### エクセル例題 6-1 ネットワーク工程表の作成

図 6.2 に示すネットワーク工程表の作業時刻, 余裕時間等を計算し, クリティ カルパスを求める.



図 6.2 ネットワーク工程表

#### VBA(実行結果例)

XII	図   🚽 🔍 × <u>A</u>   幸 6-1ネットワーク工程表,xism - Microsoft Excel														
771	ファイル ホーム 挿入 ページレイアウト 数式 データ 校閲 表示 開発														
	AA72 • 🔶 🏂														
	A	В	С	D	E	F	G	Н	I	J	К	L	M	N	0
1	ネットワークエ程表の作り	戎													
2															
З	作業(アクティビティ)	A	В	С	D	E	F	G	н	Ι	J	К	ダミー	ダミー	
4	開始ノード(イベント)	1	1	2	2	2	3	4	6	5	7	8	4	5	
5	終了ノード(イベント)	2	3	4	6	5	5	7	7	8	8	9	6	6	
6	所要日数	12	10	8	5	4	14	9	3	21	14	5	0	0	
7															
8		実行	÷												
9															
10															
11	クリティカルバス	В	F	Ι	К										
12	必要日数				50										
13															
14															
15															
16															

データ入力シート

\* A~Kの各作業の開始ノード(イベント),終了ノード,所要日数を入力 \*ダミー作業も同様に入力(作業日数は0とする)

### VBA(実行結果例)

	× <u>A</u>  =		m i conte			-			6-1才会	ットワーク工程表.>	dsm - Micros	oft Excel		
1.10	-A U7	2	• (= • (=	5x 7-	7	10040 300	5. 140,40							
A	В	C	D	E	F	G	Н	I	J	K	L	м	N	0
	イベント	最早時刻	嚴遅時刻	余裕		作業	最早開始 時刻	最早完了 時刻	最運開始 時刻	最運完了 時刻	全余裕	自由余裕	干涉余裕	独立余裕
	1	0	0	0		A	0	12	2	14	2	0	2	
	2	12	1.4	2		B	0	10	Ó	10	Ó	Ó	Ó	
	3	10	10	0		C	12	20	14	22	2	0	2	
	4	20	22	2		D	12	17	23	28	11	7	4	
	5	24	24	0		E	12	16	20	24	8	8	0	
	6	24	28	4		F	10	24	10	24	0	0	0	
	7	29	31	2		G	20	29	22	31	2	0	2	
	8	45	45	0		Н	24	27	28	31	4	2	2	
	9	50	50	0		I	24	45	24	45	0	0	0	
						J	29	43	31	45	2	2	0	
						K	45	50	45	50	0	0	0	
	L													
	L													
	L					L								

出力結果シート

出力結果を図に描くと下図のようになる.



図 6.3 ネットワーク工程表(出力結果より作図)

#### VBA プログラムソース

Option Explicit Sub CMD 実行 Click() Dim 開始ノード() As Integer Dim 終アノード() As Integer Dim 作業() As String Dim 所要日数() As Integer Dim アクティビティ() As Integer Dim 必要日数 As Integer Dim 作業数 As Integer Dim I As Integer 'ノード数をカウント 作業数 = 0 Do Until IsEmpty(Range("\_ 開始ノード").Offset(0, 作業数)) 作業数 = 作業数 + 1 Loop ReDim 開始ノード(1 To 作業数) ReDim 終了ノード(1 To 作業数) ReDim 作業(1 To 作業数) ReDim 所要日数(1 To 作業数) ReDim アクティビティ(1 To 作業数) '入力 For I = 1 To 作業数 開始ノード(I) = Range("開始ノード").0ffset(0. I - 1) 終了ノード(I) = Range("終了ノード").0ffset(0. I-1) 作業(I) = Range("\_作業").Offset(0, I - 1) 所要日数(I) = Range(" 所要日数").0ffset(0. I - 1) Next Sheet2. Range("C3:025") = "" Range("B10:AA10") = "" Call 土木 \_ クリティカルパス(開始ノード,終了ノード,作業,\_ 所要日数、アクティビティ、必要日数) '出力 Range("\_ 必要日数 ") = 必要日数 For I = 1 To 作業数

```
If (アクティビティ(I) <> 0) Then
         Range(" アクティビティ "). Offset(0. I - 1) =
                                     作業(アクティビティ(I))
      Else
         Range("_アクティビティ").Offset(0, I-1) = ""
      End If
   Next
End Sub
Sub 土木 _ クリティカルパス (開始ノード () As Integer, _
                      終了ノード() As Integer, _
                      作業() As String, _
                      所要日数() As Integer.
                      ByRef アクティビティ() As Integer.
                      ByRef 必要日数 As Integer)
   Dim 作業数 As Integer
   Dim ノード数 As Integer
   Dim I As Integer. J As Integer. 日数 As Integer. ノード As Integer
   作業数 = UBound(開始ノード)
   ノード数 = 0
   For I = 1 To 作業数
      If (ノード数 < 開始ノード(I)) Then ノード数 = 開始ノード(I)
      If (ノード数 < 終アノード(I)) Then ノード数 = 終アノード(I)
   Next
   Dim 最早結合() As Integer
   Dim 最遅結合() As Integer
   Dim トータルフロート() As Integer
   Dim クリティカルパス () As Integer
   ReDim 最早結合(1 To ノード数)
   ReDim 最遅結合(1 To ノード数)
   ReDim トータルフロート(1 To 作業数)
   ReDim クリティカルパス(1 To 作業数)

    各ノードの最早結合

   For I = 1 To ノード数
      最早結合(I) = 0
      For J = 1 To 作業数
         If 終了ノード(J) = I Then
            日数 = 最早結合(開始ノード(J)) + 所要日数(J)
```

```
If 日数 > 最早結合(I) Then 最早結合(I) = 日数
     End If
  Next
Next
'各ノードの最遅結合
For I = ノード数 To 1 Step -1
  最遅結合(I) = 最早結合(ノード数)
  For J = 1 To 作業数
     If 開始ノード(J) = I Then
        日数 = 最遅結合(終了ノード(J)) - 所要日数(J)
        If 日数 < 最遅結合 (I) Then 最遅結合 (I) = 日数
     End If
  Next.
Next
' トータルフロート
For I = 1 To 作業数
   トータルフロート(I) = 最遅結合(終了ノード(I)) -
                     (最早結合(開始ノード(I)) + 所要日数(I))
Next
' クリティカルパスの選定
J = 0
For I = 1 To 作業数
  If h - g \nu \neg u - h(I) = 0 Then
     J = J + 1
     クリティカルパス (J) = 1
     アクティビティ (J) = I
  End If
Next I
'必要日数
ノード = 終アノード (クリティカルパス (1))
必要日数 = 所要日数 (クリティカルパス (1))
For I = 2 To J
  If ノード = 開始ノード (クリティカルパス (I)) Then
     必要日数 = 必要日数 + 所要日数 (クリティカルパス (I))
     If 終アノード(クリティカルパス(I)) = ノード数 Then
        Exit For
     Else
        ノード = 終了ノード (クリティカルパス (I))
        [=1 '最初から
```

```
End If
      End If
   Next I
   '出力
   For I = 1 To ノード数
      Sheet2. Range("_最早結合点時刻"). Offset(I - 1, 0) = 最早結合(I)
      Sheet2. Range(" 最遅結合点時刻 "). Offset(I - 1. 0) = 最遅結合(I)
      Sheet2.Range("_スラック").Offset(I - 1, 0) = 最遅結合(I) - _
                                                 最早結合(I)
   Next
   For I = 1 To 作業数
      If (所要日数(I) > 0) Then
         Sheet2. Range(" 作業名 "). Offset(I - 1. 0) = 作業(I)
         Sheet2.Range(" 最早開始時刻 ").Offset(I - 1, 0) =
            最早結合(開始ノード(I))
         Sheet2.Range("_最早完了時刻 ").Offset(I - 1, 0) = _
            最早結合(開始ノード(I)) + 所要日数(I)
         Sheet2.Range(" 最遅開始時刻 ").Offset(I - 1. 0) =
            最遅結合(終了ノード(I)) - 所要日数(I)
         Sheet2.Range(" 最遅完了時刻 ").Offset(I - 1. 0) =
            最遅結合(終了ノード(I))
         Sheet2.Range("_全余裕").Offset(I - 1, 0) = _
            最遅結合(終了ノード(I))-(最早結合(開始ノード(I))_
                                             + 所要日数(I))
         Sheet2.Range("_自由余裕").Offset(I - 1, 0) = _
            最早結合(終了ノード(I))-(最早結合(開始ノード(I))_
                                             + 所要日数(I))
         Sheet2.Range(" 干渉余裕").Offset(I - 1. 0) =
            最遅結合(終了ノード(I)) - 最早結合(終了ノード(I))
         Dim 独立余裕 As Integer
         独立余裕 = 最早結合(終了ノード(I)) - _
                         (最遅結合(開始ノード(I))+ 所要日数(I))
         If (独立余裕 < 0) Then 独立余裕 = 0
         Sheet2. Range(" 独立余裕 "). Offset(I - 1. 0) = 独立余裕
      End If
   Next
End Sub
```

# 6.2 品質管理 ( $\bar{x} - R$ 管理図)

x-R管理図は、コンクリート強度試験の供試体のような一組のデータの平均 値 x の変化とそのデータの範囲 R をグラフ表示したものであり、安定な管理状 態にあるか、見逃せない原因による変動があるかを知るために非常に重要なもの である.品質のばらつきが偶然起きたのか、または見逃せない原因によるものか 見分けるための限界線を管理限界線といい、中心線をはさんでその上方にあるも のを上方管理限界線(UCL)、下方にあるものを下方管理限界線(LCL)と呼ぶ.

〔**x**管理図〕

中心線	$\mathrm{CL} = ar{x} = \sum_{i=1}^k ar{x}_i / k$
上方管理限界	$\mathrm{UCL} = \bar{x} + A_2 \bar{R}$
下方管理限界	$LCL = \bar{x} - A_2 \bar{R}$

〔R 管理図〕

中心線	$\mathrm{CL} = \bar{R} = \sum_{i=1}^{\kappa} R_i / k$
上方管理限界	$\text{UCL} = D_4 \bar{R}$
上方管理限界	$LCL = D_3 \overline{R}$

k:データ(群)の数

 $A_2$ :3シグマ法の場合  $A_2 = 3\sigma \sqrt{1/n}$ 

2 シグマ法の場合  $A_2 = 2\sigma \sqrt{1/n}$ 

3シグマ法の場合の係数A2, D3, D4 は下表で与えられる.

	$\bar{x}$ 管理図	R管理図					
試料の大きさ	$\mathrm{UCL} = ar{x} + A_2 ar{R}$	$\text{UCL} = D_4 \bar{R}$					
n	$LCL = \bar{x} - A_2 \bar{R}$	LCL =	$= D_3 \overline{R}$				
	$A_2$	$D_3$	$D_4$				
2	1.88	—	3.27				
3	1.02	—	2.57				
4	0.73	—	2.28				
5	0.58	—	2.11				
6	0.48	—	2.00				
7	0.42	0.08	1.92				
8	0.37	0.14	1.86				
9	0.34	0.18	1.82				
10	0.31	0.22	1.78				

# エクセル例題 6-2 コンクリート圧縮強度試験の管理図の作成

エクセルにてコンクリート圧縮強度試験の*x*-*R*管理データシートおよび管 理図を作成する.

ワークシート(実行結果)

	A	В	С	D	E	F	G	н	1	J K	L	M	N	0	P	Q	R	S	Т	U	
1									x-R7	管理図デ	一次、	シート									
2															6	<u> </u>	2010年	0810			
4	名称										期	間	포	2010年9月16			-				
5	規格限界 最大			Ł				設調	設計基準強度			基	基準スランプ			基準空行			気重		
6	最小		þ.	σ <sub>28</sub> ≓	τ <sub>22</sub> =28			N/mm <sup>2</sup>						om				%			
7	試 験 場 所			所						測	7	È	者						ÉD		
8	試	験	Β	時	9/1	9.	/2	9	9/3		9	9/7	9	9/8	9/9		9	/10	9/1	3	
9	뷺	験	₩	号	1		2		3 4			5		6		7	8		9		
10	39	IJ	×L		32.5	32	:1	31	1.7	30.1	2	9.4	3	1.0	29	.1	2	29.9		5	
11	定	2	×2		31.2	29	.3	29	9.0	31.4	3	1.5	3	3.8	29	.8	3	0.1	31.	5	
12	10	3	×s		29.1	32	.5	3:	3.5	30.5	3	2.1	3	0.8	30	.2	2	9.7	31.	4	
13	n=	= 3	×ı																		
14			×s																		
15	≣ <b>†</b>				92.8	93.9		94.2 92.0		9	3.0	.0 95.6		89.1		89.7		95.4			
16		×=Σ×į∕n			30.9	31.3		31.4 30		30.7	3	1.0	31.9		29.7		29.9		31.8		
17		範囲	R		3.4	3.2		4.5 1.3		1.3	:	2.7	.7 3.0		1.1		0.4		1.1		
18	둞	験	Β	時	9/14	9/	15	9,	/16	9/17	9	9/18		9/21		9/22		9/23		:4	
19	뷺	験	₩	号	10	1	1		12	13		14		15		16		17	18		
20	3	IJ	×L	×l 32.2		30	).4	32.6		29.8	2	28.9		30.5		28.6		32.1		31.5	
21	定	定 ×2			31.5	32	:1	31.0 2		28.9	2	7.8 2		29.5 30.		.4 30.7		30.6			
22	10		×s		28.5	30	).2	35	2.1	31.7	3	32.1		33.2		29.5		8.9	30.	2	
23	D=	- 3	×																		
24			×s																		
25		ŀ	ł		92.2	92	.7	99	5.7	90.4	8	8.8	9	3.2	88.5		9	1.7	92.	3	
26		×=Σ	×;/n		30.7	30	).9	31	1.9	30.1	2	9.6	3	1.1	29.5		3	0.6	30.	8	
27		範囲	] R		3.7	1.	.9	1	.6	2.8		4.3		3.7	1.	8	;	3.2	1.3	:	
28	г	۱	A2	2	De	0	>3	×管理図			2				R管理図						
29	3	•	1.0	2	2.57		-	Σ >=				553.73		ΣR=			-		45.0	)D	
30	4	ł	0.73	3	2.28		-			X=		30.76			R=			2.5	0		
31	5		0.5	8	2.11	· ·	-		UC	L=x+A <sub>2</sub> R=		33.	31	UCL=D₄R				6.4	3		
32									LCL=x-A <sub>2</sub> R=				28.21			LCL=D <sub>3</sub> R			0.0	0	

### ワークシート(実行結果)





# 付 録

# プログラムの使い方

# 1 例題の基本構成

### 入出力データの取扱い

本書に掲載されるすべての例題は、エクセルのワークシート上で実際に計算す ることができます.

使用の際,入力データがワークシートのセルより少ない場合は,セルを増やし て入力してください.入力値のあるセルの数を数えるように設定してありますの で,入力数は自由に設定できます.

また,入力数値の入るセルは緑色で,計算結果の入るセルは黄色でセル自体に 着色(この本では灰色の濃淡で区別できます)してあります.



# 2 プログラムの作成・変更

### 2.1 セルの名前

他のセルとの判別をしやすくするため、本書に載せられているほとんどの例題 の入出力のセルには、"\_"(半角アンダーバー)で始まる文字の名前がついてい ます.

ファイル	ホーム 挿入 ページレイアウト 数式	データ 校閲	表示	開発	
~	_はり全長 <b>を、</b> ・ ( <b>f</b> を 5				
	A	В		С	C
1	集中荷重のかかる単純ばり・				
2					
3	はりの全長(m)			5	Į
4	集中荷重(N) 名前ボックン	ス		5000	ľ
5	荷重位置(m)			3	
6	支点Aからの位置(m)			2	

エクセルで実際にセルに名前をつける場合は、以下の手順で行います.

セル「C3」に「 はり全長」という名前をつける場合には

①「C3」をアクティブセルにします.

②名前ボックスをクリックします.

- ③「\_ はり全長」と入力します.
- ④ [Enter] を押します.

本書では、プログラムの可読性を考えて、ほとんどのセルに日本語の名前がつけら れていますが、実際に作成する際には、標準でつけられているセル名を使用していた だいてもかまいません.