# **非 GNSS 環境での IMU センサを用いた自動航行** 〇白丸 雅貴(エーピーシステム) 三輪 昌史(徳島大学) 荒木 寿徳(アース・アナライザ) 西川 啓一(i システムリサーチ)

In recent years, the increase in the number of GNSS satellites and the improved performance of their equipment, such as the launch of quasi-zenith satellites, have made it possible to accurately control the precise position of UAV. However, when it comes to areas where GNSS satellite information cannot be acquired such as the undersides of bridges, precision flight UAVs cannot be used. In this study, an IMU was used to safely fly over areas where GNSS satellites cannot be acquired, and the actual flight trajectory after GNSS satellite information is no longer available was compared with the target flight trajectory.

# 1. はじめに

近年、準天頂衛星の打ち上げ等で GNSS 衛星の増加や、機器の性能が向上したことにより、正確に無人航空機(以下 UAV)の精密な位置制御ができるようになった。筆者らは精密飛行 UAV を用いて計測や点検業務などの様々な用途で使用してきた[1][2][3][4]。しかし橋梁下部のような、GNSS 衛星情報が取得できない箇所に至っては、精密飛行が出来ないのが現状である。

今回、橋梁下部のような GNSS 衛星が取得できな い箇所を安全に飛行させるために IMU を使用し、 GNSS 衛星情報が取得できなくなってからの実際の 飛行軌跡と、目標飛行軌跡と比較した。この結果を もとに橋梁下部の自動飛行の可能性について検証 する。

# 2. 実験装置及び方法

#### 2-1 実験方法

非 GNSS 環境下と GNSS 環境下での実験を行うの にあたり、場所の選定が非常に難しいため、今回は 飛行中に位置制御用の GNSS 信号を機械的に遮断し、 強制的に非 GNSS 環境とした。また、実際の飛行軌 跡を取得する為に、UAV 中央に別途飛行軌跡計測用 の GNSS アンテナを配置した(IMU の 0.18m 直上)。

目標飛行軌跡は3種類作成した。その軌跡にそっ て自動飛行を行いつつ、途中で GNSS 信号を 30 秒 または 40 秒間遮断し、その後 GNSS 信号を復帰さ せた。GNSS が遮断されてから復帰するまでの IMU 座標値と飛行軌跡計測用 GNSS の座標値を比較した。 自動飛行は GNSS 信号の遮断・復帰にかかわらず継 続させた。

比較として、実際の飛行軌跡と目標飛行軌跡との 水平誤差と垂直誤差を、GNSS 信号遮断後1秒、10 秒、20秒、30秒の4ポイントで確認した。また、 IMUとGNSSの取り付け高が異なるため、GNSS 遮 断直前の高度差をIMUにオフセットし、高度の比較 をした。これらの結果よりIMUのみによる飛行精度 を検討する。

#### 2-2 GNSS 機器構成

機体の位置制御に関わる部分である、GNSS を遮断するスイッチの構成と機体制御の機器構成を図1 に示す。飛行軌跡計測用のGNSS構成を図2に示す。



図 1 位置制御用 GNSS 構成



図 2 飛行軌跡計測用 GNSS 構成

# 2-3 実験装置

使用した機材を表1に示す。また、UAV 全体や、 一部拡大写真を図3から図5に示す。

表 1 使用機材

<u>我1 区川版内</u>			
ļ	機材	メーカ	型式
	UAV	QUEST社	8ロータ—UAV
ļ	GNSS	iシステムリサーチ社	Sept-Soi
	IMU	SBG社	Ekinox-E
	FC		PixHawk
	プロポ	双葉電子工業社	FMT-04(機体操縦用)
			T14SG(GNSSコントロール用)



図 3 UAV 全体



図 4 GNSS アンテナスイッチ他



図 5 IMU および SOI

#### 2-4 実験場所

京都府綾部市にある、綾部市総合運動公園のグラ ウンドを借用し実験を行った。 実験箇所を図6に示す。



図 6 実験場所

# 2-5 飛行軌跡

飛行軌跡は直線コース2つと折れ曲がり軌跡1つの計3つの軌跡を用意した。詳細を下記に示す。

# 2-5-1 フライト1

自動航行を開始後、100mの直線コースに入ってから10秒後にGNSSを遮断し、30秒後にGNSSを復帰させる。直線コースの端に到達したら自動帰還させる。高度は一定(対地高度10m)に設定した。飛行速度は、1.5m/sで行う。

フライト1の概要を図7に示す。



図 7 フライト1 概要

#### 2-5-2 フライト2

フライト1と同じ軌跡で GNSS の遮断時間を 40 秒に延長する。フライト2の飛行概要を図 8に示す。



図 8 フライト2 概要

2-5-3 フライト3

フライト3では、橋梁下部を飛行することを想定 し他軌跡である。高度は対地高度10m一定とし、飛 行速度は1m/sで行う。フライト3の概要を図9に 示す。



図 9 フライト3 水平移動概要

### 3. 実験結果

IMUのみでの飛行精度をGNSS 遮断後の時間と目 標飛行軌跡からの水平方向のズレと高さのズレで 評価した。なお、各フライトを通し、GNSS 復帰操 作後、機体側 GNSS が Fix するまでにさらに 10 秒程 度必要なため、IMU のみで飛行している時間が飛行 プランよりも長くなっている。また、IMU で計測し た高度は IMU と軌跡用 GNSS アンテナの取り付け 位置の差や GNSS 誤差を考慮し、GNSS 遮断直前の 差をもって調整した。

#### 3-1 フライト1

GNSS 遮断から復帰直前の 30 秒間の予定コース からのズレを図 10 に示す。このコースからズレは 本来の設定したコースから軌跡用 GNSS で求めた実 際の飛行軌跡との差より求めている。

また、IMU が計算している時刻および座標に対し、 軌跡用 GNSS の同一時刻と座標の水平距離を座標水 平誤差として図 10 に合わせて描いている。



### 図 10 IMU のみによる飛行の位置誤差 (FLT1)

図 11 に同一時刻の IMU 計算値と軌跡用 GNSS の 位置を示す。赤点(大きな点)がある時刻の IMU が 計算した位置を示す。また、青点(小さな点)は軌 跡用 GNSS による同一時刻の位置を示す。GNSS 遮 断後 1 秒程度では両者はほぼ同一位置を示している が、10 秒、20 秒と経つに従って徐々に離れる。座標 水平誤差とはこの両点の水平距離を示している。



図 11 同一時刻の IMU と軌跡用 GNSS の位置

フライト1でのコースとの差は GNSS 遮断 30 秒後において、0.384m であった。垂直誤差の変化幅は+0.019m、-0.012m であった。また、その時の座標水 平誤差は 0.868m であった。

3-2 フライト 2

フライト2では、再度同じコースを飛行する。フ

ライト1と同様に GNSS を遮断してから復帰直前の 40 秒間の予定コースからのズレおよび座標水平誤 差の時間変化を図 12 に示す。



#### 図 12 IMU のみによる飛行の位置誤差 (FLT2)

フライト2でのコースとの差は GNSS 遮断 30 秒 後において、0.321mであった。垂直誤差の変化幅は +0.012m、-0.012mであった。また、その時の座標水 平誤差は0.868mであった。また、GNSS 遮断 40 秒 後においては、0.776mであった。垂直誤差の変化幅 は+0.014m、-0.012mであった。また、その時の座標 水平誤差は0.797mであった。

### 3-3 フライト 3

橋梁の下部の点検の場合、橋梁の上流側または下 流側のGNSSが受信できる環境で一旦待機する。そ の後、橋梁の下を通る高さまで下降し、そのまま橋 梁の下部を通過する。橋梁下を通過している間は GNSS が受信できない状態となる。反対側に到達す ると、GNSS が受信できるようになる。その状態で 少し待機し、その後平行移動したコースを戻る。

フライト3では、そのイメージを想定したコース とし、橋梁下を2往復した。

片道を1コースとし、計4コースとしてコースからの水平誤差、高さ方向の誤差と座標水平誤差について評価を行った。

各誤差の時間変化を図 13 から図 16 に示す。



図 13 IMU のみによる飛行の位置誤差

(FLT3-C1)







# 図 15 IMU のみによる飛行の位置誤差 (FLT3-C3)





コースの水平誤差は、C1:0.592m C2:0.065m C3:0.123m C4:0.400m であった。

また高さ方向は、C1:+0.005m,-0.052m で、C2:-0.036m で、C3: +0.123m で、C4:+0.075 で C2,C3C4 は 片方向のみの誤差であった。

座標水平位置の誤差は C1:0.677mC2:0.495m C3:1.203m C4:2.265m となった。

# 4. 考察・まとめ

今回の実験より下記の事が判った

 GNSS 遮断後 15 秒まではコース誤差が 0.200m以下である。

- GNSS 遮断後 30 秒の非 GNSS 環境下であれ ば最大で水平が 0.592m、垂直が 0.123m であ る。
- 座標水平誤差は GNSS 遮断より徐々に増加し、30秒で最大 2.263m、40秒で 0.797m であった。

以上の結果により、本 IMU を利用した UAV は 橋梁の下を通過する目的としては速度 1m/sec で 約30秒であれば設定コースとの誤差は 1m 以下に とどまることが判った。橋梁幅 30m が飛行できる のであれば、一般の道路橋では十分対応できる。

速度を上げることでより幅の広い橋梁に対応 できそうであるが、さらに実験を継続して確認し たい。

一方、座標水平誤差については、二つの原因が 考えられる。一つは速度推定誤差である。もう一 つは時計の誤差による影響が考えられる。IMUの 時計は GNSS に同期している。GNSS が受信でき ている間は GNSS 時計の精度が十分保たれる。し かしながら、GNSS 信号を遮断することにより時 計が狂い始める。軌跡用 GNSS は GNSS 信号を継 続して受信しているため、時計が狂うことはない が、IMU については時計が自走となる。この時計 のズレが座標の誤差または飛行速度の誤差とし て現れた可能性もある。

今回の実験を通してある程度の実用性がみえたので、今後、や上下移動を含む様々なコースやより長い時間の GNSS 遮断などの評価を行っていく予定である。

# 参考文献

- [1] 西川啓一他,「小型2 周波数 GNSS による精 密飛行の検討」,第38回日本ロボット学会学 術講演会, RSJ2020AC1K3-06 (2020 年)
- [2] 西川啓一 三輪昌史 荒木寿徳. (2019年12月).
  高精度自動離着陸・飛行ドローン. 検査技術,
  P27-32,日本工業出版.
- [3] 西川啓一 萩原育夫,「精密自動飛行ドローン による定期的な斜面の変位・変形計測」,第2
   回 JDC フォーラム, (2020 年 11 月)
- [4] 三輪昌史,「RTK-GPS を用いた精密飛行マルチ コプタによる収穫びわの運搬実験」,第38回 日本ロボット学会学術講演会,RSJ2020AC1K2-03(2020年)