『NC ベースP 柱脚検定』 データファイル作成説明書

BUS-5





「BUS-5」で一連計算する場合

「NC ベースP柱脚」のデータ入力方法と「NC ベースP柱脚検定」プログラム(日本 鋳造のホームへ[°]ージからダウンロート^{*}して下さい)用のデータファイルの作成

B-1 BUS-5 の NC ベース柱脚耐力検定・計算概要

- ・一貫計算で、NC ベースPの許容耐力と終局耐力の検定を行っています。
 但し、さらに「NC ベースP柱脚検定」プログラムで検定することをお勧めします。
 耐力曲線等さらに詳細な解析結果が出力されます。
- ・下ナット方式の構造特性係数(Ds 値)は、柱脚配置階(一般的には1 階)の柱 脚が保有耐力接合の判定を満足しない状態でも Ds 値の割増しを行いません。 (下ナット方式は、Ds 値の 0.05 の割増は不要です。) ただし、Ds 値の 0.05 の割増をしない場合は保有水平耐力が必要保有水平耐力の 1.1 倍以上ある事が必要です。この条件を満足しない場合は BUS-5 計算結果の 「保有水平耐力判定表」に、つぎのメッセージを出力します。

**** 保有耐力判定メッセージ **** NCベース下ナット方式を使用しているが、保有水平耐力が必要保有水平耐力の 1.1 倍を満足していない

・下ナットなし方式の構造特性係数(Ds 値)は、部材種別から算定した値に 0.05 加えてます。この場合 1.1 倍以上の必要はありません。

B-2 BUS-5 での「NC ベースP柱脚」データの入力方法

1. メインメニュー>"基本データ入力">"ベースプレート">"形状の入力"をク リックします。

■ ベースフ	プレート形状	(SRC·S)					c	
/全項目		/B.P \/A.B \/材料		`				
	形状 番号	火∽加名	型番	下ナット方式	寸法B	計算種別	板厚	材質
		0 • [] -+	1/0 050 40 00	1./#田	(mm)		(mm)	
1 X		2:日本時迎(林)	KZ-300-46-30	T:UE/H				-
2 X	2	2:日本鋳造(株)	K2-350-4S-36	1:使用				
Ϋ́Υ		0. D + (±) + / ++)	1/0.050.44.40	1./= 円				
3 X	3	2:日本時迎(1木)	MZ-350-4M-4Z	L:12/H				-
2:日本铸	造(株)							右下
By e By e By B	° °	•	°					
断面	寸法	↓ L L L L L L L L L L L L L L L L L L L	0 50×350×12×24					
ユーザー	データベーフ	B.P BxBy-494x49 ス>> _ 鋼材デー:	14 A.B Nx2 Ny2: タベース	30 <i>Φ</i>				閉じる

2. "鋼材データベース"ボタンを押すと"ベースプレート情報の参照"ダイヤログが 表示され、日本鋳造㈱NC ベース型番号を選択します。

ベースプレート形状(SRC・S)				
✓全項目 √.既製品 \/B.P \/A.B \/材料				
<u> </u>	メーカー製品			
7151A				把 匠
# 5	±+2 ~ ++12			材質
	月戦 の 参照			(m)
1 X 提供会社 B日本銀	寿造(株)	Ver. 1.03 2011/11/	OK	▲
Y 製品種別 NOパーフ	EXI(角形鋼管用8本)	"ጋカーホ"ルトタイプ 💌	キャンセル	
2 Y 型番号	Kbs-X(kNm/rad) Kbs	s-Y(kNm/rad) B	(mm) By(i 🔺	
X K2-350-8S-30	107000	107000	522 🗉	
³ Y K2-350-8M-36	170000	170000	574	· ·
K2-350-8M-42	200000	200000	574	<u> </u>
2:日本鋳造(株) K2-350-8B-42	184000	184000	640	右下
K2-400-8S-30	145000	145000	574	
K2-400-8M-36	253000	253000	599	
С. ° ° К2-400-8L-42	289000	289000	626	
Dy o o K2-400-8B-42	304000	304000	710	
		000000		
		土油したノコの	(50)	
断面寸法	ц (H)/SM(E)H0Ф/7/J	-ምብ/ንግን <u>)</u>	(00)	
	50×350×12×24			
B P. By By-494×44	4 A B Ny2 Ny2 30 a			
ユーザーデータベース 鋼材デー	\$~-Z			閉じる

3. "ベースプレート" > "部材の配置"を選択し、製品名を配置します。 この後、計算ルートの指定と計算を実行します。



4. "ファイル" > "露出柱脚設計用データ作成"を選択します。

🕒 BUS-5 ネットワーク版	
ファイル(E) 編集(E) 基本データ入力	りゆ 許容応
新規作成(N)	Ctrl+N
開(()	Ctrl+O
上書き1米存(5)	Ctrl+S
治則を付けて1米仔(四)…	
印刷(<u>P</u>)	Ctrl+P
印刷プレビュー(Ѵ)	
フリンタの設定の	
環境設定(<u>E</u>)	
テキストファイルの出力(①	
FAP-3データ作成(<u>F</u>)	
SNAP·DAPデータ作成(M)	
< 露出柱脚設計用データ作成(<u>B</u>)	
送信(型)	
1 NCベース.bdi	
2 C:¥ActyHouse¥¥山下町_01.BC	I
3代官山_301.bdi	
<u>4</u> 代官山_300.bdi	
アフリケーションの終了 🖄	

5. "柱脚設計用データのバージョン選択"で形式を選択します。



NC ベースは、Ver.3 形式を選択して OK ボタンをクリックします。

6. "名前を付けて保存"ダイヤログで、ファイル名として「○○.dat」を入力し「保存」 ボタンを押してデータを保存します。

名前を付けて保存					? ×
保存する場所①:	C NC	•	🗢 🔁 (🛉 🎹	
NC_01.GIF					
ファイル名(N): ファイルの種類(T):	NC すべてのファイル(*.*)		-	(保存(S) キャンセル	

保存が終了すると、指定した物件データフォルダ内に「NC ベース柱脚検定」用の データ「〇〇.dat」が作成されています。

露出柱脚	設計用データ作成 🔀
⚠	データ作成 正常終了
[OK

B-3 BUS-5 の柱脚解析結果の出力例

1. 許容応力度の検定

「A-4.5.4 柱脚の検討」「(3)S柱脚の許容応力度の検討結果」出力項目に、下表 が出力されます。

柱脚部の曲げ、せん断に対する結果を「判定」欄の「OK」、「NG」により確認できます。

	断面名	3	1F_02	(BP20)	1F_01	(BP1)	1F_01	(BP11)
ŧ	部材位	置	Y171-4X2	軸 1F階	Y27V-4X1	軸 1F階	Y571-4X11	油 1F階
	方向		X (0)	Y (0)	X (0)	Y (0)	X (0)	(0)
	N		6. 6	6.6	256.3	256.3	260.1	260.1
	M		0.6	0.8	3.4	6.1	3.6	-7.2
	N	S	16.6	16.6	154.7	154.7	158.3	158.3
応	M	S	0.6	39.3	3.4	-153.0	-161.0	-12.6
力	L.1	10	K4	K2	K3	K1	K1	K3
	Q		0.5	0.7	2.2	5.1	2.3	5.4
	Q	S	13.1	14.6	58.6	65.3	66.7	68.3
	L. (10	K2	K2	K2	K2	K2	K1
++	<u>र</u>	法	角鋼 250x 25	0x 6.0(15)	角鋼 350x 35	0x12.0(24)	角鋼 350x 35	0x12.0(24)
TI	材	質	B	CR295	E	3CR295	В	CR295
	条	件	LS	2軸	LS	2軸	LS 2	2軸
	製品	名	K2-250	-40-24	K2-350)-4C-30	K2-350	-85-30
#	bBx	bD	38. 6x 38. 6	38. 6x 38. 6	49.4x 49.4	49.4x 49.4	52. 2x 52. 2	52. 2x 52. 2
住助	e	1	3.5	3.5	3.5	3.5	3.5	3.5
liteti	d	e	31.6	31.6	42.4	42.4	45.2	45.2
	A. B	olt	4-N	24	4-1	130	8-M	30
	材	質	Fc21 / F	490	Fc21 / F	490	Fc21 / F	490
db	bMa	al	76.7	76.7	202.1	202.1	315.9	315.9
쁥	bMa	as	116.1	116.1	265.4	265.4	464.2	464.2
4	判	定	OK	OK	OK	OK	OK	OK
	Qa		3.4①	3. 61	105. 0①	106.9①	107. 4①	110. 7①
せ	N	S	18.0	16.6	356.6	358.0	361.8	362.0
h	M	S	34.6	39.3	146.9	165.1	168.2	-175.1
断	Qa	S	48. 31	53. 51	250. 7①	264.6①	295. 51	301.7①
	判	定	OK	OK	OK	OK	OK	OK
	t, 杉	質			and the second sec	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	1 . Y	
	- 00	σс						
-1	圧縮	Md						
i		Ma		-				
Ĩ	-	P		A				
F	引張	Md		38. I I I			I -C	>
÷.		Ma		· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·				
	判	足						
	リブ	溶接						

2. 終局強度の検定(断面計算)

「A-4.5.4 柱脚の検討」「(4) S柱脚の崩壊メカニズム時の安全性の検討条件」 出力項目に、許容応力度計算(ルート<u>1-2</u>、ルート<u>2</u>)の保有耐力接合の結果を 出力しています。

「判定」欄の「判定1」が保有耐力接合の判定結果となります。「判定1」が「NO」の場合にも「判定2」欄の結果が「OK」のときは使用上の問題はありません。

	断面名	1F C2	(BP20)	1F 01	(BP1)	1F C1	(BP1)
1	部材位置	Y171-4X2	轴 1F階	Y271-4X1	軸 1F階	Y57V-4X1	轴 1F階
	方向	(0)	(^Y 0)	(^X (0)	(0)	(^X (0)	(^Y (0)
++	断面	鋼管 31	9x 9.0	鋼管 40	06x12.0	鋼管 40	6x12.0
11	材質	S	TK400	5	STK400	S	TK400
	製品名	M2-300	-4S-24	M2-400)-8S-30	M2-400	-8S-30
	bBxbD	39.4x 39.4	39.4x 39.4	56. 7x 56. 7	56.7x 56.7	56.7x 56.7	56.7x 56.7
柱	е	3.5	3.5	5.3	5.3	5.3	5.3
脚	de	32.4	32.4	46.2	46.2	46, 2	46.2
	A.Bolt	4-M	24	8-1	130	8-M	30
	材質	Fc214 / F	4996	Fc214 / F	4996	Fc214 / F	4996
	7.Ns1	-1.8	-1.2	5.8	5.3	5.9	47.4
	γ. Ms1	-9.9	-10.8	-31.4	-33.9	-35.0	-35.4
	γ. Qs1	3.3	3.5	11.7	12.3	13.2	13.5
	Y.Ns2	3.2	2.7	46.5	47.0	47.2	5.7
	γ. Ms2	10.0	11.0	32.2	35.3	35.8	33.8
応	γ. 0s2	-3.4	-3.6	-12.2	-13.4	-13.7	-12.3
л	γ. Ns3	-1.2	-1.8	5.3	5.8	47.4	5.9
	γ. Ms3	0.1	-0.0	0.4	-0.8	0.4	-2.3
	Y. 083	-0.1	-0.0	-0.2	0.1	-0.3	1.2
	γ.Ns4	2.7	3.2	47.0	46.5	5.7	47.2
	γ. MS4	0.1	0.2	0.4	2.3	0.4	0. /
_	7. US4	-0.1	-0.1	-0.2	-1.2	-0.3	-0.1
1	Mpcl	20.7	20.7	44. /	44.1	44.7	44. /
井	Mpc2	20.7	20.7	44.7	44. /	44. /	44. /
-	Mpc3	20.7	20.7	44.1	44. /	44.1	44. /
_	Mpc4	20.7	20.7	44. /	44. /	44. /	44. /
	Mu1	15.1	15.2	62.7	62.6	62.7	70.4
	Mu2	15.9	15.8	10.3	/0.4	10.4	62.6
10	Mu3	15.2	15.1	62.6	62.7	/0.4	62. /
杜	MU4	15.8	15.9	10.4	70.3	62.6	/0.4
RAU	Qui	45.5	44.1	140. /	143. /	142. 3	150.7
	QuZ	40.3	44.8	152.9	150.7	100.4	143.9
	Qus	52. I	52.1	103.2	103.2	103. Z	103.1
-	QU4	32. Z	5Z.Z	103.2	103.1	103.2	103.2
	MU/ CE Mpc	0.00	0. 50	10.57	1.08	10.00	11.00
dett	du/r.ue	13.00 NO	12.41 NO	12. 3/	04	010.80	04
퀄	刊正	1 52	NU 1 40	0.00	0.00	0.00	0.00
Æ	MU/Y.MS	1. 53	12.40	0.00	0.00	0.00	0.00
	VU/Y.US	13.60	12.41	0.00	0.00	0.00	0.00
	刊正2	UK	UK				

3. 終局強度の検定(保有水平耐力計算)

「U-5.14 鉄骨柱脚部分の検討」出力項目で終局時の曲げ、せん断力応力に対する 検討結果が出力されます。「U-5.14.2 ベースプレートの保有耐力接合の判定(Ds 判定の諸数値)」出力項目では保有耐力接合の結果を出力しています。

「下ナット方式」の場合は、「U-5.8.2 保有水平耐力判定表」にて、「判定」欄の Qu/Qun が 1.1 以上であることを確認してください。

U-5.14 鉄骨柱脚部分の検討

U-5.14.2 ベースプレートの保有耐力接合の判定(Ds判定の諸数値)

	X軸名	説明	単位			
	有/無	アンカーボルトの伸び能力の有無				
	cN	Ds算定時の柱軸力	(kN)			
	α	柱及びはりの仕口部の保有耐力接合の安全率				
	a Mpc	柱の全塑性曲げモーメント×α	(kN·m)			
Y軸名	N	Ds算定時の柱脚軸力				
	柱脚Mu	柱脚の終局曲げ耐力	(kN·m)			
	柱脚My	アンカーボルトのネジ部降伏によって決まる降伏曲げ耐力	(kN·m)			
	Q	Ds算定時の柱脚せん断力	(kN)			
	柱脚Qu	柱脚の終局せん断耐力	(kN)			
	柱脚Qy	摩擦力とアンカーボルトの許容せん断力の大きい方	(kN)			
	割増	[-]=Dsの割増しなし、[O]=Dsの割増しあり	-			

[--]: 製品仕様により判定の対象外

U-5.8.2 保有水平耐力判定表

Qud	1	水平力	(kN)	Qun	;	必要保有水平耐力	(kN)
Fes	1	形状係数		0bu	17	Dランク部材の負担せん断力	(kN)
Ds	:	構造特性係数		Qu	1	保有水平耐力	(kN)
#	:	剛性率・偏心率の直接入力					
*	:	Ds値の直接入力		+	:	Ds値の割増がされている	
0	:	Dランク部材を考慮した場合	ĩ				

X方向正加力時

時か		必要保有水	平耐力		保有水平耐力		判定	
PEA	Qud	Fes	Ds	Qun	Qbu	Qu	Qu/Qun	
3F	3251.9	1.000	0.30	975.6		1289.1	1.32	
2F	4580.3	1.000	0.30	1374.1		1815.7	1.32	
1F	5574.1	1.000	0.25	1393.5		2209.7	1.58	

X方向負加力時

曲次		必要保有水	平耐力		保有水平耐力		判定	
隋石	Qud	Fes	Ds	Qun	Qbu	Qu	Qu/Qun	
3F	3251.9	1.000	0.30	975.6		1289.1	1.32	
2F	4580.3	1.000	0.30	1374.1		1815.7	1.32	
1F	5574.1	1.000	0.25	1393.5	+	2209.7	1.58	

下ナット方式の場合は割増を考慮しませんので「割増」には「-」印が出力されます。 下ナット方式でない場合はα・Mpc>Muのときに「割増」の「〇」印が出力されま す。

		X1	X2	X3	X4
¥5	cN α Mpc N Mu My Qu Qu Qy 割增	有 83.2 1.30 840.5 83.2 581.2 ** 161.6 1237.6 **	有 135.4 1.30 840.1 135.4 328.3 ** 149.6 434.9 ** **	有 624.0 1.30 824.3 624.0 413.6 ** 177.4 670.7 **	有 429.8 1.30 833.0 429.8 635.4 ** 198.2 1103.8 **
¥4	cN α Mpc Muy Quy 割増	有 244.6 1.30 838.3 244.6 348.8 ** 122.6 485.6 **	有 304.7 1.30 836.9 304.7 359.7 ** 160.2 515.5 **	有 799.6 1.30 813.7 799.6 440.4 ** 183.6 750.2 **	有 607.6 1.30 825.2 607.6 411.0 *** 141.2 659.4 **
Y3	cN α Mpc N Mu My Qu Qu aly 智	有 239,5 1.30 838.4 239.5 347.8 *** 122.6 482.9 ***	有 304.8 1.30 836.9 304.8 359.7 ** 160.5 515.3 **	有 799.5 1.30 813.8 799.5 440.4 *** 183.9 749.9 ***	有 601.6 1.30 825.5 601.6 410.1 *** 141.0 655.8 **
Y2	cN α Mpc N Mu Qu Qu Qy 増	有 66.3 1.30 840.6 66.3 314.9 ** 112.0 400.0 **	有 93.0 1.30 840.5 93.0 320.2 ** 147.8 413.5 **	有 588.5 1.30 826.2 588.5 408.0 ** 176.7 653.6 **	有 445.6 1.30 832.4 445.6 384.4 ** 133.7 580.9 **
YI	cN α Mpc N Mu My Qu Qu Qy		有 -12.5 1.30 219.6 -12.5 144.9 *** 41.1 397.6 ***	有 24.8 1.30 219.6 24.8 150.8 ** 41.4 410.0 **	

- B-4 B-2 で作成され柱脚データの「NC ベースP 柱脚検定」プログラムへのリンク方法
 - 1 「NC ベース P 柱脚検定」プログラムを起動すると、下の画面が表示されます。

VNo X561L VNo V561L 杜容是	鋼管印号 NCK-7型式 杜伯墨 计能 债券	
		CONSTANT 12070APU 12077 XNA。 X5ベル YNA。 X5ベル XNA 社符号 備考 ぼ Y値 2800
柱間時時・柱型2001情報	72カーホルト定著計算	and the second s
	11220月1990	STOP STOP AND AND
材皆 4 5	Do mm	基礎梁スタラッブ筋 呼径 -
NCベース型式	立上節	村質
	フーブ筋 -	L97
		基礎梁主筋 呼径
		アンカーボルト
		F値 (N/m
D: mm Ty: kN		グラウト厚さ mm
di: mm lut kN	Tubiluk 論度(N/mm2)	コンクリート被厚 mm
02. mm	2017年7 3888(1011112)	

"ファイル"ボタンをクリックします。

2 ファイル-ファイルのインポートをクリックします

登埋▼ 新しいフォルター			
☆ お気に入り	▲ 名前 ▲	更新日時	種類サ
🍺 ダウンロード	☐ インポートデータ.txt	2011/10/04 16:30	テキストドキュ
📰 デスクトップ			
□ 最近表示した場所			
ニョ ライブラリ	E		
■ ピクチャ			
👌 ミュージック			
🜏 ホームグループ			
№ コンピューター			
🚨 ローカル ディスク (C:)	* *	itt	

BUS5の柱脚データを保存しているファイル「〇〇.dat」を選択してファイルを開きます。

3 自動的に"ファイルインポート設定"画面が表示されます。

ファイルパス:	C¥データ¥インボートデータ¥インボートデータtxt	
一貫構造計算ソフト種別:	BUS-5 for Windows (構造システム)	
物件名:	EXP5V3	
作成日付:	2000/06/01	
担当者:	KOZOSYSTEM	
【荷重条件】 地震時		
	ta. 200	
北接りをも腐しい。 創催力や考慮している	を行 女	
地震行動展開的方法 動圧力を考慮している 相容荷量を考慮している	4世ん。 小注す。 一般の地域 - 11, 0,70 22 0.35	

設定を確認後、"OK"ボタンを押します。

4 インポート結果が表示され、終了します。



"閉じる"をクリックすると、柱リスト表の画面が表示され、各柱リストをダブル クリックすると「NC ベースP柱脚検定」の解析結果が表示されます。



以降は、「NC ベース柱脚検定」操作マニュアルをご参照ください。