UAV 写真測量の SfM における斜め撮影の効率的配置,

標定点の省略可能性、水の影響と対策に関する検討

山口大学 〇神野有生,八田滉平,福元和真,田村尚也 山口大学 宮﨑真弘,米原千絵,浦川貴季 日本工営株式会社 清水隆博,炭田英俊

1. はじめに

近年,小型 UAV で撮った写真を用いた3次元点群 の作成と,それに基づく地物の測量・モデリングが, 多くのユーザーを獲得した.土木分野の例えば河川 管理でも,広範な応用が期待されている[1].3次元 点群を得るまでの一般的な工程は,標定点の設置・ 測量,小型 UAV による空撮,SfM によるカメラパラ メータの推定,MVS による密な点群の生成である. このうち SfM では,各画像の撮影位置・向きを表す 「外部パラメータ」のみならず,全画像共通の画角・ 歪みなどを表す「内部パラメータ」をも推定対象と するのが標準的である (セルフキャリブレーション).

このような UAV 写真測量の成果物(3 次元点群等) の精度は,SfM によるカメラパラメータの推定精度 に強く依存するが,さらにそれは,撮影や対象物等 に関する多数の条件に依存する.例えば,隣接画像 の重複率,撮影の向き・対地高度の多様性,画像の 地上画素寸法・鮮鋭さ,カメラモデルとその適合性, 対象物の形状・テクスチャ・不動性・照明環境,標 定点の数・配置・地上測量精度等である.中には, 現実には制御はおろか把握すら難しい条件もある. そのため,UAV 写真測量の精度・適用性や,精度と 効率を両立する方法というテーマは,ユーザーから 大きな関心がある一方で,現地実験の積み重ねだけ では評価・解明できない難題となっている.

そこで私たちは,全ての条件の把握と制御,条件 の単純化が可能な CG シミュレーションを使って, これらのテーマに取り組んできた.2018 年度秋大会 [2]では,従来型の鉛直下向きの平行撮影に斜め撮影 を加えることで,非線形系統誤差の抑制と標定点の 節減が可能であることを示した.本発表では前回の 続編として,さらに踏み込んだ検討例のいくつかを 簡潔に紹介する.具体的には,斜め撮影の効率的な 配置,対象が河道・海岸地形の場合における水の影 響と対策(標定点が両側に置ける場合/片側にしか 置けない場合),および撮影位置の高精度測位が可能 な UAV を用いた場合の標定点の完全な省略可能性 に関する検討である.紙面・発表時間の都合により, 解析方法の詳細は Web 公開した別資料[3]に譲る.

2. 基本的な解析方法

各検討において、特に断らない限り、下記の通り 解析を行った.3次元のCG空間において、水平方向 にX,Y軸,鉛直上向きを正にZ軸を設け、水平面上 に約200m四方の対象領域を定義した.対象領域の 外部に標定点、内部に検証点を設置後、歪みのない ピンホールカメラ(内部パラメータf=1333.333)を 用いて、高度100mから多数の画像の撮影(レンダ リング;2000×1500画素)を行った.このとき、重 複率80%で鉛直下向きの平行撮影をベースとしたが、 0-8枚を斜め撮影に置き換えた.その後、撮影した 画像をAgisoft PhotoScan ver 1.43 に入力し、次の手順 の試行を多数回行い、検証点誤差の全試行に関する RMS(以下、検証点誤差 RMS)などを評価した.

- 1. 特徴点の検出,特徴量の計算,特徴点の画像間 での対応付け,カメラパラメータの初期推定.
- 標定点・検証点の画素座標の検出と、世界座標 (絶対 XYZ 座標)の登録.ただし標定点の世界 座標には RTK-GNSS 測量を模擬したランダムな 誤差(正規分布に従う疑似乱数;標準偏差は X, Y 方向に各 1.5 cm, Z 方向に 2.5 cm)を付与.
- 3. バンドル調整によるカメラパラメータの最適化.
- 三角測量による検証点の世界座標の推定と、検 証点誤差(推定位置と設定位置の距離)の計算.

日本写真測量学会 2019年度(令和元年度)年次学術講演会発表論文集, pp.5-8, 2019, 著者最終原稿



表 1. 地形の起伏と画像の歪みが共にあるいくつか

斜め撮影			亚仁		検証点誤差RMS	
枚数	撮影 方法	天底 角 [°]	+1 撮影 の 枚数	合計 撮影 枚数	m 単位	地 画 寸 単
4	中央 発散 撮影	0	81	85	0.2135	2.85
4		30	81	85	0.0274	0.37
2		30	83	85	0.0314	0.42
1		30	84	85	0.0341	0.45
4	外周 収束 撮影	0	77	81	0.2019	2.69
4		30	77	81	0.0283	0.38
2		30	79	81	0.0307	0.41
1		30	80	81	0.0312	0.42

のケースに関する検証点誤差 RMS(検討A).

3. 検討 A: 斜め撮影の効率的な配置

3.1.方法

標定点・斜め撮影の位置を図 1 の通りとした場合 について解析した.平行撮影の枚数は 81 枚である. ただし,対象領域を定義した平面にランダムな起伏 をつけた場合や,撮影した画像に DJI Phantom 4 のカ メラキャリブレーションに基づく歪みを与えた場合 についても解析を試みた.斜め撮影の方法について も,撮影位置について図 1 に示した外周収束撮影・ 中央発散撮影の 2 通りを検討し,4 枚を撮った場合 の他に,うち1 または 2 枚のみを撮った場合も試し た.さらに傾きについても,0~50°の様々な天底角 を設定した.中央発散撮影は,平行撮影を置き換え るのではなく,平行撮影に加える形式で行った.平 面のテクスチャとしては,タイポイント(画像間で 対応付けられた特徴点)の数・品質の異なる4 種類 を用いた(現実より有利でないテクスチャを含む).



図 2. 対象領域の3次元模式図(検討B).

以上, グリッド状にではないが様々な条件を変化さ せた計 209 ケースについて, 全 100 試行・121 検証 点に関する検証点誤差 RMS を評価した.

3. 2. 結果

表 1 に, いくつかのケースにおける検証点誤差 RMS を例示する. 天底角 0°のケースつまり実質的 に全て平行撮影であるケースに比べて, 天底角 30° のケースでは, 斜め撮影の数や撮影位置に関わらず 高精度であることが読み取れる. 実際, 天底角が 10 ~50°の全 192 ケースについて, 地形の起伏や画像 の歪みの有無, 斜め撮影の数・配置, テクスチャに 関わらず, 検証点誤差 RMS は 0.050 m 未満, 地上画 素寸法単位で 0.66 画素未満であった. この結果から, 今回の条件の範囲では, 平行撮影 81 枚に対し斜め撮 影 1 枚程度の小さい割合でも, 斜め撮影の存在によ って高精度の SfM が可能であることが示唆される.

また、外周収束撮影と中央発散撮影に大きな精度 差は見られなかったことから、飛行距離の観点から 中央発散撮影が効率的であると考えられる.むろん 現実には、揺れる植生や水面などの分布を考慮の上 で、それらを避けた斜め撮影を行うべきである.

4. 検討 B: 水の影響と対策(両側に標定点)

4. 1. 方法

図 2 に示すように、対象領域の中央に幅 100 m・

日本写真測量学会 2019年度(令和元年度)年次学術講演会発表論文集, pp.5-8, 2019, 著者最終原稿



図 3. 中央部 XZ 断面における検証点誤差 Z 成分の 120 試行に関する平均(検討 B で平行撮影のみの場 合). ただし冠水部は屈折補正係数 1.42 で補正済み.

深さ2mの溝を掘った「陸」ケース,溝の底面上2m に屈折のみを考慮した水面を張った「水面」ケース, 溝の内部のテクスチャを消した「マスク」ケース, それに水面を張った「水面+マスク」ケースを設け, それぞれ全120試行に関する検証点誤差の統計量を 求めた.「水面」ケースは,水による光の消散や,波 による底面像の動きが全くない状況を表現している. 「水面+マスク」ケースはその対極で,濁り・波に

より,または意図的に各画像中の冠水部(溝の内部) をマスクする対策により,冠水部でタイポイントが 全く生じない状況を表現している.

4. 2. 結果

図 3 に示すように、「水面」ケースでは冠水部付 近の陸上で Z 座標の過小評価バイアスが見られ、バ イアスは対象領域中央の冠水部に近づくほど大きく なった(以降、「谷状変形」).また冠水部については、 神野ら[4]の屈折補正係数 1.42 を適用したとき、陸上 よりさらに大きな過小評価バイアスが残った. 1.42 はカメラパラメータが正しい場合、幅広い重複率・ 高度水深比に関して空間平均として適切な補正がで きる値である[4]ことから、この結果から谷状変形が 冠水部を含めて生じていることがわかる.谷状変形 は斜め撮影(2-8枚)を導入しても解消しなかった.

一方,「マスク」「水面+マスク」の両ケースでは 陸上・冠水部とも谷状変形が見られず,検証点誤差 が「水面」ケースより著しく小さくなり,特に「マ スク」ケースでは「陸」ケースと同レベルの高精度 となった.以上より,濁り・波が小さく,水底にも



図 4. 標定点・検証点の配置など関する平面模式図 (検討 C). 実際の各列は完全な直線状ではない.

屈折に起因する非線形系統誤差が生じること,対策 として SfM 段階では冠水部をマスクする(使わない) ことが有効で,それにより屈折補正係数1.42 が適用 可能となることが示された.河道の UAV 写真測量で は,冠水部が大半を占める画像が生じない撮影高度 と十分な重複率を確保することが前提であるが, SfM を試みた際に水底のタイポイントが少なくない 場合には,この対策を施すことが望ましい.

4. 検討C:水の影響と対策(片側に標定点) 4. 1. 方法

図 4 のように、対象領域の片側のみに 2 列の標定 点列を、対象領域内に検証点列を配置した場合を検 討した. 図中に定義した「標定点列間隔」「検証距離」 を様々に変えて、全 100 試行・11 検証点に関する検 証点誤差 RMS を評価した. 各標定点列は、平面と同 じ高さの 10 点と、平面+2 m の高さの 10 点の、計 20 点で構成した. 斜め撮影は、図 4 に示す位置から 3 つの向きに天底角 20°で行った. この実験を、通 常の「陸」ケース、対象領域に検討 B 同様の水面を 張った「水面」ケース、対象領域のテクスチャを消 した「マスク」ケースのそれぞれについて実施した. 検証距離は、水面やマスクでない部分が写った画像 に検証点列が写る限界である 120 m までとした.

4.2.結果

表 2 に示すように「水面」ケースでは,検証距離の増加とともに検証点誤差 RMS が加速的に増加し,検証距離 100 m では 0.20 m を超えた.一方,表 3 に

表 2. 標定点列間隔・検証距離別の検証点誤差 RMS

/	標定点列間隔 [m]					
	20	60	100	140	180	
20	0.029	0.019	0.018	0.019	0.018	
40	0.050	0.038	0.040	0.039	0.038	
60	0.075	0.059	0.064	0.064	0.063	
80	0.127	0.114	0.123	0.123	0.120	
100	0.211	0.2 01	0.213	0.213	0.210	
120	0.320	0.312	0.327	0.327	0.323	
	20 40 60 80 100 120	20 20 20 0.029 40 0.050 60 0.075 80 0.127 100 0.211 120	2060200.0290.019400.0500.038600.0750.059800.1270.1141000.2110.2011200.3200.312	標定上列間2060100200.0290.0190.018400.0500.0380.040600.0750.0590.064800.1270.1140.1231000.2110.2010.2131200.3200.3120.327	一次一次一次「m2060100140200.0190.0180.019400.0500.0380.0400.039600.0750.0590.0640.064800.1270.1140.1230.1231000.2110.2010.2130.2131200.3200.3120.3270.327	

[m] (検討Cの「水面」ケース).

表 3. 標定点列間隔・検証距離別の検証点誤差 RMS [m] (検討 C の「マスク」ケース).

		標定点列間隔 [m]					
		20	60	100	140	180	
検証距離 [m]	20	0.021	0.016	0.015	0.015	0.015	
	40	0.031	0.019	0.017	0.017	0.017	
	60	0.042	0.022	0.020	0.020	0.019	
	80	0.053	0.027	0.024	0.023	0.022	
	100	0.065	0.031	0.027	0.026	0.024	
	120	0.075	0.037	0.032	0.030	0.028	

示すように「マスク」ケースでは、表に載せた全て の条件において、検証点誤差 RMS が 0.075 m(地上 画素寸法単位で 1 画素)以下であり、特に標定点列 間隔を十分に確保した場合には、検証距離が 100 m 以上でも 0.037 m (0.5 画素)以下の高精度となった.

「マスク」ケースと「陸」ケースの検証点誤差 RMS の差は、検証距離とともに増加したものの、検証距 離 120 m でも 0.0031 m (0.04 画素)以下であり、両 ケースの精度は同レベルであった.以上より、検討 B と同様の結論が得られる.

5. 検討 D:標定点の完全な省略可能性

5.1.方法

近年低廉化した,撮影位置の高精度測位が可能な UAV(例:DJI Phantom 4 RTK)を用いた場合,標定 点を完全に省略できる可能性がある.ここでは,画 像に埋め込まれる世界座標をジオリファレンスのみ に利用する状況を想定し,全 100 試行・121 検証点 に関する検証点誤差 RMS を求めた.具体的に各試行 では,撮影位置の世界座標に含まれる誤差(2 の手 順 2 で標定点の世界座標に与えたのと同様に RTK-GNSS 測量レベルの誤差を与えた)に起因する ジオリファレンスの誤差と,画像のみに基づくカメ ラパラメータの推定誤差をそれぞれ検証点誤差とし て評価し,両者を足し合わせた.後者は,バンドル 調整をタイポイントのみに基づいて行い,その後正 しくジオリファレンスを行ったときの検証点誤差で ある.撮影の方法は検討Aの外周収束撮影の場合(図 1)と同一であり,4枚の斜め撮影の天底角は5°と した.対象領域のテクスチャについては,現実より 有利でないテクスチャを含む2種類を用いた.

5.2.結果

ジオリファレンスに起因する検証点誤差 RMS は 0.0082 m (地上画素寸法単位で 0.11 画素) と小さく, カメラパラメータの推定誤差に起因する検証点誤差 RMS を合成しても,検証点誤差 RMS は有利なテク スチャで 0.0287 m (0.38 画素),不利なテクスチャで 0.0487 m (0.65 画素) と,地上画素寸法 0.075 m を下 回った.この結果より,撮影位置の高精度測位が可 能な UAV を用いる場合,斜め撮影の導入を前提とす れば,条件によっては**標定点を全く置かなくとも**, **十分な精度が得られる**と考えられる.

謝辞

解析の一部はJSPS 科研費(16K21194)の助成を受けた.

参考文献

- [1] 野間口芳希・秋田麗子・炭田英俊・山崎崇徳, 2018.
 河川管理における新技術の活用に関する一考察,
 河川技術論文集,第24巻, pp.251-256.
- [2] 神野有生・宮崎真弘・八田滉平・福元和真, 2018. UAV 写真測量の SfM における斜め撮影の導入に 関する基礎的シミュレーション,日本写真測量学 会平成 30 年度秋季学術講演会.
- [3] 神野有生, 2019. 空中測量研究室の技術ノート, URL: https://ameblo.jp/rs-algorithm-designer/.
- [4] 神野有生・米原千絵・I GD Yudha Partama・小室
 隆・乾隆帝・後藤益滋・赤松良久, 2018. UAV と
 SfM-MVS を用いた河床冠水部の写真測量のための水面屈折補正係数に関する検討,河川技術論文
 集,第24巻, pp. 19-24.