

## 測量データの計算機格納と処理について

岡山ガス(株) 正員○竹内裕二  
 岡山大学工学部 正員 森 忠次  
 東京大学 生産技術研究所 正員 服部 進

## 1. まえがき

最近では、観測値の自動表示のみならず、記録、処理まで行える「トータルステーション」と呼ばれるものも市販されつつある。敏速に、正確な測量を行うためには、これらの器械は大変有効である。しかし、実際に多く行われている工事測量は、目的に応じた観測方法、精度で行うため、これらの器械がすべての場合に適するわけではなく、また高価である。それに、現時点ではトータルステーションが一般的に使用されているとは思えない。

そこで、測距儀とトランシットを組み合わせた本体を用い、本体は観測値の出力のみを行うものとして、その後のデータ処理を行う部分として、工事測量を行う場合に適するデータ集録器についての検討を行う。もし、本体が観測値を自動出力できないものであれば、観測値はキーを用いて集録器にユニバーサル入力することになる。工事測量は基準点測量、細部測量、設置測量に大別できるが、特に前方交会法により基準点測量を行う際に必要なデータ集録器の機能を考え、データ集録器に与えるプログラムの概要を示す。

## 2. 作業内容とプログラムの構成

データ集録器に与えるプログラムの構成を図-1に示した。①～⑤のプログラムは、それぞれのプログラムの実行が終わればデータ集録器の電源を切ることができるようにした。前方交会法は、多数の測点から測定、たデータを用いる必要があるのだが、これを例にとって未知点座標を求める測量の作業内容と、①～⑤のプログラムの概要を説明する。

①計画事項入力：観測を行うには、目的に応じた観測回数や精度を設定する必要がある。野外での作業は敏速に行いたいので、計画事項は事務所内で入力しておけるようにした。計画事項の内容は、作業名、年月日、観測者名、観測回数、場合によっては誤差の制限値を入力することとした。観測回数は、③観測の実行指示を与えるのに利用する。

②既知点座標入力：未知点座標を算出するには、観測データと共に観測に関係した既知点の座標が必要であるので、計算時に自動的に呼び出され、利用されるようにならかじめこのプログラムにより記録しておく。

③観測：前方交会法による観測があるから、表-1の i)～iii)に示した測量方法をとることができるようにした。算出する誤差は表-2に示す。再測を行なう場合は、観測者の判断に任せることとした。計画した回数が2対回(セット)なら1対回(セット)、3対回(セット)なら2対回(セット)まで再測できるようにした。もしも誤差が大きすぎれば、1対回(セット)めから観測し直すこととした。

前方交会法では、複数の既知点において観測して得られたデータから未知点座標を求める。したがって、ある器械点からの観測が終わるごとにデータを記録しなくてはならない。点名を重複して記録しないために、図-2の型式で記録することとした。コードナンバーに従って記録さ

図-1 プログラムの構成

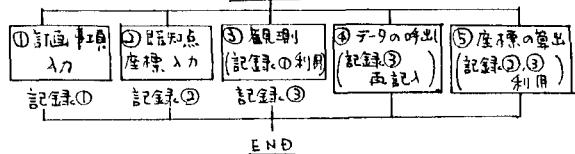


表-1 測量の観測方法と計算

| 観測量    | 目的        | 測量方法           | 計算       |
|--------|-----------|----------------|----------|
| 水平角(A) | 基準点測量     | i) Aのみ         | 近似座標をはじめ |
|        | 測量        | ii)Vも iii) A-V | 最小二乗法を適用 |
| 傾斜角測量  | A-V-D     |                |          |
| 鉛直角(V) | 近似のみ(回2つ) |                | 座標計算     |
| 距離(D)  | 設置測量      | A U D          | "        |

表-2 各観測量、観測方法による算出する誤差

| 観測量  | 観測方法     | 算出する誤差       |
|------|----------|--------------|
| 水平角  | 1対回(セット) | 2対回(セット)以上   |
| 正反軸差 |          | 観測差、倍角差の最大値  |
| 鉛直角  | 高度定数     | 高度差          |
| 距離   | データの差    | 各データの平均値の最大差 |

れる方向視準点というのは、水平角を観測する時に基準として視準する既知点を示す。図-2では、器械設置点名の記録から、次に記録されているコードナンバー1までの間に記録されているデータは全2、始めに記録されている器械設置点から観測されたものである。

#### ④データの呼び出し：すでに記録されてい

るデータを改めたい時がある。器械点から目標点までの長距離になると、器械点での観測中に目標点のアリズム高を入力できないことが考えられる。(通信手段がない場合)したがって④を実行し、図-2に示した記録の中の高低差とアリズム高を呼び出し、改めて再記録することにする。

⑤座標の算出：座標を求めるために点の名称を入力すれば、必要な観測データと既知点座標が自動的に利用され、座標が計算されるようにした。水平角は、方向角に直して計算に用いることにした。1つの未知点に対して、2以上の方向角、1方向角と1水平距離、2以上の水平距離のデータがあれば平面座標を算出できる。

### 3. 前方交会法による観測の例

図-3に示すように、未知点座標を求めるために水平角のみの観測を行う場合と、図-4に沿って説明する。

図-1③を実行すると、

図-1①で入力した計画事 SP(器械設置点)

項目に基づいて観測が行われる。⑦新しく観測を始めたSPであるから1を選択。①SP名、偏心の有無を入力。②Aのみの観測であるから器械高は入力しない。③1を選択。④TP名、偏心、正位水平角を入力。PP1, PP2についても同じ。正位観測が終わると、反位の観測を実行する。ここからは自動的に点名が表示され、水平角のみを入力。⑤2を選択。⑥得られたデータがファイルに記録される。アリズムが目標点数に比べ不足しているので、PP3はPP1又はPP2のアリズムを移した後、図-1③を実行してPP3に関する観測を始める。ただし、⑦2は2を選択。⑧2はSP名は、重複するので記録されない。以上のような観測を2以上の既知点が行うわければ、図-1⑤の実行により、求めたい未知点座標が算出される。(ただし、観測に関係する点に偏心がなく、必要な既知点座標は、図-1④により記録されているとする。)

#### 参考文献

森忠次、岡田輝章、藤原重雄：土木学会中四支部一般講演概要集、1985年5月

図-2 観測データの記録型式

| コード・ナンバー |  | 器械設置点名 | 器械高     | 偏心のありなし |
|----------|--|--------|---------|---------|
| 1        |  |        |         |         |
| 2        |  | 方向視準度名 | 偏心のありなし |         |
| 3        |  | 目標点名   | 水平角     | 鉛直角     |
|          |  |        | 斜距離     | 水平距離    |
|          |  |        | 高低差     | アリズム高   |
|          |  |        |         | 偏心のありなし |
| :        |  |        |         |         |
| :        |  |        |         |         |
| 3        |  | .....  |         |         |
|          |  |        |         |         |
| 2        |  |        |         |         |

図-3 前方交会法による観測(水平角のみ)

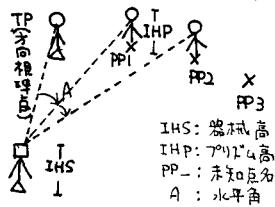


図-4 前方交会法による観測のフローチャート

