اگر از یک ضریب مقیاس برای کل شهر استفاده شود اختلافی در حدود چند دسیمتر در طول‌های بلند ایجاد می‌شود که مناسب مسائل تهیه نقشه دقیق نیست. با بدست آمدن مختصات دقیق نقاط GPS شهر اصفهان در دو سیستم مختصات UTM و محلی، با در نظر گرفتن روابط توابع گویا می‌تواند ارتباط بین این

فصلنامه علمی - پژوهشی اطلاعات جغرافیایی (GSI)
تبديلات مختصات دقیق بین سیستم محلی و UTM ... / ۷۵

روی کل دیتای لیدار شهر اصفهان در نرم افزار ARCMAP10.2
انجام شد که در ادامه به این موارد اشاره می شود.

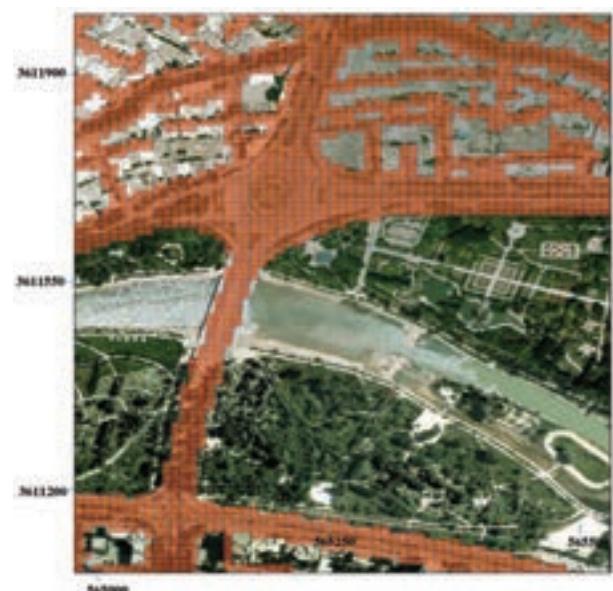
۱-۲-۴ در نظر گرفتن یک شبکه منظم جهت شهر اصفهان

گام اول ایجاد یک گرید منظم با پیکسل های ۱۰ متر در ۱۰ متر برای مساحت ۵۵۰ کیلومتر مربعی کل شهر اصفهان و هدف نهایی بدست آوردن یک نقطه ارتفاعی برای مرکز هر کدام از این پیکسل ها که در معابر شهر واقع می شدند بود.

3611900
3611890
3611880
3611870
3611860
3611850
3611840
3611830
3611820
3611810
3611800



۴-۲-۴ استخراج شبکه داخل معابر شهر اصفهان
در گام دوم با استفاده از نقشه های شهر اصفهان و جدا کردن کلاس معابر شامل بزرگراه ها، معابر اصلی و فرعی، کوچه ها و بن بست ها به استخراج Shp فایل معابر پرداخته شد. در ادامه پیکسل هایی از شبکه که با معابر شهر اصفهان تقاطع داشت انتخاب و نهایتاً از پیکسل هایی که مراکز آنها حتماً در کلاس معابر واقع می شدند خروجی گرفته شد.



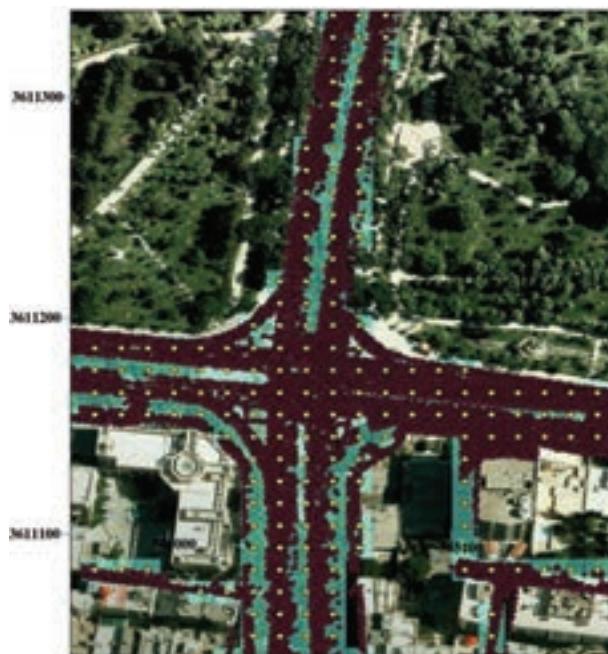
نگاره ۱۳: استخراج شبکه داخل معابر

نگاره ۱۱: شبکه منظم با پیکسل های ۱۰ * ۱۰ متری

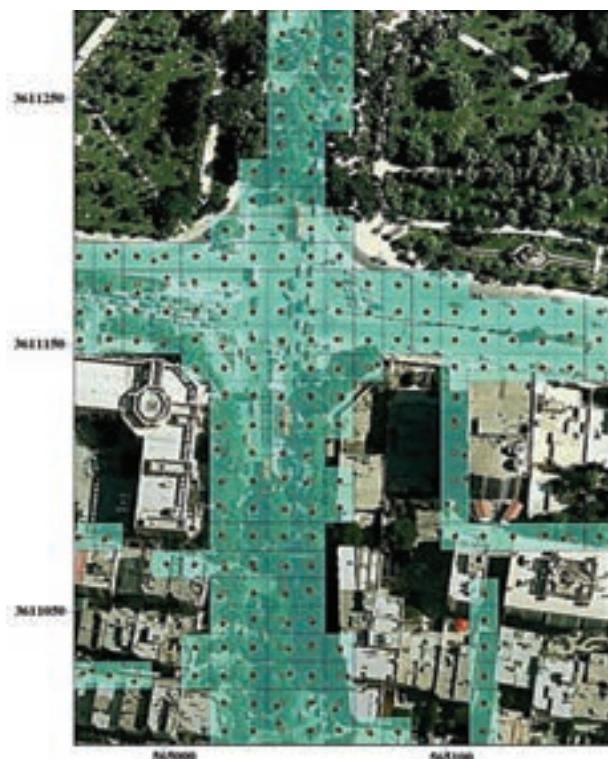


نگاره ۱۲: استخراج معابر شهر اصفهان

۴-۲-۴ استخراج نقاط لیدار داخل معابر شهر اصفهان
گام سوم انتخاب نقاط لیدار واقع در معابر و حذف سایر نقاط ارتفاعی مانند نقاط واقع بر روی ساختمان ها بود که با توجه به حجم بالای دیتاهای به صورت تکه به تکه در



نگاره ۱۶: نقاط زمینی لیدار داخل معابر (نقاط قرمز) به همراه استخراج مرکز پیکسل های شبکه (نقاط زرد)



نگاره ۱۷: استخراج نزدیک ترین نقطه ارتفاعی (نقاط قرمز)، نسبت به مرکز هر پیکسل (نقاط زرد)

نرم افزار GlobalMapper انجام شد و دیتای لیدار واقع در معابر شهر اصفهان بدست آمد.

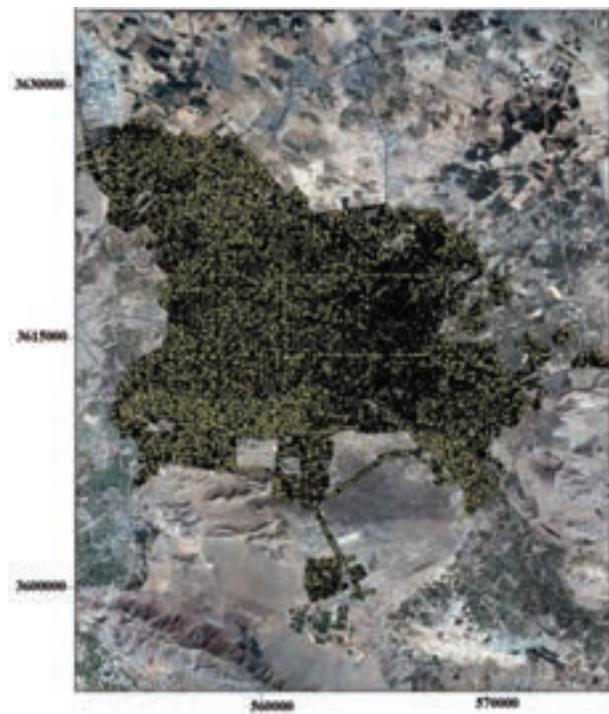


نگاره ۱۴: استخراج نقاط لیدار داخل معابر

Point ID	Type	LINEID	ELEVATION	RETURNS_NRI	CLASS
2601	Point	LEAR_Ground_Shot	1578.8 m (9')	2 (Ground)	
2601	Point	LEAR_Vegetation_Medium	155093.8 m (9')	4 (Medium Vegetation)	
2601	Point	LEAR_Vegetation_Medium	155091.8 m (9')	4 (Medium Vegetation)	
2601	Point	LEAR_Ground_Shot	155492.8 m (9')	2 (Ground)	
2601	Point	LEAR_Vegetation_Medium	155491.8 m (9')	4 (Medium Vegetation)	
2601	Point	LEAR_Vegetation_Medium	155493.8 m (9')	4 (Medium Vegetation)	
2601	Point	LEAR_Ground_Shot	155499.8 m (9')	2 (Ground)	
2601	Point	LEAR_Ground_Shot	155497.8 m (9')	2 (Ground)	
2601	Point	LEAR_Ground_Shot	155495.8 m (9')	2 (Ground)	
2601	Point	LEAR_Vegetation_Medium	155494.8 m (9')	4 (Medium Vegetation)	
2601	Point	LEAR_Ground_Shot	157495.8 m (9')	2 (Ground)	
2601	Point	LEAR_Vegetation_Medium	155497.8 m (9')	4 (Medium Vegetation)	
2601	Point	LEAR_Vegetation_Medium	155499.8 m (9')	4 (Medium Vegetation)	
2601	Point	LEAR_Ground_Shot	157501.8 m (9')	2 (Ground)	
2601	Point	LEAR_Ground_Shot	157503.8 m (9')	2 (Ground)	
2601	Point	LEAR_Ground_Shot	157505.8 m (9')	2 (Ground)	
2601	Point	LEAR_Ground_Shot	157507.8 m (9')	2 (Ground)	
2601	Point	LEAR_Ground_Shot	157509.8 m (9')	2 (Ground)	
2601	Point	LEAR_Ground_Shot	157511.8 m (9')	2 (Ground)	
2601	Point	LEAR_Vegetation_Medium	155511.8 m (9')	4 (Medium Vegetation)	
2601	Point	LEAR_Vegetation_Medium	155513.8 m (9')	4 (Medium Vegetation)	

نگاره ۱۵: جدا کردن نقاط لیدار با کلاس زمینی

در هر گرید به نقطه مرکز آن گرید، نزدیکترین نقطه به نقطه‌ی مرکزی انتخاب شد و در کل شهر اصفهان یک شبکه منظم از نقاط ارتفاعی زمینی واقع در معابر حاصل از لیدار تشکیل شد. در مرحله‌ی آخر آماده سازی دیتها به تمامی نقاط، مختصات مسطحاتی نقاط در سیستم UTM که دارای دقت برداشت شده توسط GPS لیدار است اضافه شد و تمامی نقاط ارتفاعی شبکه معابر شهر اصفهان دارای شناسنامه‌ی مختصاتی گشت.



نگاره ۱۹: تشکیل شبکه نهایی نقاط ارتفاعی واقع در معابر شهر اصفهان

نهایتاً با تعداد ۴۹۲۰۷۸ نقطه کل شبکه منظم نقاط ارتفاعی واقع در معابر شهر اصفهان تشکیل شد و جهت استفاده برای درونیابی ارتفاعی آماده شد.

٤-٢-٥ مثلثيندي دلواني و معادلات صفحات

در گام آخر پس از ورود مختصات دیتای تشکیل شده نقاط ارتفاعی به نرم افزار Matlab و اعمال فیلتری جهت حذف نقاط احتمالی تکراری، به تشکیل مثلث‌بندی دلونی



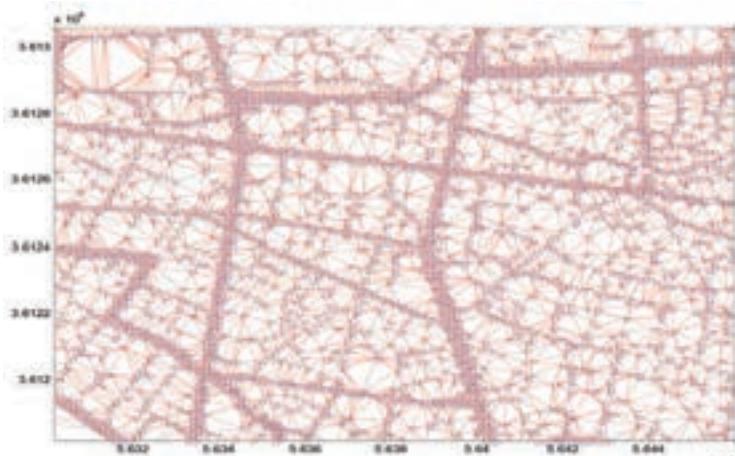
نگاره ۱۸: نمونه‌ای از نقاط ارتفاعی نهايی

از آنجا که در داخل بعضی از معابر به خصوص معابر اصلی در سطح شهر اصفهان، رفوژهای فضای سبز زیادی موجود است باید از بین نقاط لیدار، نقاطی که دارای کلاس فضای سبز و تاج پوشش گیاهی (MediumVegetation) بود از بین آنها حذف می‌شد. این کار با استفاده از جدول اطلاعات توصیفی نقاط لیدار صورت پذیرفت و نقاطی که دارای کلاس زمینی (Ground) بودند انتخاب شدند. نهایتاً نقاط ارتفاعی لیدار با کلاس زمینی که داخل گردیدهای واقع در معابر شهر اصفهان بودند مشخص شدند و باید از بین این نقاط، نزدیک ترین نقطه به مرکز گردید به عنوان نماینده نقاط ارتفاعی واقع در پیکسل 10×10 متری، انتخاب می‌شد.

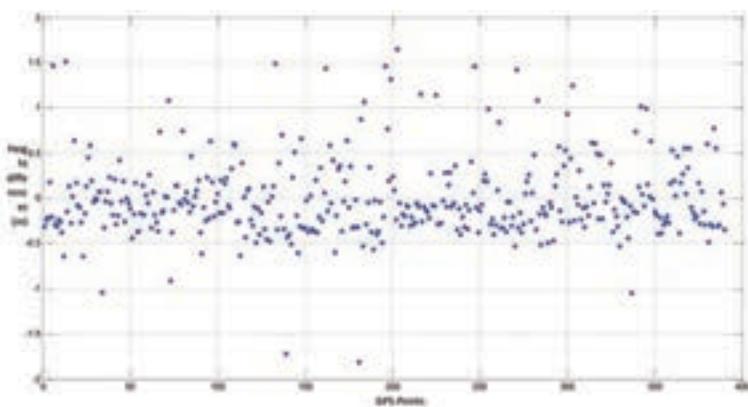
۴-۲-۴ تشکیل شبکه نهایی نقاط ارتفاعی واقع در گردید معابر شهر اصفهان

در این مرحله با استفاده از الحق مکانی دیتاهای ارتفاعی واقع

نگاره ۲۰: نمونه‌ای از تشکیل مثلث‌بندی دلونی بین نقاط ارتفاعی واقع در معابر شهر اصفهان



نگاره ۲۱: اختلاف ارتفاع ناشی از محاسبه ارتفاع نقاط GPS شهر اصفهان با استفاده از روش درونیابی داده‌های ارتفاعی لیدار پس از حذف بایاس



نشان از خطای برداشت ارتفاعی نقاط در هنگام پرواز توسط لیدار می‌باشد. پس از حذف این بایاس مقدار RMSE محاسبه شده برای این نقاط برابر با ۴۳ سانتیمتر می‌باشد.

بین هر سه نقطه ارتفاعی در سطح شهر اصفهان پرداخته شد. نهایتاً برای هر کدام از این مثلث‌ها، معادله صفحه تشکیل شده محاسبه شد و ضرایب مجھول بدست آمد.

۵- نتیجه‌گیری و پیشنهادات

در بخش ابتدایی مقاله انتقال دقیق بین سیستم تصویر UTM و شبکه محلی شهرداری اصفهان با استفاده از نقاط GPS شهر اصفهان مورد بررسی قرار گرفت و نتایج حاکی از آن بود که اختلافاتی در حد چند سانتی‌متر برای طول‌های حدود یک کیلومتر، با نتایج زمینی به وجود می‌آید. در این روش ارتفاع نقاط در محاسبه ضریب مقیاس ترکیبی استفاده شد و این ضریب برای همه نقاط شبکه محاسبه و تغییرات طول از مشاهدات زمینی به سیستم تصویر در کل شهر اصفهان مدل شد. از آنجا که مدل توابع گویا به عنوان تابعی از موقعیت و ارتفاع می‌تواند به عنوان یکی از

۶- آزمایش روش انجام شده

جهت درونیابی ارتفاعی هر نقطه در معابر سطح شهر اصفهان، ارتفاع نقطه بر اساس معادله صفحه‌ای که نقطه‌ی مورد نظر داخل آن قرار می‌گیرد محاسبه می‌شود. جهت تست این روش، ارتفاع تعداد ۴۱۲ نقطه GPS موجود در معابر سطح شهر اصفهان با استفاده از این روش، محاسبه و با ارتفاع واقعی نقاط بررسی شد. نتایج حاکی از این بود که خطای ارتفاعی ۹۵٪ نقاط در بازه‌ی ± 2 متر بود و میانگین خطای مطلق ارتفاعی برای این نقاط برابر با ± 36 سانتی‌متر محاسبه شد. از طرف دیگر یک بایاس ۳۰ سانتی‌متری در مقادیر این اختلافات ملاحظه شد که به احتمال فراوان

فصلنامه علمی - پژوهشی اطلاعات جغرافیایی (ج)
تبديلات مختصات دقیق بین سیستم محلی و UTM / ...

- 5- Ledoux, H., (2006), "Modeling Three-dimensional Fields in Geo-Science with the Voronoi Diagram and its Dual." Ph.D., School of Computing, University of Glamorgan.
- 6- Liu, S. J., et al. (2007), "Transformation between rational function model and rigorous sensor model for high resolution satellite imagery". The International Archives of the Photogrammetry, Remote Sensing and Spatial Information Sciences. Vol. XXXVII. Part B1. Beijing 2008 pp.873-875
- 7- Palancez, B., et al. (2011), "Computational study of the 3D affine transformation. In Computational Mathematics: Theory, Methods and Applications", ed. Peter Charetton, , Nova Science Publishers, New York. pp. 279-312
- 8-Snyder, J. P., & Geological Survey (U.S.),(1987), "Map projections-a working manual". Washington: U.S. G.P.O. "Surveying & Positioning Guidance Note 1". (2008) "Geodetic Awareness Guidance Note.". <http://www.iogp.org/pubs/373-01.pdf>.
- 9- Thomas,G.B.,et al. (1988), "Calculus and Analytic Geometry". Addison-Wesley, Seventh Edition.
- 10- Yunfei, Bao et al. (2008), "Classification of LiDAR Point Cloud and Generation of DTM from LiDAR Height and Intensity Data in Forested Area. In: The International Archives of the Photogrammetry, Remote Sensing and Spatial Information Sciences, Beijing, China, Vol. XXXVII, Part B3b.
- 11- Zaletnyik P. (2004) "Coordinate transformation with neural networks and with polynomials in Hungary" , International Symposium onModern technologies, education, and professional practice in geodesy and related fields, 4-5 November 2004, Sofia, Bulgaria, pp.471-479.
- 12- Zeng, H. (2010), "A 3D coordinate transformation algorithm". The 2nd Conference on Environmental Science and Information Application Technology, 195–198.

روش‌های نوین در انتقال مختصات بین سیستم‌های محلی و سیستم‌های تصویر استفاده شود، جهت انتقال معکوس از سیستم محلی به سیستم UTM به جز مختصات دو بعدی نیاز به مؤلفه ارتفاعی نقطه هم هست. لذا در بخش دوم مقاله جهت درونیابی ارتفاعی هر نقطه با استفاده از داده‌های ارتفاعی حاصل از پرواز لیدار شهر اصفهان، می‌توان با استفاده از الگوریتم پیشنهادی و دقت مطلوب با میانگین خطای مطلق حدود 36 ± 3 سانتی متر و RMSE برابر ۴۳ سانتی‌متر، به محاسبه ارتفاع نقاط در دیتوم WGS-84 پرداخت.

۶- تشکر و قدردانی

از شهرداری اصفهان، جهت در اختیار قرار دادن دیتاهای موردنیاز و از حمایت‌های جناب آقای مهندس گلستان نژاد معاون سابق برنامه‌ریزی پژوهش و فناوری اطلاعات شهرداری اصفهان، جناب آقای مهندس ابراهیمی مدیر مطالعات و پژوهش شهرداری اصفهان، جناب آقای مهندس محلوجی مدیر محترم منطقه ۶ شهرداری اصفهان و آقای مهندس عدیلی کارشناس اداره GIS شهرداری اصفهان به موجب همکاری‌های لازم تشکر و قدردانی می‌شود.

۷- منابع و مأخذ

- 1- Di, K., et al. (2003), "Rational functions and potential for rigorous sensor model recovery". Photogrammetric Engineering and Remote Sensing, 69(1), pp. 33-41.
- 2- Hu, Y., et al. (2004), "Understanding the rational function model: methods and applications". International Archives of Photogrammetry and Remote Sensing, 3, pp. 1–6.
- 3- Jamie, C. et al. (2012), "Lidar 101: An Introduction to Lidar Technology, Data, and Applications." (NOAA) Coastal Services Center., http://coast.noaa.gov/digitalcoast/_/pdf/lidar101.pdf.
- 4- Krakiwsky, E.J. et al. (1974), "Geodetic position computations". Department of Geodesy and Geomatics Engineering. The University of New Brunswick, 39-42

