

UC-win/FRAME(3D) Ver.6

Operation Guidance 操作ガイダンス





本書のご使用にあたって

本操作ガイダンスは、おもに初めて本製品を利用する方を対象に操作の流れに沿って、操作、入力、処理方 法を説明したものです。

ご利用にあたって

最新情報は、製品添付のHELPのバージョン情報をご利用下さい。 本書は、表紙に掲載時期の各種製品の最新バージョンにより、ご説明しています。 ご利用いただく際には最新バージョンでない場合もございます。ご了承下さい。

お問い合わせについて

本製品及び本書について、ご不明な点がございましたら、ご所有の本製品のインストール用CD-ROMなど から「問い合わせ支援ツール」をインストールして戴き、製品画面上から、問い合わせ支援ツールを利用した 簡単なお問い合わせ方法をご利用下さい。環境などの理由でご使用いただくことが可能ではない場合には 弊社、「サポート窓口」 へメール若しくはFAXにてお問い合わせ下さい。

なお、ホームページでは、最新バージョンのダウンロードサービス、Q&A集、ユーザ情報ページ、ソフトウェ アライセンスのレンタルサービスなどのサービスを行っておりますので、合わせてご利用下さい。

> ホームページ www.forum8.co.jp サポート窓口 ic@forum8.co.jp FAX 0985-55-3027

本製品及び本書のご使用による貴社の金銭上の損害及び逸失利益または、第三者からのいかなる請求についても、弊社は、その責任を一切負いませんので、あらかじめご承知置き下さい。 製品のご使用については、「使用権許諾契約書」が設けられています。 VIEWER版でのご使用については、「VIEWER版使用権許諾契約書」が設けられています。 Web認証(レンタルライセンス、フローティングライセンス)でのご使用については、「レンタルライセンス、 フローティングライセンス版使用権許諾契約書」が設けられています。

※掲載されている各社名、各社製品名は一般に各社の登録商標または商標です。

© 2012 FORUM8 Inc. All rights reserved.

目次

6	第1章 製品概要
6	1 プログラム概要
7	2 フローチャート
8	第2章 操作ガイダンス
8	1 モデルの新規作成
10	2 モデル設定
12	3 材料の設定
13	4 横拘束材料設定
14	5 節点座標の変更
15	6 支点条件の設定
16	7 断面作成ウィザードによる断面の作成
16	7-1 フーチング・はり断面の作成
18	7-2 橋脚の柱断面の作成
20	7-3 上部構造断面の作成
21	8 断面計算用パラメータの設定
25	9 部材の定義(下部構造部材へ断面の割り当て)
25	9-1 橋脚フーチング部材の断面割り当て
27	9-2 橋脚柱部材の断面割り当て
30	9-3 橋脚受け梁部材の断面割り付け(ハンチ部)
32	9-4 橋脚受け梁部材の断面割り付け(ハンチより上の部分)
34	10 節点の追加(コピー)と移動
37	11 剛体要素(剛域・質点)の定義
38	12 ばね要素(支承部分)
38	12-1 ばね特性の作成
41	12-2 ばね要素の定義
43	13 グループの設定
45	14 下部構造のコピー・貼り付け
48	15 要素(上部構造)の追加
51	16 地震波の設定
52	17 荷重ケースの編集
52	17-1 シーケンス荷重の設定
55	17-2 ラン/平均荷重ケースの設定
60	18 部材のタイプの設定
60	19 同一断面部材の設定
61	20 隣接桁質量等の設定
63	21 部材減衰定数の設定
64	22 モード減衰の設定

65 第3章 操作ガイダンスー解析実行ー

- 65 1 計算実行
- 66 第4章 操作ガイダンスー結果確認ー
- 66 1 固有值解析(2連単純桁橋)
- 66 1-1 振動モード(図)の確認
- 66 1-2 固有値解析結果の確認
- 67 2 計算結果(2連単純桁橋)
- 67 2-1 照査一覧
- 67 2-2 節点の時刻歴結果
- 70 2-3 部材の結果
- 70 2-4 曲率の時刻歴結果
- 71 2-5 M-φ要素の損傷判定
- 71 3 データ保存
- 72 第5章 Q&A
- 72 1 解析理論

第1章 製品概要

1 プログラム概要

概要

UC-win/FRAME(3D)はメイン機能(=UC-win/FRAME(3D)Lite)とオプション機能から構成されています。オプション機能の利用にはライセンスが必要です。Standard版とAdvanced版はいくつかのオプション機能のライセンスがセットになった構成となっています。

UC-win/FRAME (3D) は、汎用3次元骨組構造解析プログラムです。

Lite版では、複数の荷重ケースを一度に計算できる静的線形解析と影響線を作成して活荷重を移動させる影響線解析に対応 しています。

Advanced版では、Lite版の機能に加えて、材料非線形と幾何学的非線形 (大変位理論)を適用した静的解析、動的解析が可能です。

両版ともフレーム計算後に応力度や耐力等を照査する断面計算機能があります。

2 フローチャート



第2章 操作ガイダンス

1 モデルの新規作成

本操作ガイダンスではサンプルデータOperationGuide-SimpleBridge-Dynamic.f3dを使用して操作説明を行います。サンプ ルデータはUC-win/FRAME(3D)をインストールしたフォルダのsamplesフォルダ配下にあります。 各入力項目の詳細については製品の【ヘルプ】をご覧ください。

【各部の名称】

本操作ガイダンスでは、各部の名称を以下のように呼びます。



【モデル・視点の操作】

Ľ,

R

NFO EDJ

нот

モデルが表示されているエリアの上部にあるアイコンで、モデルを選択したり、拡大・縮小・回転したりします。





初期入力

-①ツールバーの「新規作成」アイコンをクリックします。







③パラメータを入力し、「適用」ボタンをクリックします。

-入力する値

, o, , , o _					
長さ	22.5				
分割数	8				
軸	Y (リストから選択)				



④画面右側の骨組み図を確認後、「終了」 ボタンをクリックし -ます。

以上の操作が完了しますと、メインウィンドウに戻ります。

	UC www.PROPELETT Wei A.D. 12	
NOT AND AND AND AND AND AND		
No. No. of Street, Str		
The second se		
	55	
10 1 M 1 M 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10		
THE OWNER OF A CONTRACT OF A C		0
and and and and another		
the last the last		
AND ADD ADD ADD AT AN		
the late the late		
the second se		
and the second se		
* * * * * * * * * * * · · · · · · · · ·		
** *		
458.00		
104 (m.)		
	•	
1.7.00		

2 モデル設定

計算全般に関する設定を行います。



_①ツールバーの「モデル設定」アイコンをクリックします。

Na モデル設定 ×
基本設定 オプション設定
解析条件
 材料符性 ○ 綿形 ● 非線形
- 幾何学的特性
● 微小変位 ○ 大変位
「「「「」」「「」」「」」「」」「」」「」」「」」「」」「」」「」」「」」「」
 ●ケース載荷 ●シーケンス載荷
動的用質量モデル
■ 静的用質量モデル ● 分布荷重
荷重ケースの設定
■死荷重ケースを自動的に作成する
□ 活荷重ケースを使用する(影響線解析)
□水平震度荷重(X) khX 1.000 ()
□水平震度荷重(Z') kh2 1.000 ()
X軸とX軸の角度 0 (°)
部材変位の座標系
●全体座標系 ○要素座標系 ○主軸座標系
収束しない場合の設定
✔収束しない場合に計算を打切る
収束しないことを許すステップ数 0
収束基準
比率 0.010
絶対値 (F, M) 5 (kN, kNm)
OK キャンセル ヘルプ(出)

一②「モデル設定」パネルが表示されます。 「基本設定」タブで材料特性を「非線形」にチェックをつけます。



3 材料の設定

橋脚の軸方向鉄筋、横拘束鉄筋に使用する材料SD345を追加します。



-①「材料」タブをクリックし、「データベースから新規作成」ア イコンをクリックします。

13				材	料データベースか	6の新規作成		- 🗆 🗙
材料種類								
○⊐ングリー	⊦ ®≇	uii ———————————————————————————————————	銅板		ቁ₿₩₩>−+−⊖	アラミド戦後シート	- ○P0ゲーブル · ○P0網絡 · ○	非情遗材料
名称	路伏点 (Njmmi)	ヤング(系数 (N _i mm ²)	単位重量 (di/m ²)	ボアソン比	線膨張係数 (1/ °C)	許容圧縮応力度 (Nymm ²)	許容引張応力度(地震・衝突あり一軸)(N,mm-)	許容引張応 (地震・衝突あり ニ
SD345	345.00	2.00E+005	77.0	0.300	1.0E-005	200.00	200.00	
SD390	390.00	2.00E+005	77.0	0.300	1.0E-005	230.00	230.00	
SD490	490.00	2.00E+005	77.0	0.300	1.0E-005	290.00	290.00	
<								>
							OK ++>1	2ル ヘルプ(日

一②表示される「材料データベースからの新規作成」パネルで 「鉄筋」のチェックをつけます。

下部に表示される表から「SD345」を選択し、「OK」ボタンを クリックします。

Contraction Cont

4 横拘束材料設定

Note that the first the their sole	OC	5 A	
がち、#ロロロー・デーを立ちまう。 おさか(早かについ)を取りませたがした。「「Martin (Source (Source)」をはない。」 「			①「横拘束材料」タブをクリックし、「新規作成」アイコンをク
Broy (V rock) (V m) (Pare) 2 provid V rock (V m) (Pare) 2 provid V rock (V m) (Pare)			――①「横拘束材料」タフをクリックし、「新規作成」 アイコンをク リックします。
E ant			

新規名称: 横拘束材料 3	
材料タイプ: 鉄筋	
 OK キャンセル	

—②名称の入力画面が表示されるので、名称を入力し、「OK」ボ タンをクリックします。





④「横拘束材料3」が追加されました。

5 節点座標の変更

梁、柱基部 (塑性ヒンジ区間)、フーチング部のために節点座標を変更します。

INABASANDERSCHART PROFESSION	4850	
BE IN-F T BOART-BEI		
The second secon	*	
an Ibn bon rear		
100 140 100 1111		
an and and areas		
an aim bin location		
	2.0	
	•	
ALC: Y & U. MR. (MM.)		
	•	
	640	

_①「モデル」タブをクリックし、「節点」 タブに以下の座標値を __入力します。

入力する座標値

名称	X(m)	Y(m)	Z(m)
1	0.000	0.000	0.000
2	0.000	2.500	0.000
3	0.000	3.233	0.000
4	0.000	3.966	0.000
5	0.000	4.699	0.000
6	0.000	5.432	0.000
7	0.000	20.000	0.000
8	0.000	21.300	0.000
9	0.000	22.500	0.000

•	OC yes (PROPERTY INVALUE AT	
NOT AND AND AND AND AND AND		
	and the second se	
A A A A A A A A A A A A A A A A A A A		
PA BELINARY ALL Y MALERIANS		
BARRING VETRONT	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	
AND THE ADD PARTY AND A COMPANY		14
FOR LOW HOME INCOME	•	
and and and and an entry		
and the loss and loss		
and how has been		
and the second second		
CONTRACTOR DECISION		
a second s		
100 million 100		
-		

②値の入力により、節点が移動します。

6 支点条件の設定







③表示される設定パネルで、「支点の設定」 にチェックをつけ 「ます。

「拘束条件の設定」ですべて「固定」にチェックをつけ、 「OK」ボタンをクリックします。

	UC WE PREMIT IC WEATING	
OF ME THE ME THE WE THE		1.0
the life building the life and life life life and life and life and life and	Trank B	
and the second	CARAGO	
THE NUMBER OF TRACE		
100 100 100 101 10 10 10 10 10 10 10 10		C1
The life and life		
the las los could		
ten ten ten ten		
the past the other		
And Did and Street		
And a second		
The Art Art and an and a state of the Art		
and the second se		
11787-1		
AND THE PARTY OF T		
7.85		

④節点の表示が変わります。

7 断面作成ウィザードによる断面の作成

部材に割り当てる断面を作成します。

「アウトライン」で断面形状を作成しておき、それを用いて断面を作成するのが標準ですが、今回は「断面作成ウィザード」を 使用して作成します。定型断面については「断面作成ウィザード」を利用することで簡単に作成することができます。

7-1 フーチング・はり断面の作成

Burg wag mag han wag mong hun yang han yang hun yang han yang hun	 ―――①「断面」 タブをクリックし、 します。	「新規作成」 アイコンをクリック



	断面	i作成ウィザード		×	
新画の選択 表示されているリストから新画を選択してください。 下記のリストにない形状の新画を作成するときは、空白を選択してください。					
20 X	Fife(MAD)	- 小平代第第5)	5075(MRAD)	^	
FRE	HOLE HALF	(() () () () () () () () () (Monthe		
	NOR	SROWATE			
	〈戻	5) #^>	++>	v ten	

─③ 「断面作成ウィザード」が表示されます。 「矩形 (無筋) 」 を選択し、「次へ」 ボタンをクリックします。



—④パラメータを入力し、「適用」 ボタンをクリックします。 右側のプレビューを確認し、「終了」 ボタンをクリックします。

コンクリート材料	30MPa			
幅	8.5			
高さ	8.5			

	UC water PROPERTY MAY ADD. 37	- I - I
OUD MAD STUD BED MAD EDUCE HUTE		
和単目 ほうとう 単位性 多く		
ana [Wrisser: Well & wants Astroit X materia Anna Automs	(mile)	
26×4 2222		
	-	

⑤フーチングとなる矩形断面が作成されます。

	UC val PROPERTY AND ALL 22	
AND AND THE PER AND AND AND		
Harry Names, West Street Account of Street, Street	(Breat Name)	
W MARK AND A REAL MARK AND A REAL AND A	EARY IS	

⑥同様の操作で「はり下端」と「はり上端」の断面を作成しま す。途中の入力パラメータはそれぞれ以下の値になります。

はり下端

名称	はり下端
準拠基準	なし
コンクリート材料	30MPa
幅	5.0
高さ	2.2
はり上端	
名称	はり下端
準拠基準	なし
コンクリート材料	30MPa
幅	12.0
高さ	2.2

7-2 橋脚の柱断面の作成

下図のような配筋の断面を作成します。



ARD TIME FILD ARD TIME	ACCOUNT OF THE PARTY AND A DECIDENT OF THE PARTY AND A DEC	
H H H H H H H H H H	a design of the second s	
(1. share) a se la sur la strattice (a session) a ser la	(charle)	
PERCENTER STREET FRANK STREET	ex p	
and the second se		
the second se		
100 million 100		
- THE ST		
#1668.02 #1668.02 #	AMAM OL	
3/14 3/14 31	14 ····	

新規 断词	۵ ×
新規:名称: 柱	
設計基準(道示) 曲/計算用準拠基準: なし ✓ せん断計算用準拠基準 なし ✓	限界状態設計基準 曲げ、せん断計算用 なし
 最小鉄筋量の設定 準拠基準 なし ひび割れモーメントMcの設定 ● ● 鉄筋を考慮する 	
	OK キャンセル

②「新規 断面」パネルが表示されます。
新規名称欄に「柱」と入力、断面照査用の準拠基準は「なし」

を選択し、「OK」ボタンをクリックします。 ※「柱」には準拠基準を設定する必要がありますが、後で設定 するので、ここでは「なし」を選択します。

①「断面」タブをクリックし、「新規作成」アイコンをクリック します。





③「断面作成ウィザード」が表示されます。 「矩形」を選択し、「次へ」 ボタンをクリックします。

④パラメータを入力し、「適用」ボタンをクリックします。 右側のプレビューを確認し、「次へ」ボタンをクリックします。

⑤パラメータを入力し、「適用」ボタンをクリックします。 右側のプレビューを確認し、「次へ」 ボタンをクリックします。

入力する値

鉄筋材料	SD345
鉄筋直径	D32
а	0.12
b	0
С	0.12
d	0.1
Pitch1	0.125
MinimumGap1	0.1
Pitch2	0.125
MinimumGap2	0.1
Pitch3	0.125
MinimumGap3	0.1

「b→0」なのでPitch4以降は値があっても無視される

7-3 上部構造断面の作成

断面編集画面で複数の断面要素(形状を有する断面要素、鉄筋、PC鋼材、数値断面要素)を順にセットして1つの総体「断面」を作るのが標準手順ですが、ここでは1つの数値断面で簡単に作る方法を説明します。



⑥柱となる矩形断面が作成されました。



①「断面」タブをクリックし、「表示設定」アイコンをクリックします。
表示されるリストから「数値断面」を選択します。

None and the task that day shop only Commentation (Commentation Commentation) Stars (Compose Vinite Provided Stars (Commentation (Commentation) (Commentati	
men har har har ha har har har sense and a sense of the sense and the sense	「追加」ボタンをクリックします。
1-7.88	

$\label{eq:second} \begin{array}{l} & \mathbf{N}_{\mathrm{eq}} \left(\mathbf{M}_{\mathrm{e}} \left(\mathbf{M}_{\mathrm{e}} \right) + \mathbf{M}_{\mathrm{e}} \left(\mathbf{M}_{\mathrm{e}} \left(\mathbf{M}_{\mathrm{e}} \right) + \mathbf{M}_{\mathrm{e}} \left(\mathbf{M}_{\mathrm{e}} \right) + \mathbf{M}_{\mathrm{e}} \left(\mathbf{M}_{\mathrm{e}} \right) \right) \right) \\ & \mathbf{M}_{\mathrm{e}} \left(\mathbf{M}_{\mathrm{e}} \left(\mathbf{M}_{\mathrm{e}} \right) + \mathbf{M}_{\mathrm{e}} \left(\mathbf{M}_{\mathrm{e}} \right) + \mathbf{M}_{\mathrm{e}} \left(\mathbf{M}_{\mathrm{e}} \right) \right) \right) \\ & \mathbf{M}_{\mathrm{e}} \left(\mathbf{M}_{\mathrm{e}} \left(\mathbf{M}_{\mathrm{e}} \right) + \mathbf{M}_{\mathrm{e}} \left(\mathbf{M}_{\mathrm{e}} \right) + \mathbf{M}_{\mathrm{e}} \left(\mathbf{M}_{\mathrm{e}} \right) + \mathbf{M}_{\mathrm{e}} \left(\mathbf{M}_{\mathrm{e}} \right) \right) \\ & \mathbf{M}_{\mathrm{e}} \left(\mathbf{M}_{\mathrm{e}} \right) + \mathbf{M}_{\mathrm{e}} \left($	Non-President ALL	 ③各セルにパラ。 す。 ^一 入力する値	メータを入力	し、「適用」 ボタンをクリックしま
		名称	上部構造	
		面積	9.999	
		lzz	9.999	
		lyy	9.999	
		Izy	0.000	
		J	9.999	
		単位長さ重量	150	
		ヤング係数	2.00E5	
178				

「サムネイル表示」→「それぞれの寸法」を選択します。

Note: <				
The first		(Conc. Protect and and \$1.00.07	5 F	
(3)「上部構造」が追加されました。	you was this for was thing until	22000 CONTRACTOR CONT.		
(3)「上部構造」が追加されました。	04.00 G			
①「上部構造」が追加されました。	Date (Write) Ton (Pares (Patric) (Lenson (Pare) Fulles (Ste	te l		
				—⑤「上部構造」が追加されました。
1-1 at				
	1-7.81			

8 断面計算用パラメータの設定

M-φ要素を使用して計算及び断面照査を行うため、断面照査に必要なパラメータの設定を行います。

. • 5	―①「断面」 タブをクリックし、「柱」 断面をダブルクリックしま す。



②断面の編集画面が表示されます。 「準拠基準の参照/変更」 アイコンをクリックします。

準拠基準の	_{変更} ×
新規名称: 柱	
設計基準(道示) 曲げ計算用準拠基準: 道示-VH24(RC) v せん断計算用準拠基準 道示-V(タイプD v	限界状態設計基準 曲げ、せん断計算用 なし v
最小鉄筋量の設定 準拠基準 なし ひび割れモーメントMcの設定	
○	OK キャンセル

③表示される「準拠基準の変更」パネルで設計基準を選択し、 「OK」ボタンをクリックします。

Æ	由げ計算用準拠基準	道示V H24 (RC)
t	せん断計算用準拠基準	道示V (タイプII)



-④もとの断面の編集画面に戻ります。

断面要素「30MPa Cover」を右クリックし、表示されるメニューから「応力度・耐力等の照査用パラメータの設定」を選択します。

編集 断面要素	×
応力度・耐力等の照査用パラメータの設定: 通示-V H24 (RC) 準拠基準に応じて広力-20ずみ曲線を作成します。 各パラメータを入力して下さい。	
構均東データ 鉄筋 機均凍材料 3 ▼	□ Edesを兼視する → ビーマー
Gyv (N/mm2) 345.00 (持載社) 任任部定 P 人内(mm2) 186.6 G (m) 101.0 J (m) 1000 P (4A,vat) 0.0502800 WHEPALT(FAR ● MER CH35 Q P Q.20 0.40	0 0 0 5
〈戻る 次へ〉	終了 キャンセル ヘルプ(日)

-⑤断面要素の編集画面が表示されます。 横拘束データのリストから「横拘束材料3」を選択し、「終了」 ボタンをクリックします。

⑥同様の操作で、断面要素「30MPa Core」の横拘束材料を設定します。

リストから選択するものは「横拘束材料3」です。



BBG-1 (1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	断面諸量と断	新面計算オプション ×
2 (400/740,254.002 (M-128-MECO2	「面融元一覧 Mu Myo 道示-V & NEXCO二集 H24 (RC) せん断 モの他	20 表示
	 → 新局ビデみ発生位置(Ma:通示-V、JH二集、NEX00二集、海洋架構、アラミド語) 上稲縁からの発題(m): ● 12 Mei電出用コンクリードびずみ(μ) 	
図コレート 図 107-3/2 図 106時 図 105 ・ × × 105-10-3/8 (2)-73-0 型 10.1 105-10-3/8 (2)-73-0 = 0.1 105-10-3/8 (2)-10-10-10-10-10-10-10-10-10	1788後代ひずみの値と発生位置	>> *
ゴノレート 図 P0ケーブル 図 P0鋼棒 図鉄筋 ↓ -2 -1 0 1 2	Z (m) Y (m) H村日 c(µ) ● 名府 + × 時間での別れたたかからの知識い、	
	■ブレート ■ PCケーブル ■ PC鋼棒 ■鉄筋	↓ _2 _1 0 1 2 ↓

	断面諸量と断面計算オプション								
新面端元一覧 Ma, Myo 道示-V & N	EXICO二集 H24 (RC)	せん断 その他	2D 表示	-					
©t2寶定用の軸鉄筋の直径.↓	D32 v	31,8000		田口	$ \otimes \div \odot $	# <mark>12,</mark> 15,	$\overline{\mathbb{W}}$	0	◆ ℝ
塑性ビッグ長用の軸鉄筋の直径((mm)	D32 v	31.8000							
軸鉄筋の降伏点 Gay (N/mm ²):		345.00				Ур	t		
ゴが大さい領域内の圧縮得難鉄筋の3	本鼓 ns:	16							
が方大きい領域内の軸鉄筋の純かぶ?	Jc0(mm):	120.0000	~-						
横拘束筋のヤング係数 E0 (N/mm ²)):	2.00E+005							
横拘束筋の間隔 s (mm):		150.0000							
望住ヒンジ長室定用の横拘束鉄筋の	有効長 d'(mm):	100.0000		1:::					
□ 検拘束筋の断面二次モーメント h	(mm4):	7.9811E+001		11					11
横街	康筋の直径	D6 🗸		HE -					
✓ Lpの上限値0.18vを適用する場合の	Dh(mm):	20000.0000	0	H:					_
				H.					
d'	~	d ~		1:					:
/00	Ir	<u>d' = 0.8d</u>	7 4	1:1:					
A		A							
	1 117		2						
	1 : ()	3/							
🔒 E	LLII V	محصور المع							
4			-						
1			1 4				1	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	2
<u>)</u>			li A	-4					-
							UK	キャンセル	~ルラ(田)

-②断面の編集画面「断面諸量および断面計算オプション」アイ コンをクリックします。

⑧表示される「断面諸量と断面計算オプション」の画面で、 「Mu、My0」タブをクリックします。

⑨Mu、My0 算出用のパラメータを入力します。終局ひずみ発生位置のチェックをつけ、圧縮縁からの距離に「0.12」と入力します。

「終局ひずみ発生位置」は、耐震性能2及び耐震性能3における、限界状態曲げモーメントMIs2、MIs3を算定するときに必要なパラメータとなります。道路橋示方書VのP171~174によると、最外縁の軸方向引張鉄筋位置とされていますので、断面縁端から鉄筋位置までの距離を入力します。

この設定は準拠基準が「道示-VH24(RC)」)」「道示-VH24 (鋼製橋脚)」「JH二集 (タイプI)」「JH二集 (タイプII)」 「NEXCO二集タイプI (H18,H20)」「NEXCO二集タイプ II (H18,H20)」「海洋架橋タイプI (H17)」「海洋架橋タイプ II (H17)」「アラミド研タイプI (H10)」「アラミド研タイプII (H10)」のときに有効です。「道示-III,IV」では使用されません。

⑩「道示-V&NEXCO二集 H24(RC)」タブをクリックし、軸方向 鉄筋の許容引張ひずみ算出用パラメータを入力します。

選択·	入力	する	佪
-----	----	----	---

εst2(3)算定用の軸鉄筋の直径φ	D32
塑性ヒンジ長算定用の軸鉄筋の直径φ	D32
軸鉄筋の降伏点 σ sy	345.00
d'が大きい領域内の圧縮側軸鉄筋の本数 ns	16
d'が大きい領域内の軸鉄筋の純かぶり c0	120.0000
横拘束筋のヤング係数 E0	2.00E+005
横拘束筋の間隔 s	150.0000
塑性ヒンジ長算定用の横拘束筋の有効長 d'	100.0000
横拘束筋の断面二次モーメントIh	チェックを外す
横拘束筋の直径	D16
Lpの上限値0.15hを適用する場合のh	チェック
	をつける
	20000.0000



_⑪「せん断」 タブをクリックし、せん断耐力計算用のパラメータ を入力します。

_ 「b,d」 タブで「直接入力」 をクリックし、「デフォルト」 をクリックした後、 dの値を変更します。

d
4.880
2.030

断面諸量と断面計算オプション あの他 20 表示 **€ € ⊞ ⊡** | ⊕ ÷ © | **# |**₽,1\$, | ⊽ ⊽ 共通 科引孫鉄筋 ур **##**/5101 1.000 1191.6 20 輔方向 せん断スパン低端係数 Cds : 1.000 b=5.00 断面積 Aw(mm²): 993.0 間隔 a(m): 0.1500 0.1500 配置角度 @(*): 鉄筋材料: SD345 SD345 ►< 80345 ▼</p>
後期の許容応力度及び降伏点 (N/mm²) ()活育量及び振葉以外の主荷量が作用する場合 ()お/2時初毎) гр ур 100.00 100.00 180.00 180.00 (は)部時等) 荷量の組合せに振撃荷量又は 地震の影響を含まない場合の基本値前水中または地下水位 以下に続ける部村 160.00 160.00 200.00 200.00 200.00 200.00 345.00 345.00 荷量の組合せに衝撃荷重又は 地震の影響を含む場合の基本値 4) 軸方向鉄路 5) 上記以外 陰伏点 キャンセル ヘルプ(出) ок

⑩「オプション」タブをクリックし、その中の「斜引張鉄筋」タブをクリックします。斜引張鉄筋(=せん断補強筋)に関する データを入力し、「OK」ボタンをクリックします。

_入力する値

	zp軸	yp軸
断面積	993.0	1131.6
間隔	0.15	0.15
配置角度	90	90
鉄筋材料	SD345	SD345

※鉄筋断面積の求め方 zp 軸=D16×5本=198.6×5=993.0 (mm2) yp 軸=D16×6本=198.6×6=1191.6 (mm2)

③もとの断面の編集画面に戻ります。

「M-φ特性の作成と編集」アイコンをクリックします。



·展展 'M-φ 1' 0 x 2 + 8 = 8 < < H E · · = 4 b @3 Y= モーメントー曲率 $M_z - \phi_z$ €-×;+ 0.14m) 8 207 M-0 新聞の違語 20 触力Nの少考値 0:N0 [100] や 19 タイプ カテコリー バイリニア (21物) Intel Takeda 通用方向 通用方向 目はための地理 単 ba = 4b2 / x 単 ba = 4b2 / x の 4b = 4b2 / x の 4b = 4b2 / x の 4b = 4b2 - 6b / 4b = Mac h1 < (B)
 b_y (1/m)
 1.3082E

 M₂ (1/m)
 51146.0

 b₂₂ (1/m)
 28190E

 M₂₂ (1/m)
 51156.5
 10825-003 8 移动动法下指数 0.500 安全体数 1.200 -8 03 -8 02 -8 04 0 041 0.02 OK 1 キャンセル

¹⁰数値、グラフを確認した後、「OK」ボタンをクリックします。



⑥以上で断面計算に関する設定は終わりです。「OK」ボタンを -クリックし、断面編集画面を閉じます。

9 部材の定義(下部構造部材へ断面の割り当て) 9-1 橋脚フーチング部材の断面割り当て

	 N. 01 12 11	
AND AND THE PERSONNEL CONTRACTOR		
Sara Writer Was Strand Actual State		
A STATE STATE STATE AND A STATE OF STATE		
and be part all Y months		
IN THIS HEAT NOT		
		14
100 1 1 100	•	
1 1		
100 C 100	5 1 00	
and the second sec		
+ 81281-1		
222 (m. 27		
	:	
	10 Mar.	

①「モデル」タブをクリックし、始点直線状の線要素(要素番号1)を選択します。









_③同様に、「j端側断面の選択」ボタンをクリックし、「フーチン グ」を選択し、「終了」ボタンをクリックします。





⑥「着目点」のタブをクリックし、着目点の数「0」を設定し、 「OK」 ボタンをクリックします。

※着目点は、応力度・耐力等の照査を行う点です。この部材で は照査しないので、着目点を「0」とします。

	CC-wein/PROPELINTI Wei 6.01.12	1 × 1 × 1
youp was study way was study unter		
25.40 G		
Gars [Cristel Tan [& cont] & filler (). There is] & on) & star	es (*cear)	
LANGBOING DISTUZIERS PRIME ES	** *******	
## ## 74-7 * EQ.5# T-664 *		*
IN THE REAL PLACE		20
1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1		24
AN1 AN1	•	
1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1		
and a state		
and the second		
A REAL PROPERTY OF THE OWNER.		
and the second se		
448.00		
104 (m.1)		
1000 C		

9-2 橋脚柱部材の断面割り当て

you was must beer was more units		
Stan Street Tag Baran Arrent Same San Burner in age		
LAND BOARD DICT OF THE BUS PRIME HAR	###\$U	
HA PR PART T T ROAM THESE		
a la la land	•	
1 478		
1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1		
and the second se		
- #1##)-1		
11 C		
	1	
	•	
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·		

①柱基部の線要素 (要素番号2、3、4、5) を選択します。 複数の要素を選択する場合は、ctrlキーを押しながら、クリック ―していきます。

「要素」タブの一覧から選択、または、モデル上の線をctrlキーを押しながらクリック

最初に選択した要素はオレンジ色、それ以降の要素は黒色で 表示されます。





⑦メインウィンドウに戻ります。





⑤確認のメッセージが表示されるので、「はい」 ボタンをクリックします。



⑥「着目点」のタブをクリックし、着目点の数「1」を設定し、 「OK」ボタンをクリックします。

※この部材は部材中央で照査を行うこととします。着目点を 「1」に変更します。





-⑧「一般」タブにある「弾性」タブをクリックし、「i端側断面の 選択」ボタンをクリックします。



-⑨表示される「断面指定ウィザード」で「柱」を選択し、「終 了」 ボタンをクリックします。



⑩確認のメッセージが表示されるので、「はい」ボタンをクリックします。



9-3 橋脚受け梁部材の断面割り付け(ハンチ部)





-②「一般」タブにある「弾性」タブをクリックし、「i端側断面の 選択」ボタンをクリックします。





_④同様に、「j端側断面の選択」ボタンをクリックし、「はり上端」を選択し、「終了」ボタンをクリックします。





-⑤「着目点」 のタブをクリックし、着目点の数「0」 を設定し、 「OK」 ボタンをクリックします。

※この部材では照査しないので、着目点を「0」とします。

9-4 橋脚受け梁部材の断面割り付け(ハンチより上の部分)













⑤「着目点」のタブをクリックし、着目点の数「0」を設定し、 「OK」ボタンをクリックします。

-※この部材では照査しないので、着目点を「0」とします。



-⑥部材の定義が終わりました。 「ソリッドモデルの表示」 アイコンをクリックすると、形状の確 認ができます。

	LC-section(c) webill - #1570.08.04	
NOT AND THE PER AND THEY AND		
	a la contractione de la contraction de la contra	
a cost (a costa) a se la costa (a costa (a costa (a costa) a costa (a		
and the local sector of the se		

「ソリッドモデルの表示」アイコンをもう一度クリックすると、 表示が戻ります。

10 節点の追加(コピー)と移動

橋脚上の上部構造位置の節点、支承バネを挟む2重節点を作ります。

	10 - HALF AND REAL AND A REAL AND	
NY MAN PLAY AND AND AND	9. Man	
C	The second se	
ers Withfull Withfall	I Second Second Second Second Second	
+ B C V Self-Ball	NO DESCRIPTION OF A DES	
1 88 (26-7) w mutham	小さ時 アー 日本 ()	
A DECEMBER OF BUILDING		
A A PROPERTY AND ADDRESS		
10-10-10-001		
a a server of diffet?		
808/0	,	
a a mentagent		
PALSES.		
8411		
- 117 (Manual 11		
Autority (States)		
Bank (State ()		
1960		
 A. (19) (19) A. (19)		
1. (ART-10)		
Contract Million		
10-100-00000		
\$10.0.1 \$4.0 D		
6		
#1887-1	1	
- 804 (mon to)		
- 11 - C - C - C - C - C - C - C - C - C		

──以降の操作では、節点名称が頻繁に出てきます。モデルに節点 名称が表示されている方がわかりやすい場合は、メニュー「表 示」→「節点名称」を選択してください。

	1C-sm/P009(2) 9x1111-#15/0138/01	
AND THE PLU ME THE AND		
and the state of the state is the state of t	Anni Annari (Annari	
ATTARAL AND TOTAL P	100 EN	
a te part al Y Moner	55 /	
	ľ	10
1	E -	
1		
a constant		
4 10 10 4 1 0 30		
********	:	
	E	
	•	
244 C		

下図のように、節点の横に、節点名称が表示されます。

節点名称の表示が不要な場合は、再度メニュー「表示」→「節 点名称」を選択してください。節点名称は表示されなくなりま す。

the second second second second second	LC-section((2)) web ALL2 - BATE (2008/04)	- 100
AD G ···································		
REAL TRANSPORT	es 0	2
		Â
•ו••••••••••••••••••••••••••••••••••		
602 E.u.		

―①「モデル」タブをクリックし、節点9を選択します。

「節点」タブの一覧から選択、または、モデル上の節点をクリッ ク

	Ì	ł
) 	ì
	, i	ł
	È	1
		į.
	-	8
	:	5
	•	
Wid-		
an a		
Wid		
2011 - 11 - 12 - 12 - 12 - 12 - 12 - 12		
in the second		
Wid		
99		
With a sec		
na n		
Will.		
992		
at.		
and see	*	
	L.	
	L.	
	L.	
And a second	L	

②「節点」タブにある「コピー」アイコンをクリックします。

	E	Ì
		, and the second se
	Ē	, in the second s
	2	
	2	1
	-	
6× + 1 = ====		
te ou	+	
of g free an		

――④節点10を選択し、「節点」 タブの 「コピー」 アイコンを2回ク リックします

	LC-secPRIM(2) WEBBLU - #15YEUROE	
AND MAD AND AND AND ALL		
H G H H H H H H H H H H	and the second se	
A Linker (AND) & wase [watching] & wasser [& a	n) fulles (n.ess)	
	2 •	1
10 (0. 4 (0. 07 (100 (1964))		
W2.		

──⑤節点11、12が作成されるので、節点12のY座標を「25.0」に変 更し、「適用」 ボタンをクリックします。

	LC-sec PRIME(2) WEB ALL - BREVELOR.	- #	
your way truly way those outs			
行為 単目 ほートー 単位市 日			
日本F5 (又20050)(至H8(中水+H8)(から2963)(3	#secol (\$ col) # styles (*: e8#)		
14 1 4 8 14 14 1 1 2 1 2 1 2 1 2 1 2 1 2 1 2 1 2	Berther 0 84 - 4 4 5 5 0		*
			節点12
1-7.00			

	⑥節占0友選	幸切! 「筋占」々づにある「コピー」 アイコンをク
. X.,	リックします	

	LC-secPRIM(2) WEIHLL - BREYRUX.OF	
A REAL PROPERTY AND A REAL PROPERTY AND		
Wanter Want & a cast harmont Samera Samera	and the set	
A S S S S S S S S S S S S S S S S S S S	THE STAND D	
BE INCOME TO A DESCRIPTION OF THE OWNER OWNER OF THE OWNER OWNER OF THE OWNER OWNE		
IN THE THE REAL PROPERTY AND ADDRESS OF THE OWNER OF THE PROPERTY AND ADDRESS OF THE PROPERTY ADDR		
and the second of the second		
FIE 144 HOR MILLION		
the see the test		
ten pas an inter and		
AND AND AND ADDRESS OF ADDRESS OF ADDRESS ADDR		
10 100 100 TOTAL		
the same time to be an and the same time to be a same t		
the loss and lower with		
10.0.0.0.0.0.0 (## 19900.1)	**	
NAME OF		
EPE Inc. In	8	
CONTRACTOR OF CONT		

──⑦節点13が作成されるので、節点13のX座標を「-0.5」に変更 し、「適用」 ボタンをクリックします。

N. 20 (2 · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	
A 68 A B COLOR DE TO DE BOURS DE ANNO 1	
ACCORDINATION IN A READ OF	
and the set of the later of the set of the s	
	 ł

⑧節点13を選択し、「節点」 タブの「コピー」 アイコンを2回ク リックします。

4	LC-ser/PRIMICELINE FILL - BREVEAUSION	
The state of a state state state		
Name of Street, Street & some barrant is some i Store i St	at and (), and (
AAT AR ANALY FILT TO BAS DOUBLE	THE STAND D	
	- <u>5</u>	

⑨節点14、15が作成されます。

	1C-sec#9896(2) 9x18112 - #15(7).08.04	- 4	
HAD RED THAT RED ARE THAT HAD			
·····································			
Serv [Versen Van & wass] & struct I manual & no]-	Puture (Nexa)		
THE REPORT OF A DESCRIPTION OF A DESCRIP	E ##		
	**		₹15のY座 ます。
A 19 YO M A 19 YO M AND THE MANY			
*8			
- 64 g (1)	•		
(and see a line of the second s			

⑩節点15のY座標を「25.0」に変更し、「適用」 ボタンをクリッ クします。
•	10	am-PRINE(22) Weill HL12 - #01972/338/241	- F - F
prop and stole and wate	\$749 HTM		
日本 ●日 日 日 日 日 日 日 日 日			
第172 [W1996] [WAR] 巻き 490	[Politica] # manon [# no]Puture [*cease]		
1.1.1.4 8 (474.5.2.2.2)	THE PART OF A A & A	0	
#4 \$8.154-5 ····	NO. A B T HE BIL		
The lot and the state	and a local data and an	• **	10
and the same second			
FOR 129 FOR Later			
the last too too to		" dia	
and had been been			
the loss has been avenue.		**	
10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 1			
and and him over them.			
and the last the state			
the sea and the sea			
and him and read			
the law too here!			
ATTACK AND MADE			
**			
- #10gr-1			
100 (mar.)			
Second se	100 COL		

11 剛体要素(剛域・質点)の定義

支承位置から上部構造重心位置までに剛域を設定します。

	(11C-see PR000(20) See E41.12 - 集合系化2.58 /04)	
way true and way thoug wild		
And and a second s	None (Cont)	
	Table (State)	
BE INCOME TO A DESCRIPTION OF A DESCRIPT		
H TH		
an tan tan birbir a a	***	
10 170 100 1011		
ter has been month	". But	
the last the local		
the later and later .	**	
and the same second		
the line the state		
the law test to the		
the lots and lots		
Contraction of the Second		
N. H. & & T. (#5.1996-1)		
and the second		
ag		
57 (m. 30)		
	-	
and the second se		

①節点12と節点11を選択し、「適用」ボタンをクリックします。

_※複数の節点を選択する場合は、ctrlキーを押しながら、クリックしていきます。

※剛域を設定する場合、先に主節点 (質量や支点を与える節点 で、この場合節点12)を選択します。

最初に選択した要素はオレンジ色、それ以降の要素は黒色で 表示されます。



─②右クリックメニューより「剛体要素の編集」→「剛域の定義」 を選択します。

	副体要素(編集 - 9			_
主務者 読成112(4500,15500,8093) 第集会の江い19-4 昭和国际報告考察 新約7回251世紀では 新約7回251世紀では 第単立10-70-05回動定 第単立10-70-05回動定 第単立10-70-05回動定 第単立10-70-05回動定 第単立10-70-05回動定 第単立10-70-05回動定 第単立10-70-05回動定 第単立10-70-05回動定 第単立10-70-05回動定 第二				an a	1031 S 10 (5) %
Xe Ye Ze (m) 8008 0800 8009 米 相印短度 全接应的 全接应的 X2357法 会面的					
黄重 (1) 0.010					
Long (r m ²) 0.00 Long (r m ²) 0.00 Long (r m ²) 0.00		Į	'11 		
□ 選択された要素金(ひにプロ) (ディを達用		OK OK	50P	キャンセル	ヘルゴ(日)

③「OK」 ボタンをクリックします。

※ここで節点に任意の質量を与えることもできますが、このモ デルでは特に変更しません。

⑪全体を表示すると、このような感じになります。

		LC-sec#808(2) 9x11L1-8157538.00	- 4 - 1
	NAME AND ADDRESS AND		
	NAME OF STREET		
	Date A. Sale Asie & a	No. (P. 1791) A. Bankon (P. 1991) P. June (P. 1968)	
		TITE AND	3
	OR DIS NOT THE DRAW	100 C # 7 - 56 F -	
	and out the test letter	1~1	
	and the last state		-
	the last has been been		
	And the plan has been		
	the loss and loss		
	and the line the lines		
	the own time over the own		
	and him and room.		
······································			

	** *		
	- 81987-1		
-	\$18 (San 201		
-			
-			
-			
-			
-			
-			
		-	

④同様の操作で、節点15と節点14の間、節点9、節点10、節点 13の間、にも剛域を定義します。

LC-see FRAM(22) Inc L112 - #15 (21.38.01)	
A read in star	
1.00	
	1

12 ばね要素(支承部分)

支承部分に設置する「固定支承のばね」と「可動(橋軸方向)支承ばね」を設定します。

12-1 ばね特性の作成

可動支承のばね特性を作成します。

said study stic said stand with	The anti-the second sec	
D-0		1
Written Was duram Barrout I mann Sen 3	U.M. Press	

;	新規	ばねれ	持性		×
新規名称: 可動					
ばね特性作成方法: 直接指定	*				
			OK	キャン	セル

――①「ばね特性」 タブをクリックし、「新規作成」 アイコンをク リックします。

②名称の入力画面が表示されるので、「可動」と入力し、 「OK」ボタンをクリックします。



#第 "可約" ● ● 田 田 13 - × A 🗐 🔠 10882-18800/21-**.** ... **.** ... ☆ 気 うイブ カテゴリー 細形 0.0 並進 Tzl おまです! utara Roti 0.10 Od-F K1 1.0E+010 (kN/m. nm E IN TH 800 8 m Trl 80 88 ENE Rel 東道 (eum) (1) 日本
 (1) 日本
 (1) 日本
 (1) 日本
 (1) 日本
 (1) 日本 88 258.0 8 ER Pyl 計容末位 +le (mn) -la (mn) 88 25.0 -25.0 00002 SOME Rel 動産利用 4_{max} (nm) 4_{max} (nm) 0000 300.0 1878年版下編計 a 8500 通用 リセット デフォルト 10000 0 ass as as as a an acc ass (e)twn \ works = 0



-③「並進Tyl」をクリックし、カテゴリーを「線形」、K1欄に 「1.0E+010」を入力し、「適用」ボタンをクリックします。

④同様の操作で、並進Tzl、回転Rxlを設定します。設定値は以下の通りです。

並進Tzl	線形	1.0E+010
回転Rxl	線形	1.0E+010



	1C-sec#600(2) 961111-#15753501	
D Map when the way those whe		
Wanter Want Annual Annual I Samon I Sam	A cost house	
	Contract Contract	
B. Lal		
**		
- · · · ·		
i ch		
- · ·		
18		

⑤設定が終わったら、「OK」ボタンをクリックします。

⑥ばね特性「可動」が作成されました。

⑦次に、固定支承のばね特性を作成します。 先ほど作成した「可動」をもとに、作成します。 作成したばね特性「可動」を選択し、「コピー」 ボタンをクリッ クします。







⑩ばね特性「固定」をダブルクリックします。

-①編集画面が表示されます。 「並進TxI」をクリックし、カテゴリーを「線形」、K1欄に 「1.0E+010」を入力し、「適用」ボタンをクリックします。 その後、「OK」ボタンをクリックします。

12-2 ばね要素の定義



①「モデル」タブをクリックし、節点13、14を選択します。 複数の節点を選択する場合は、ctrlキーを押しながら、クリック していきます。

「節点」タブの一覧から選択、または、モデル上の節点をctrl キーを押しながらクリックします。













④ばね特性の選択画面が表示されるので、「固定」のばね特性 を選択し、「OK」ボタンをクリックします。

⑤ばね要素の編集画面の「OK」ボタンをクリックし、メイン ウィンドウに戻ります。

⑥同様の操作で、節点10、11を選択し、ばね特性「可動」を割 り当てます。

	ばね特性の選択	×
Tri Bib Rri Bib Rri Bib Bib <th></th> <th></th>		
	ОК	キャンセル

13 グループの設定



	②名称「L 態になりま	Line」を選択後、クリックすると名称が変更できる状 ます。

•	LC-secTRMCD(WEB1LL - B1975-038-04		
State and street when the street when			
Same Writered Was (Parent (Parent) Bernet Same Same	(max		
AND A BOARD AND A DOMESTIC AND A DOMESTIC AND A			
N N N N N N N N N N N N N N N N N N N		③「P1」と入力し、	「適用」 ボタンをクリックします。





-⑤右クリックメニューより「所属グループの編集」を選択しま す。



⑥表示される「所属グループの編集」 画面で、「P1」 にチェックをつけ、「OK」 ボタンをクリックします。



所属グルー	ープの編集		×
	<u>O</u> K	キャン	セル(<u>C</u>)

14 下部構造のコピー・貼り付け







一②全ての要素が選択されている状態で、再度右クリックし、表示されるメニューから「要素のコピー」を選択します。
※この操作を行っても、見かけ上変化はありません。



-③再度右クリックし、表示されるメニューから「要素の貼り付 け」を選択します。



④モデルマージウィザードが表示されます。 「次へ」ボタンをクリックします。



新規作成
新規名称
Coordinate System 1
OK キャンセル

-⑤「座標系の追加」 ボタンをクリックします。

⑥名称の入力画面が表示されるので、名称を入力し、「OK」 ボタンをクリックします。

water I from a			and all Manager I	
モデルーナーサーク	1911年 197 18138 197 7 191 ラ		17-ス「十日和時世」	
第1ペクトル - Vi	第2ペクトル - Va	Y Provide		0 0 0
		R 0 5 R 1	- 66	
		z x		
2 3	c z x		90.	
			1	
IX 11 IZ /	ANZIA		•	
Vx 1	Vx 0			
Vy 8	W 1			
Vr B	Va 0			
体理標系の方向				
· VI	012			
全体現標系の構成	219			
金信X C	2時全〇 Y時全〇			
R & D B P	2014		2	
*	Global		1	
F (1)	AND DESCRIPTION OF THE PARTY OF		T	
1 47/4 (m)			•	
the second se		-		
0.000				

-⑦作成した座標系を選択した状態で、Xに「40.0」と入力し、 「次へ」 ボタンをクリックします。

	モデルマージウィザード	
レフリクトを解決する レフリクトを解決するために適正なアイテムをリス	ト中より選択ください。	
₩來 ↓+↑ 死前 <u>來</u>		
選択可能な処理		
 ・ ・ ・	 置き換える 	○ 名称麦更
選択可能な処理 ● 振乗する	 () 置き換える () 戻る 次へ> 	 _ キ ャンセル

 王デルマージウイザード

 QUI マージ

 マージのに炒いる使びぶたのモデルの産産系を送加してださい、W が が 7 ポタンを用してまてしてださい。

 市内の煮けた焼けする

 国家の煮けた焼けする

 国家の煮けた焼けする

 日本の加合さ

 「日本の加合さ

 「日本の加合

 「日本の加合

 「日本の加合

 「日本の加合

 「日本の加合

 「日本の加合

 「日本の加合

⑧特に何もせず「次へ」ボタンをクリックします。

⑨「終了」ボタンをクリックします。

⑩第2橋脚が複製されました。



①第1橋脚の情報をまだ保持したままなので、手順③~⑨の操作を繰り返し、もう一つ橋脚を複製します。
 手順⑦では、X=100を入力します。



¹² ¹³ グループの設定」 手順②③を参考に、 グループ名を変更します。

元のグループ名	変更後のグループ名
グループ1	P2
グループ2	P3

15 要素(上部構造)の追加







③追加した2つの線要素 (要素番号40、41) を選択し、右クリッ クメニューより「新規グループに追加」を選択



④名称の入力画面が表示されるので、「上部構造」と入力し、 「OK」ボタンをクリックします。





一⑥「一般」タブにある「弾性」タブをクリックし、「i端側断面の 選択」ボタンをクリックします。





⑧確認のメッセージが表示されるので、「はい」ボタンをクリックします。



・⑨「着目点」のタブをクリックし、着目点の数「0」を設定し、「OK」ボタンをクリックします。

※着目点は、応力度・耐力等の照査を行う点です。この部材で は照査しないので、着目点を「0」とします。



-⑩要素40、41を選択し、右クリックメニューより「部材の分割」 を選択します。

13	複数部材の	分割 ×
N: 5 🚖 L 0.	410 (m)	
		•
分割番号	分割長 (m)	分割比 (%)
1	8.200	0
2	8.200	0
3	8.200	0
4	8.200	0
5	8.200	0
合計	41.000	1
	OK	

-⑪部材の分割数Nの欄に「5」と入力し、「OK」 ボタンをクリッ クします。

16 地震波の設定



①「地震波」のタブをクリックし、「インポート」アイコンをク リックします。表示されるメニューから「加速度ファイル」を 選択します。

12上部構造が追加されました。

2730h7 Sill Petide Petide 94/2 2012/21/21 Common Commo	整理・ 新しいフォルダー					E . 11	
IP - Comparing the sector of the se	■ デスクトップ 注: 最近表示した場所 序: COMMON2 ほ DELL-DEV ④ Creative Cloud Files	* 58	更新日時 2013/12/18 13:39 2013/12/18 13:39 2013/12/18 13:39 2013/12/18 13:39 2013/12/18 13:39	18:55 ACC 77-65 ACC 77-65 ACC 77-65 ACC 77-65 ACC 77-65	94% 192 KB 26 KB 98 KB 26 KB 196 KB		
Properties Control of the state Control of the state Control of the state Control of the state # 2020-7 In the state State state State state State state State state # 2020-7 In the state State state State state State state State state State state # 2020-7 In the state State state	PC P f8demouser (frontier8)	B-1-3.acc 1-11-3.acc	2013/12/18 13:39 2013/12/18 13:39	ACE 77414 ACC 77414	25 KB 197 KB		
IF Mapch I-HT-2acc 2013/12/18.13/19.402,746 10/4 IE 2074 IF Malacc 2013/12/18.13/19.402,746 10/4 IE 2074 I-HT-2acc 2013/12/18.13/19.402,746 10/4 IE 2074 I-HT-2acc 2013/12/18.13/19.402,746 10/4 IE 2074 I-HT-2acc 2013/12/18.13/19.402,746 10/4 IE 05 (C) II-HT-2acc 2013/12/18.13/19.402,746 41.48	9020-F 9220-F 9220-7	1-11-1-800	2013/12/18 13:29 2013/12/18 13:29 2013/12/18 13:39	ACC 77416 ACC 77416 ACC 77416	100 KB 30 KB		4
■ (*77 □ F-III-3.eec 2013/2/18.338 AcC 7/r/s 100 KI ■ b 15-79/0 □ H-II-3.eec 2013/2/18.138 AcC 7/r/s 41 KB ■ 05 (C) □ H-II-3.eec 2013/2/18.138 AcC 7/r/s 41 KB ■ 05 (C) □ H-II-3.eec 2013/2/18.138 AcC 7/r/s 41 KB ■ 04H-3.eec 2013/2/18.138 AcC 7/r/s 41 KB ▼ >7/r6.46(3)) TI-II-3.eec' ▼ MBRT (BBR) ▼	1 F4150F	I-III-2.acc	2013/12/18 13:39 2013/12/18 13:39	ACC 77474 ACC 77476	197 KB 33 KB		4
200 (k-) 10 00 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	2 E97	1-111-3.0cc	2013/12/18 13:39 2013/12/18 13:39	ACC 27476 ACC 27476	41 KB		
27-4A名(因): "II-II-2.ecc" "II-II-2.ecc" (II-II-3.ecc" い 加速度(地震液)(*.ecc) ∨	a 05 (C)	• 11-111-3.acc	2013/12/18 13:39	ACC 2745	41 KB		
	77-(14-S(N): "	11-11-1.ecc" "11-11-2.ecc" "11-11-3.ecc"			加速度(地震波) (*.acc)	

②ファイルを選択するパネルが表示されるので、サンプル データで用意しているタイプ2地震動のII種地盤用の波形3つ を選択し、「開く」ボタンをクリックします。

サンプルデータのある場所	UC-win/FRAME(3D)インストー
	ルフォルダ\samples\Waves\L2
選択するファイル名	II-II-1.acc、II-II-2.acc、II-II-3.
	acc

	加速	度ファイルのインボートウ	イザード	
震波を震波の示されて	選択してください。 インボートIコは "選択" チェックボックスを ている加速度波形を既存の地震波の方向 震波では、適当な方向をリストから選択し	5便いください。それぞれの 気分と置き換える場合。 」 ください。)ファイルに名称と方向を 書き" チェックボックスを	設定してください。 お使いください。
2 🗖				1
選択	地震波ファイル名	上書き	地震波名	方向
V	II-II-1.acc	Г	П-П-1	East-West
•	II-II-2 acc		П-П-2	East-West
V	II-II-3.acc		II-II-3	د East-West
	<1	る 次へ>		キャンセル ヘルブ()

③方向を設定し、「次へ」ボタンをクリックします。

ー※特別指定がない場合は、East-Westを選択してかまいません。この方向が全体座標系X軸方向と一致しています。

	加速度ファイルのインボートウィザード	×
コンフリクトを解決する 適正に処理が終了しました。	「終了"ボタンを押してください。	
	コンフリクトなし!	
 処理の選択 ○ 破束する 	○置き換える	○ 名称変更
	〈戻る 終了	キャンセル ヘルプ(<u>出</u>)

⑤地震波の設定が終わりました。

④「終了」ボタンをクリックします。

17 荷重ケースの編集

17-1 シーケンス荷重の設定





②「シーケンス荷重」タブをクリックし、「静的荷重の追加」
 ボタンをクリックします。

--③名称のリストから「死荷重(St.)」を選択し、「動的荷重の追加」」ボタンをクリックします。







× ▶ 地震波形の選択 5 868 40.000 時間 (s) -6.128 -6.128 Z軸方向成分(角度がゼロのとき地震波のNS成分と符号反転) 8,888 ▲ 加速度 (m/s2) 0.000 0.000 40.000 時間 (s) 0.000 + 転 噴 + + × シーケンス荷重 単即単加 (死荷重 (31)) 一 単即単加 (死荷重 (31)) 単即一次 (4日・D) (407) Y軸方向成分(地震波のUD成分) 6868 ▲加速度 (m/s2) 0.000 0.000 40.000 時間 (s) -6.128 0.000 プロパテ 0.010000 1.000 総ステップ数: 始めのステップ: 終わりのステップ: 選択されたステップ数: 時間間隔 (s): 4000 1* 補正係数 回転方向 (°): 1 ÷ * 4000 ۰, データ損失 遠用(A) щ ⇔| **≜ + +** + | × OK キャンセル ヘルプ(出)

新規作成	×
ОК	キャンセル
	新規作成 OK

⑥「シーケンス荷重1」の設定が終わりました。

⑦シーケンスリストの「追加」ボタンをクリックします。

⑧名称の入力画面が表示されるので、名称を入力し、「OK」ボ タンをクリックします

	荷重ケースの約	ă,
点ケース 分布ばねケース 基本荷重	ケース 組合せ荷重ケース「シーケンス荷重十ラン	平均商重ケース
シーケンスリスト	地震波形	
・ーケンス資金 1 <4001 ステップ> ・ーケンス資金 2 <4001 ステップ>	地震波形の名称: II-II-3	時・地震波形の選択
ーケンス荷量 3 <4001 ステップ>	>糖方向成分(角度がゼロのとき地震波)	DEWIX分と一数)
	7.363 🛦 加速度 (m/s2)	7.363
	11.1. NUL 1 10.00	40.000
	The second s	10 H
	-5.435	-6.436
	Z軸方向成分(角度がゼロのとき地震波)	DNS成分と符号反転)
	7.363 ▲ 加速度 (m/s2)	0.000
	0.000	40.000
		14間1
	-5.435	0.000
വം എ ≜	Y軸方向成分(地震波のUD成分)	
シーケンス荷重	7.363 ▲ 加速度 (m/s2)	0.000
#調理10 <死何重(St)> 動約宿覧 <Ⅲ-Ⅲ-3>		
《終了》	0.000	40.000
		時間
	-5.435	0.000
	プロパティ	
	1"	(a): #000 総ステップ数: #000
	補正係數	1.000 始めのステップ: 1
		(*): 0 終わりのステップ: 4000
		選択されたステップ数: 4000
	1	速用(A) データ損失: 0.00%
N + T T T		

⑨手順②~⑤の操作で、「シーケンス荷重2」の設定を行います。手順⑤では「Ⅱ-Ⅱ-2」を選択します。

⑩「シーケンス荷重2」の設定が終わったら、再度シーケンスリストの「追加」ボタンをクリックし、「シーケンス荷重3」を作成します。

①手順2~⑤の操作で、「シーケンス荷重3」の設定を行います。手順⑤では「II-II-3」を選択します。

123つのシーケンス荷重ができました。

①「荷重ケースの編集」画面、「ラン」タブをクリックします。

「ラン1」が既に作成されています。

17-2 ラン/平均荷重ケースの設定

92 T			のおいわり重視期	(CP) (+急望台島	何重要作品	対象支払	シーケンス同業	支点ケース	分布はねケース	温光干-巴
	v	9	til.	1.000	1.000	[=]	シーケンス荷重!	支点ケース 1	<(317>>	=
F 🗈 🗐 🕴	+ ×		in other \$20 Product and service	、論定です						
+ № ■2 σ saの荷重種類」 一般研解]	♦ ※ は鉄筋の許容引	味応が	UR 238372000							
+ № 職員 ↑ 「σ 2000荷重種類」」 一般荷重! 地震・音突の影! (約二・音突の影!)	◆ × は鉄筋の許容引 ばき含まない場	I張応力 合の一	19月1日第3月15000 統荷重							

—②「ラン1」の「照査」欄のチェックをつけ、「残留変位オプ ション」をクリックします。

13	残留変	立の編集 'ラン 1'		- • ×				
 ● 外留変位照査をする 道示Vの/積朝 3R = CR * (µR - 1) * (1 - ここで、 3R : 伊留変位 3F : 伊留変位 3F : 印路代が発生した µR : 応答塑性率 ○ 川尺二(5) / 参) 	r) * ōy ステップの変位	8Ra = h / 100 ここで、 8Ra : 許容残留波 h : 精脚下端力	で位 いう上部構造の慣性が	りの作用位置までの高さ				
r, CR : RC構御 : 網製橋脚(充埴なし : 網製橋脚(充埴あ)	(r, CR) = (0.00, 0.60) (r, CR) = (0.20, 0.45) (r, CR) = (0.10, 0.45)							
名称 節点	light and an array and an array and an array ar	a(mm) 橋脚のタイプ	r	CR				
			OK	キャンセル ヘルブ(日)				

―――③「残留変位照査をする」 にチェックをつけ、 「追加」 ボタン をクリックします。

	名称変更	×
新規名称:		
P1		
	OK ++	シセル

④名称の入力画面が表示されるので、「P1」と入力し、「OK」 ボタンをクリックします。

*0		冕	美留変位の編	集 'ラン 1'		-		×	
✓ 残留変位照査をする 済一い///##8									
282π.VV21meen δR = CR * (μR - 1) * (1 - r) * δy δRa = h / 100									
ここで、 &R :残留 &y :初降 µR :応答 r,CR :RC構 :鋼製 :鋼製	変位 伏が発生したス [:] 塑性率 : & / &y 髄 髄 構御(充埴なし) 構御(充埴あり)	テップの変位 (r. CR)=(0.00 (r. CR)=(0.20 (r. CR)=(0.10	تے۔ R h (0.60) (0.45) (0.45)	で、 。 :許容残留変f :橋脚下端かく	立 ら上部構造の慣	性力の作用位	置までの高	ið	
名称	節点	ay用D&伏部材	8Ra(mm)	橋脚のタイプ	r	CR		_	
P1	9	2	200.0	RC橋脚	0.000	0.600 -		_	
P1 9 2 2000 RC4## 0.000 0.600 + Ba mail + + Ba + X 0.000 0.600 0.000 0.600									

⑤以下の値を設定します。

[節点	δ y用降伏部材	δRa	橋脚のタイプ	r	CR
	9	2	200	RC橋脚	0.000	0.600

13		亮	浅留変位の編	集 'ラン 1'			- • ×	
✓残留変位期 道子\///法部	※査をする							
8R = CR * (µ	ı ıR−1) * (1−r) * ðy	åRa	8Ra = h / 100				
ここで、 aR :残情 み :初期 µR :応称 r,CR :RC :鋼調 :鋼調	留変位 条伏が発生したス 客塑性率 (= 8 / 8y 構制 設備期(充填なし) 設備期(充填なり)	、テップの変位 (r, CR)=(0.00 (r, CR)=(0.00 (r, CR)=(0.10	تے 8R h 1,0.60) 1,0.45) 1,0.45)	で、 a :許容残留変位 :構脚下端から	i 上部構造の増	性力の作用(立置までの高さ	
名称	節点	∂v用B条伏部材	ôBa(mm)	橋脚のタイプ	r	CR		
P1	9	2	200.0	RC播脚	0.000	0.600	_	
P2	24	15	200.0	RC橋脚	0.000	0.600		
P3	39	28	100.0	RC橋脚	0.000	0.600		
+ 63 m2 4 ↓ × - 63 m2 4 ↓ × OK キャンセル ヘルプ(日)								

⑥手順④~⑥の操作を繰り返し、「P2」、「P3」を作成します。 設定する値は以下の通りです。

名称	節点	δ y用降伏部材	δRa	橋脚のタイプ	r	CR
P2	24	15	200	RC橋脚	0.000	0.600
P3	39	28	200	RC橋脚	0.000	0.600

設定が終わったら「OK」ボタンをクリックします。

6	荷重ケー	-スの編集	
と点ケース 分布ばれ	ねケース 基本荷重ケース 組合せ荷重ケース シーケンス荷重	テン 平均荷重ケース	
ラン名称	計算実行 照査 osaの荷重種類 許容割増 荷重割増 残量	変位シーケンス荷重 支点ケース 分布はねケース	抽出中一色
ラン 1	F F tiL 1000 1000 [ニ) シーケンス荷重1 支点ケース1 <<なし>>	
ラン 1(1)	マーレ 1,000 1,000 [ヨ シーケンス荷重! 支点ケース! < くのは>>>	
+ 🔁 😅 🔶	+ X		⑦ 荷重ケースの編集 画面に 戸ります
「♂∞の荷重種類」	」は鉄筋の許容引張応力度を選ぶための設定です。		
[一般荷重] - 地震・高空の影	(御をきまた)、場合の山崎浩委		「フン1」を選択し、「コヒー」ホタンをクリックしき
[地震·衝撃]	Second and and an and a		
地震・衝突の影 [主荷乗]	2暮を含む場合の基本値		
活荷重および術	繋以外の主荷重(上部構造、下部構造は)部材)		
		OK キャン	ンセル ヘルプ(世)



―⑧作成された「ラン1(1)」を選択し、「名称変更ボタン」をクリックします。

名称変更 ×
新規名称:
5/2
OK キャンセル

⑨名称の入力画面が表示されるので、「ラン2」と入力し、 「OK」ボタンをクリックします。



「⑩「ラン2」の「照査」欄のチェックがついていることを確認し、 シーケンス荷重を「シーケンス荷重2」に変更し ます。

手順⑧~⑩の操作を繰り返して「ラン3」を作成します。 手順⁽¹⁾シーケンス荷重は「シーケンス荷重3」を選択します。

					荷加	ケースの	編集			
ミケース 分布ばね	ケース 基本福	育重ケ	-ス 組合せ荷j	重ケース	シーケンス	荷重「ラ	2 平均荷重ケー	2		
ラン名称	計算実行	照查	のsaの荷重種類	(c9) (c9)	荷重割線	特別変位	シーケンス荷重	支点ケース	分布ばねケース	抽出キー色
ラント	v	•	なし	1.000	1.000	[==]	シーケンス荷重!	支点ケース1	<04L>>	=
ラン2		V	なし	1.000	1.000	[:::]	シーケンス荷重 1	支点ケース 1	<	

> (=) || 578 | | | なし | 1.000 | 1.000 | [==] | シーケンス荷重! | 支点ケース! | <04L>> | = |
| | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |
| 1 m = = 1 / 4 | 1 1 | | | | | | | | | |
| + •a •a) + | **↓** | X | | | | | | | | | |
| + ୠ୲ୠୗ + | **↓** | X | | | | | | | | | |
| + № 吨) + 「σ==の河東報調」 | | 限応力 | 白度を選ぶための | 補定です | • | | | | | |
| + Na 101 | 十 イロック河道復初」 | ◆ | × は秋筋の許容引 | 限応力 | り度を遅ぶための | の設定です | • | | | | | |
| + № 職| ▲ 「ஏவரி前重種類」 秋河重1 | ◆ X 支鉄筋の許容引 | 勝応が | り度を遅ぶための | の設定です | ÷. | | | | | |
| + № 職| ↑ 「σ==の荷重権調」 #音=等での後3 | ◆ | × は状態の許容引 | 勝応が | り度を選ぶための | 対定です | ° | | | | | |
| + № @| + 「σοσ/前重種類」 - 地震・音突の形容 | ◆ X 支鉄筋の許容引 響を含まない場合 | Ⅰ張応フ 合の一 | り度を選ぶための 般商重 | 対定です | 0 | | | | | |
| + Q2 回到 ▲ 「σ∞の河東権利」 (二岐前重) 地議・音変の利利 (回義・商業) | ◆ | × は状態の計容3 書を含まない場合 | 勝応が | り度を選ぶための 統荷重 | 検定です | °0 | | | | | |
| + № ● ▲ ↑ (σωの荷重権通道 (一般荷重) 4度:・香葉の糸5 (地震:・南葉) 地震: 南葉の糸5 | ◆ | × は鉄筋の許容引 聴きまない場け 聴きまない場け | (県応) 合の一 基本値 | り度を選ぶための 般荷重 1 | 厳定です | *• | | | | | |
| + № 吨) ↑ 「σ200 河重種類」 (一般荷重) 地震・音変の参加 地震・音変の参加 地震・音変の参加 | ◆ | × は鉄筋の許容引 駆を含まない場合 駆を含まない場合の。 | I飛応⊅ 合の→ 基本個 | り度を選ぶための 統荷重 I | 設定です | ÷. | | | | | |
| + № № ↓ 「σεοの荷重種類」 ・ 総市重1 地震・音次の終3 地震・音次の終3 生音重1 地震・音次の終3 | ◆ | × ⇒ ↓ 秋節の許容引 事を含まない場合 撃を含まない場合の | I展応け 合の一 基本個 | り度を遅ぶための 統荷重 1 | 対定です | | | | | | |
| + 0a 0週 ▲ 「cosの符重推測」 - 統領金 - 総領 (憲文の称) - 総領 (憲文の称) - 総会 (憲文の称) - 総会 (憲文の称) - 総合 (憲文の称) | ↓ × 対策節の許容引 整含含まない場合の 認めの非常可 整含さまるもの 場合の には のの の の に な の の に つ の で 可 の の の の の の で 可 の の 、 し の の で の の 、 し の の で の の の の の の の の の の の の の | (限応力) 合の→ 基本値 (上部) | り度を選ぶための 鉄商重 種油、下部構造 |)設定です | • • | | | | | |
| + № ● ▲ 「σοの荷重種類」 一般荷重】 地震・音変の利3 生震・音変の利3 生震・音変の利3 「 活荷重まよび機関 | ◆ | × よ鉄筋の許容3 厚を含まない場 販送含む場合の おいめの主荷重 | (長応) 合の→ 基本値 (上部) | り度を遅ぶための 統荷重 1 構造、下部構造 | の設定です | • | | | | | |
| ← № ■ ■ 本 σ = ∞の荷重種類 土炭荷重1 土炭荷重1 土炭・南家の糸3 大阪 | ◆ | × | 限応力 合の一 基本個 (上部 | 日度を描示ための 設荷重 1 構造、下部構造 | が設定です | • | | | | | |
| + № ● ● ▲ σ asom m 重種調 → 総計 ※1 地震・音致の %3 地震・音致の %3 地震・音致の %3 生計 重」 活 可重ましび 佛教 | ◆ | × 支鉄筋の許容3 懸を含まない場 感を含む場合の 出以外の主荷重 | 限応力 合の一 人上部 | 1度を違ふための 鉄荷重 算 構造、下部構造 | し設定です | °. | | | | | |
| + № ■ ● ← σ εασ 荷重種類 → 総荷重() 地震(音変の参3) 地震(音変の参3) 地震(音変の参3) 地震(音変の参3) 活荷重あよび感情 | ◆ | × 対抗部の許容引 事を含まない場合 数で含む場合の 別いか主前重 | (県応力) 合の→ 基本値 (上部) | 内震左臺示ための 統荷重 | おり部材) | • | | | | | |
| + № 60 ● ↑ σ ± 20 市業権担 地震・酸化の利益 地震・酸化の利益 地震・酸化の利益 生素・酸化の利益 主義 | ◆ | × よ鉄筋の許容3 整きまない場。 整きまない場。 整きまない場。 を含まない場。 | 限応7 合の一 人上部 | り度を違ふための 鉄荷重 【 構造、下部構造 |)設定です おJ部材〉 | • | | | | or tax | eren.] [outer |
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○
 ○

①「ラン1」、「ラン2」、「ラン3」の作成が終わりました。

⑩「平均荷重ケース」タブをクリックし、「追加」ボタンをクリックします。

	新規作成	×
新規名称: 平均 1		
		-1
	OK キャン	セル

¹³名称の入力画面が表示されるので、名称を入力し、「OK」 ボタンをクリックします。





-④「照査」欄のチェックを付け、「下へ一括移動」ボタンをク リックし、すべてのランを「平均対象ラン」の中へ移動させま す。

※残留変位の照査を行う場合は、ここで手順②~⑥と同様の 操作を行います。

⑮ 「OK」ボタンをクリックし「荷重ケースの編集」画面を閉じます。

第2章 操作ガイダンス

18 部材のタイプの設定

第1 橋脚の下方の4 要素について、ラン1、ラン2、ラン3 実行時の部材タイプをM-φ要素に変更します。



-①「モデル」タブをクリックします。 非線形部材にする要素 (要素2、3、4、5)を選択し、右クリック メニューより「部材の編集」を選択します。



 ②「一般」タブの「ラン」タブで、部材タイプを「M-φ要素」に 変更し、「OK」ボタンをクリックします。

19 同一断面部材の設定

「14 下部構造のコピー・貼り付け」を行った際、要素と同時にアウトラインと断面もコピーされています。 そのため、複数の同じアウトライン、断面が存在しています。 不要なアウトライン、断面を削除し、1 種類のみ存在するようにします。



-①最初に作成した橋脚のフーチング (要素1)を選択し、右ク リックメニューより「プロパティのコピー」を選択します。



-②同じ断面の要素 (要素14、27)を選択し、右クリックメニュー より「要素1のプロパティの貼り付け」を選択します。 柱 (弾性梁要素部分)、柱 (非線形部材部分)も同様の操作で、 それぞれ要素プロパティのコピー・貼り付けを行います。



③「断面」タブをクリックし、使用していない断面を削除します。

使用していない断面を選択すると「削除」ボタンがクリックで きるようになります。

20 隣接桁質量等の設定



構成 王順点 王順点 王順点 原点/15(-1598,25500,0090)	勝條要素の編集 - 10 ・ 開始気がないなれていました。 主要が見たないないでは、 主要が見たした。 生まれたない。 主要が見たした。 であれたない。 上であれたない。 上であれたない。 上であれたない。 上であれたない。 していたいたい。 していたいたい。 していたい。 していたいたい。 していたいたい。 していたいたい。 していたいたい。 していたいたいたいたい。 していたいたい。 していたいたいたいたいたい。 していたいたいたいたいたいたいたいたい。 していたいたいたいたいたいたいたいたいたいたいたいたいたいたいたいたいたいたい。 していたいたいたいたいたいたいたいたいたいたいたいたいたいたいたいたいたいたいた	②下記のように設定し、「OK」ボタンをクリックします。 ※隣接桁の固定支点側なので、次のように質量を設定します。 「質量プロパティの任意設定」のチェックをつける。
(m) 12,035 03,00 10,00 ● 1875度後 金行座使 参加5分 入力方法 予用通 ● 10,07 Mar (0) 100,00 Mar (0) 100,00 Mar (0) 100,00		────入力方法「個別」 にチェックをつけ、 次の値を入力する。
Mane (1) 0.000 Long (1 m ²) 0.000 Long (1 m ²) 0.000 Long (1 m ²) 0.000		Myml 300 Mzml 300
□ 選択された要素金でにプロパティを適用	□ ○モデル金体 ○ 選択された全要率 ● 選択部構築示	



③同様の操作で、剛体要素(要素35)にもパラメータを設定します。 ※隣接桁の可動支点側なので、下記のように設定します。

「質量プロパティの任意設定」のチェックをつける

入力方法「個別」にチェックをつけ、次の値を入力する。

Mzml	0
Myml	300
Mzml	300



④このままでは構造不安定となるので、節点15 について支点 条件を設定します。

桁の固定側を支持するので、下記のように設定します。

※詳しい操作方法は、本操作ガイダンス「6 支点条件の設定」 参照。

xl	自由
yl	自由
zl	自由
θxI	自由
θyl	固定
θzl	固定



⑤同様に構造不安定となるので、節点45 について支点条件を 設定します。

桁の可動側を支持するので、下記のように設定します。

xl	固定
yl	自由
zl	自由
θxI	自由
θyl	固定
θzl	固定

21 部材減衰定数の設定

	UC-win/FRAME(20) Ver.6.01.12 - 横作型(式)次电力目	
M MI State State 100	0 4 9 7 × 5 5 1	
93 x 1993/10/10/10/10/10/10/10/10/10/10/10/10/10/	i.	

①メニュー「モデル」→「減衰定数と固有値解析」を選択します。

②「要素別減衰パラメータ」タブをクリックします。

上部のリストより「ラン1」が選択されていることを確認し、部 材「2, 3, 4, 5」「15, 16, 17, 18」「28, 29, 30, 31」の「減衰定 数:h」を「0.02」に変更します。





③上部のリストを「ラン2」に変更し、部材「2,3,4,5」「15, 16,17,18」「28,29,30,31」の「減衰定数:h」を「0.02」に変 更します。

22 モード減衰の設定



-④メニュー「モデル」→「減衰定数と固有値解析」を選択しま

16				減衰	定数と固有値解	祈			- • ×
一覧 詳細 要素S	「誠宴パラメータ								
22U21	21.27	17.00	*=+1	17141.81	(14) March	7 10	19444	LC AMP	March 10
	モード数	該是	*****	(Hz)	種類	違訳方法	PITE	UNING	BOEP 144
反 ラン1	任意	20	全て表示		Rayleigh 🕸	刺激係肢最大時()(方向))	初期副性	0	〈計算なし〉
<u>⊳</u> 5×2	任意	20	全て表示		Rayleigh型	刺激係數最大時(Y方向)	初期開性		く計算なし>
<u>⊠</u> 524	任意	20	全て表示		Rayleigh型	刺激係数最大時(2方向)	初期副性		く計算なし>
¢									,
因有值解析。							0	K + 4	-2411 ANJ(B)

「一般」タブの表を下記のように設定し、「OK」ボタンをクリックします。以上でモデル作成が完了しました。

ラン	計算モード数	任意設定	表示するモード	振動数	減衰の種類	モードの選択方法	剛性	CAMS	設定内容
ラン1	任意	20	全て表示		Rayleigh 型	刺激係数最大時 (X 方向)	初期剛性		
ラン2	任意	20	全て表示		Rayleigh 型	刺激係数最大時 (X 方向)			
ラン3	任意	20	全て表示		Rayleigh 型	刺激係数最大時 (X 方向)			

第3章 操作ガイダンス-解析実行-

1 計算実行



 正確定数/目前時時
 - □

 **
 100
 200
 100
 200
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100
 100<

-①ツールバーの「計算」アイコンをクリックします。

②「減衰定数と固有値解析」の画面が表示されるので、「継続」ボタンをクリックします。

③計算状況が表示されます。計算が終わりましたら「OK」 ボタ ンをクリックします。

以上で、解析実行が完了しました。

٢	入力データの確認	ок										
۲	プリプロセス	34	部材									
٢	メインプロセス	400)1 載荷	奇ステップ								
٢	ポストブロセス	ポストプロセス 4001 載荷ステップ										
۲	最終処理	完	7									
計算	創ま正常に終了しま	した.	4001	ステップ								
 一覧			۵		:/4-1_							
一覧 ラン		ステッ	ップ	最大不平	衝力			^				
一覧 ラン		ステ: 入力	ップ 完了	最大不平 F	衝力 ステップ	M	ステップ					
一覧 ラン ラン1		ステ: 入力 4001	ップ 完了 4001	最大不平 F 134.353	衝力 ステップ 917	M 499.994	ステップ 296					
一覧 ラン ラン1 ラン2		ステ: 入力 4001 4001	ップ 完了 4001 4001	最大不平 F 134.353 133.136	衝力 ステップ 917 1022	M 499.994 507.479	ステップ 296 278					
 一覧 ラン ラン1 ラン2 ラン8 		ステ: 入力 4001 4001	ップ 完了 4001 4001 4001	最大不平 F 134.353 133.136 147.133	衝力 ステップ 917 1022 828	M 499.994 507.479 521.755	ステップ 296 278 307					
 一覧 ラン ラン1 ラン2 ラン8 		ステ: 入力 4001 4001	ップ 完了 4001 4001 4001	最大不平 F 134.353 133.136 147.133	衝力 ステップ 917 1022 828	M 499.994 507.479 521.755	ステップ 296 278 307	~				

第4章 操作ガイダンスー結果確認ー

- 1 固有值解析(2連単純桁橋)
- 1-1 振動モード(図)の確認



1-2 固有値解析結果の確認



減衰之前/因 -1 114 ##\$148/158-3 支ェクース 分類的ケース 計算 名府 ラン **成聚乙桂語** 68 5 S - V 計算するモード数 〇 デフォルト ※ 任意政定 23 ●元字るモード数 ○デフォルト (20He)○任意設定 ^{15,000} He 意会で表示 ● 第二日前日日日日 ● Par ● 第二日前日日日日 ● Par ● 第二日前日日日日 ● Par ファイバー要求への適用方法 回転動物の全材料を考慮い RTE: <u>e</u> ● 第本印刷的上州型 *
 ● PONSPR-754-2(2)
 ● PONSPR-754-2(2)
 ● PONSPR-754-2(2)
 ● PONSPR-754-2(2)
 ● PONSPR-754-2(2)
 ● PONSPR-754-2(2)
 ● CEURCE
 ▲
 ▲
 ● C-PONRP IMMALE-PARKE ANIS/15 四四個城上 0.00000 et X (E 0.16725 0.00551 4 振動数 (He) 有効質量32 因和認明(s) 思想有动笑爱的 モード活営定社 へ Z 00 1 1 1 1 1 1 1 1 8.83031 8.83040 8.41466 1844 AA11 国宅支点の開量型料(全体型増算量(1) 全体型増算量(1) 4520.275 4538.278 4520.270 5315.16 MC5 ~4550 国有信杯的 35

「荷重」タブで「ラン1」-「固有値解析結果」-「モード(任意)」を選択し、再生ボタンをクリックし、振動モードの性状を 確認します。

①メニュー「モデル」→「減衰定数と固有値解析」を選択しま す。

②「詳細」タブをクリックします。 「ラン」を選択すると、各ケースについて自動選択されたモードを確認することができます。

2 計算結果(2連単純桁橋)

2-1 照查一覧

	1	= (2)		4						
	MUNICIPAL I	1	HORN-THE		1		0.0114		-	
	8 <pa 84<="" th=""><th>[Link]</th><th>Talifiant little</th><th>14/ m</th><th>of the law line</th><th>l a la</th><th>el 14</th><th>auto 100ml</th><th>1.0.1</th><th></th></pa>	[Link]	Talifiant little	14/ m	of the law line	l a la	el 14	auto 100ml	1.0.1	
P1 30402	10017-0 0000-0 100-0	-	199118-025 1 1 Sweld-Rot Million	1.12 Last			- 1.34410-042 Carl	Farming-Hill Last	1288	
AL-DHI										
65.1	anters of states warman	1.00	Labour - tot 1 travel - tot Miles	All Inches	tinfest.	-		-10038-001 (a)	1208	
14.4	Altes Constituted	1	TANK -DO I TAKE -DO WORK	100 last	VIDER		- 1.34487-383 (m)	Lands - HO Las	1.000	
87.4	statil (station)	1.2	Lorder - one > 174100 - one billion	1.53 [au]	T-Balld		- howend det call	- Letter-mini Laul	1.298	
89128	MALT CAMER DOLLAR	-	194815-492 > 124416-493 MOLINI	100 int			- 134410-941 (mi	Later - Hill had	1260	
P1 8940	THESE I SHIELD CALL	176.00	TIME OF TIME OF DUAL	All Lad		-	12488 -90 Gal	LAUNE AND TAK	T 1990	
Ax+1341										
8201	Table 1 Callers Onlyan		I mixed and if 1 (write-and Section)	100 (ad	10000		- 134103-001 Gal	- Local Hold Law	1200	
67.4	43055 C BERET-Delived		A REAL CONCERNMENT OF LAND	and task	1004.1		134440-042 (m)	CHANNE-OND Early	4248	
A 7.4	Internet annotication	100	Income and a literal and belled	100 ted	wants.		- Independent dash	1 april and bad	1.100	
A 44-14	TRADA & BORNEL TRADE	- 20	I COMPT-INC / A DARME - AND CARD-I	also last			- Kingson - Ball Could	County-Int Last	1.000	
PT STATE	WITH COMPOSIDE	100	ARRINE AND C LOWING MICH CAUSAR	11114	_	-	CANES INCOME	Labried - Hold Tax	1200	
Q		177	the state of the state of the state	1.1.1.1.1.1.1						
844	THEFT CHARTER AND	141	Install-month Longitud-mon Decimal	\$571ml	10000		- CHOR - 681 Card	- Landers - Hard Inc.	1.000	
1000	error c must-beliai	2.1	Administration of a case of the last	Set fail	10075		Clerk Ottom	LAKE METAL	1.000	
87.4	11012 C BURLOWARD	12.1	AND CREWN CREWN CREWN	\$55.1ml	HOME!		- 1.14262-062 (w)	-1 80/82-802 (w)	8.200	
63178	TRUTH CONTRACTOR	100	Andrew-Sector Control - Sector Contract	and test			THERE AND CARD	100106-007124	1,000	
#1.80825	ADDER OF BREEL CROAD	1.0	DESCRIPTION OF A DESCRI	\$26 Dell			124278-001 (mil	THEFT - HE Ltd.	T DOM:	
Grant 1										
\$5.4	Antes Canada Colori		LINKE OF STATE AD LINE	4.07 Lasi	1000.1		-134382-001062	- Lands - Hot bail	1,298	
450	ANTE CONSISTORIAL		12140 -ett 1 12440 400 GALari	826 (ad)	10054		124942-012048	LAKE & HE LAP	1298	
45.4	MARTS C MINIST CHILS?	1.0	LANDE-MILL CLORESE-MILLORING	828 (m)	mirig.t.		-1.34392 -841 (m)	-149102-002 fail	4.288	
89423	4005 C 00015 CH14	1	10405 - HILL CLOOPE-HILL CHEMI	824 (a)			12425 -01202	LANCE-INC IST	1298	
PL BREN	MARK CONSTRUCTION	100	ATMINE-THE CEDENE-THE ENTLINE	T BON Last			124242-002 (ml)	Laund-Inth Call	1,000	
AX+ BBM			and the second							
Tend.	Table I want the at		ADME-ING IDATE-IND DATE!	Add test	10072.5		-134342-003 (w)	- LANKE - HE LAN	1268	
100.0	Intent + mant (what	14	A SIMUE - HOW & A DAUGE - HID CAUGAI	10100	19677		- 134182-842 Gali	141102-HILLING	1296	
67.4	lasts connet.celus	1.	ADTRIE - BIR I 124/182 - HD Cellari	And Inc.	10044.2		-1.24 HE -681 Call	-Langer-Intellight	1288	
42(71	lans caused	1	Advance-law of 1 peckel-leng cectual	8.64 540			134345-042 (a)	Lawid MC 141	1288	
ane in the										
65.1	Taken of search contact		ADMIC HIS COURSE HIS DATA	And tak	THEFT		· 11106-461 (w)	LATER -HILLS	1204	
18.4	Internet owned carbon		Lange - NE < 1 2016 - HQ Orland	dill ball	Det.J		1.31345-341 (m)	LATER - HE Lat	1286	
67.4	1447 F - (1993 - (1974)	1.0	American Contract of the Contract	8.64 (m)	alat2 s		- 1.21196 -411 Cal	-14000 intitial	1268	
10000	TABLE CONNECTION	-	Attend out of American and Owland	Add Inc.			- 12100 -002 (m)	DOME-BUILDAD	1200	
Pi Mart		100			-	-			and the second se	
AV-LOW										

-①「照査一覧」タブをクリックし、「MB」アイコンをクリックし - ます。部材の総合判定が表示されます。

②「残留変位の照査」タブをクリックし、結果を確認します。

			UC-wes/TRAME(20) Ver.5.01.13 - Operation	orGude-Sinskelindge-Ovnemic/3d
-0) 483	1 17400 B	TOD HURBO #7	(p) Au7bd	
	De Los malais	ANDIER		
				A MARKED STATE
1220 1 1 1	252151 8.60	el di mandi la	vancer 👻 administ 🗛 inst 4. mittait 🛹 dark 🖉 is	TO ANE-X
18-8058-08	RE Prettan	nosa domo	HUTGOUX MADINOOTARX	
2 2 4	 10.000 (0.000) 			0.
200				3
A ARRANTED	BT (Bha (ana)	Arises) (29-c)1.6	el (3.9-y.th)	
-	State of State of State	-	Anna 1990	
23-	274.8 × 288.8 (MC)	MALL COM	ATT COLOR	
84	And to be a second	10111-0000	8745 TRUE	
8491	1000	-		
34.71	2013 2 2014 (1022		1	
16.1	26.1 > 26.8 (MG)	106.8 (119)	81181820	
7/7	3411 > 2403 (MS	184(19)	ALL CITE	
2200	THE PART OF	-14 (10)		
34.71	orton is limited states	-	the second se	
201	DUD 2017/002	1021190	1115 (310)	
24	BYLL STREET	1882-000	8853 (7120	
2.4	105.6 - 300.5 (MD	101-015	404.# EX910	
5-(71				
2074	Sand > San a rows			

TO TO											
R ACTING	2 70-01-22/0		ma lanco	OFA MAC	BACOTABE						
											8
1410-122-	(2)882	62 C				MODEL	8.401 IBM				
0.000	El facel -	Life Invest	94 IE N 0.10	Apr Local	Are investig	An Intel [®]	Apin Second			C. C.	
294612											
9.4	811 283 DK 042	-						-	- 100		
904	88(2010004			-					-044		
2.4	881 253 DK IS42										
3171	88+180C(b)	-				-					
21.78	11 - 219 04 15-2	-	_		_			-	-	10 TH	
2411	Charles and a										
	215-CHERDER OF	-									
224	411 < 1010 DC Dal	-									
7.0	413 (1818 OC 154	-				-					
2121	EP + EP OC OW	_									
MAR	an carrocin				-	_	-	-			
\$24125											
	11120104.04									and the second se	
2/3	481 253 CK D49				-						
7,0	88 C 218 DK Dia				-						
	82+88 CK (0.2	-									
2171	BECOSTONING.	- 1000							- 00.0		
arte											
	2712.3 000 401 54	-			100		- T				
2/3	the state of the state of the state	_									
Con .	DRUTHIER DRIV	_									
2171	an error tog	_			1.1.1					1.00	
WILLIA		-	-	-	-			-			
	and state in a										
100 A	10 - 20 CK SAD										
20	101 101 101 104 104	-		-							
Con-	ARE ARE ARE ARE	-				-					
AC-41	ARC MARY ILS.										
Maria											
	And in case of the										
8.3	stand is inset and their			-	-	-	-	-			
4.4	Same - same art. (inc)	-	-	-	-	-	100	-	100		
	88 - 10 10 10 10	-	-		-	-			-		



③「ばね要素の照査」タブをクリックし、結果を確認します。

①任意の節点を選択し、右クリックメニューより「時刻歴結果」 を選択します。









一②「再生」ボタンをクリックすると、時刻歴結果のアニメーションを確認できます。

-③「ランリスト」にチェックをつけると、グラフの重ね合わせが できます。

④グラフ上でダブルクリックすると、選択したグラフが拡大表示されます。

-⑤「一覧表」タブをクリックすると、最大値・最小値およびその ステップが表示されます。

	7797" 1	- H 🍺					
グラフー	·覧表 ラン1	522 528					
ステップ	8 ₂ (mm)	δ _γ (mm)	⁸ ₂(mm)	€ _x (nead)	θ _y (mrad)	02(errad)	
1	-3.4	-12.0	0.0	0.00	0.00	0.19	
2	-3.4	-12.0	0.0	0.00	0.00	0.19	
3	-3.4	-12.0	0.0	0.00	0.00	0.19	
4	-3.4	-12.0	0.0	0.00	0.00	0.19	
5	-3.3	-12.8	0.0	0.00	0.00	0.19	
6	-3.3	-12.0	0.0	0.00	0.00	0.19	
2	-3.2	-12.0	0.0	0.00	0.00	0.19	
8	-3.2	-12.0	0.0	0.00	0.00	0.19	
9	-3.1	-12.0	0.0	0.00	0.00	0.19	
10	-3.0	-12.0	0.0	0.00	0.00	0.19	
11	-3.0	-12.0	0.0	0.00	0.00	0.19	
12	-2.9	-12.0	0.0	0.00	0.00	0.19	
13	-2.9	-12.0	0.0	0.00	0.00	0.19	
14	-2.8	-12.0	0.0	0.00	0.00	0.19	
15	-2.8	-12.0	0.0	0.00	0.00	0.19	
16	-2.8	-12.0	0.0	0.00	0.00	0.19	
17	-2.9	-12.0	0.0	0.00	0.00	0.19	
18	-2.9	-12.0	0.0	0.00	0.00	0.19	
19	-2.9	-12.0	0.0	0.00	0.00	0.19	
20	-2.9	-12.0	0.0	0.00	0.00	0.19	
21	-3.0	-12.0	0.0	0.00	0.00	0.19	
22	-3.0	-12.0	0.0	0.00	0.00	0.19	
12	-3.0	-12.0	0.0	0.00	0.00	0.19	



11 H	*) · 8-5	ς ⁶ #λ	4-514PM	77 B X	7-9	692	82	Book1 -	Excel						1.0	- D doba -	E
Ê Č	2	5 8:25-09	-	11 - A A	-	a .	R.	63		Þ.,		2	E-pax -	Σ· Δ.	- #		
NHI1		1.2.9	B+ 4-	4- 6-	5.5	= 1 2 +2	- 13 -	17-56	11.23	8-041	サーブルとし	C 1160	8 85-	2 - 30LA	22 検索と		
1x78-P	4		7/01			8.8		8.0		-	791%	1000	24	162			
41		X	v fr	1													
1.1	5		c	D				H IN			11	. K	6.	H	N	0	
4	1	-3.40613	-12.0268	0	0		0.018	5991									
2	2	-9.40225	-12,0068	0	.0		0 01	66438									
2	3	-3,38865	-12,0268	0	0		0.018	9996									
	- 4	-0.35619	-12.027	0			0 010	9978									
2	5	-3.33469	-12.0273	0			0_018	9981									
2	6	-3.29058	-12.0275	0			0 019	0017									
	7	-3.23177	-12.0275	0	0		0 01	9009									
		-3.10150	-12.0274	0			0 03	9019									
1		-3.00714	-12 0271	0			0 019	0011									
0	10	-3.01571	-12 0063	0			0 019	0453									
0	233	-2,6535	-12.025	0	0		0 019	0604									
4		-2.801.05	-12,0231	0	0		0_018	0734									
2		-285418	-12.0200	0.			0 019	0807									
	. 14	-1.84356	-12.0187	0			0.019	0807									
5	115	-2.83858	-12.0165	0	0		0 019	0742									
·	- 16	-2,04019	-12.0146	0			0 019	0638									
	-11	-2.85249	-12.0131	0	0		0 019	0521									
•	10	-280426	-12.0124	0			0 019	0412									
· · · · ·	- 18	-2.90943	-12 01 24	9			0 019	0334									
<u>ا</u>	- 29	-233645	-12.0133	0			0 019	0295									
۶. <u> </u>	- 21	-2.95401	-120140	0			0.018	0294									
4	- 22	-2.99163	-12:0168	2	0		0 01	1002									
	- 53	-3102014	-12.0191	0			0 019	0000									
-	- 24	-3.05134	-12.0216	0			0 019	0378									
21	100	-300714	-12 0230	0			0 019	00001									
	- 29	-012929	-12.0258		- 9		0 019	0370									
	-27	-337287	-12.0273	0.			0 019	0042									
•		Chairs 1	C.				oons	responses									

⑥ラン名称のタブをクリックすると、全ステップの解析結果が 表示されます。

⑦解析結果はマウスドラッグ、またはShiftキーを押しながらマウスクリックすることで範囲選択できます。

_右クリックメニューより「コピー」を選択すると、Excelなどの表 計算ソフトへの貼付けが可能です。

2-3 部材の結果



①全ての部材を選択し、右クリックメニューより「部材の結果」 を選択します。

②上部のアイコンで選択した断面力等を表示できます。

- 「再生」 ボタンをクリックすると、 時刻歴結果のアニメーショ ンを確認できます。

ランリストで選択した結果が表示されます。

「力」アイコンをクリックします。



2-4 曲率の時刻歴結果





2-5 M-φ要素の損傷判定



①「荷重」タブで「ラン」を選択し、「荷重およびシーケンス荷 重」を選択します。

- 「変位図と損傷判定」 をクリックし、

「要素の切り替え」→「M-φバイリニア (対称)」アイコンをクリックすると、損傷判定が表示されます。

_例えば、「降伏」 をクリックすると、ステップ173 (要素:2)が 降伏した、という情報が表示されます。

3 データ保存

k	名	角を付けて保存				
🕘 🕘 – † 🎍 « UCwinFRAME(3D) 6.	1.12 + samples + 1	SequenceModel	Ŷ	¢	SequenceModel功快需	,0
整理 + 新しいフォルター)E •	
名町	更新目時	推动	サイズ			
BlueBookBridge_Mphi_TypeI_Dosi20	2013/12/18 13:39	UCwinFrame3D	4,582 KB			
BlueBookBridge_Mphi_TypeII_Dosi2	2013/12/18 13:39	UCwinFrame3D	1,265 KB			
BlueBookSteelBridge_TypeII_NEXCO	2013/12/18 13:39	UCwinFrame3D	1,501 KB			
BOXCulvert-Static.f3d	2013/12/18 13:39	UCwinFrame3D	1,203 KB			
Building-ElasticFloor.f3d	2013/12/18 13:39	UCwinFrame3D	794 KB			
Building-RigidFloor.f3d	2013/12/18 13:39	UCwinFrame3D	590 KB			
CurvedBridge.f3d	2013/12/18 13:39	UCwinFrame3D	781 KB			
BccentricPier/f3d	2013/12/18 13:39	UDwinFrame3D	424 KB			
LargeScale-P-Delta.f3d	2013/12/18 13:39	UDwinFrame3D	83 KB			
B OperationGuide-SimpleBridge-Dyna	2013/12/18 13:39	UCwinFrame3D	5,396 KB			
PC-RahmenBridge.f3d	2013/12/18 13:39	UCwinFrame3D	771 KB			
PWRI-Pietf3d	2013/12/18 13:39	UCwinFrame3D	1,086 KB			
SteePier-ConcFilled-StrainCheck-JSS	2013/12/18 13:39	UCwinFrame3D	1,142 KB			
StaalDiar, OnlyStaal, 19.4, Mnhi f3rt	2012/12/18 12:29	(ICwinErsma2D	5 118 FB			
ファイル名(N): 1						
ファイルの種類(工): UC-win/FRAME3D Mode	File (*.f3d)					
 フォルダーの非表示 					保存(S) キャン1	211-



「ファイル」-「名前を付けて保存」からデータを保存します。

既存のデータに上書きする場合は「ファイル」-「上書き保存」 を選択します。

保存を行わずにプログラムを終了させようとした場合、左図の ような確認メッセージが表示されます。 保存する場合は「はい」を選択し、保存場所・ファイル名を指定 します。

※「いいえ」を選択すると、データは保存されずに終了しますのでご注意ください。

③「荷重」タブで任意の「ラン」を選択し、「再生」 ボタンをク _リックします。

第5章 Q&A

1 解析理論

Q1-1 ばね要素の照査一覧の見方について教えてほしい

A1-1

<ばね要素>(1)	1	
<ラン1>	-(2)	
<抽出キー	1>	(4)
<抽出キー2	2>	(5)
<抽出キー:	3>	(6)
<ラン2>	(7)	
<抽出キー	1>	(8)
<抽出キー:	2>	(9)
<抽出キー	3>	(10)
<ラン3>	(11)	
<抽出キー	1>	(12)
<抽出キー:	2>	(13)
<抽出キー	3>	(14)
<平均1> -	(15)	
<抽出キー	1>	(16)
<抽出キー:	2>	(17)
<抽出キー	3>	(18)

モデル設定の「照査一覧での抽出判定」オプションで、「平均から」にしている場合、「平均1」の行(15)には、(16)~(18)までの中から最も厳しい結果が、(1)には、(15)の値がそのまま表示されます。「ランから」にしていると、(2)、(7)、(11)の中から最も厳しい結果が(1)に表示されます。

「平均1」の下行には、 (4)、(8)、(12)を合計して3で割ったものが(16)に (5)、(9)、(13)を合計して3で割ったものが(17)に (6)、(10)、(14)を合計して3で割ったものが(18)に

表示されます。ただし、これはランで指定している抽出キーの種類と平均で指定している抽出キーの種類が同じ場合で す。もし、両者が異なっていると、平均で指定している抽出キーをプログラムが内部でランにも適用して内部的に算出して います。このことがわかりにくいようであれば、抽出キーの種類をランと平均で同じ設定とされることをお勧めいたしま す。

Q1-2 【F3D&Section共通】なぜ横拘束材料データを1つしか定義できないのか?

A1-2 断面を構成するコンクリート要素には横拘束材料を1つしか定義できません。 これは、本プログラムが二軸曲げに完全対応した断面計算処理としているため、1つのコンクリート要素には1つの横拘束 材料を持つようにしておく必要があるためです。

もし、1つのコンクリート要素に対してzp軸回りとyp軸回りの横拘束材料をそれぞれに持たせた場合、

(1) zp軸回りの曲げ耐力を算出するとき→zp軸回りの横拘束材料を使用する→問題なし

(2) yp軸回りの曲げ耐力を算出するとき→yp軸回りの横拘束材料を使用する→問題なし

(3) zp軸から角度θ傾いた軸回りの曲げ耐力を算出するとき→どちらの横拘束材料を用いるべきか決まらない ということになり、(3)の解決方法がないためです。道路橋示方書V耐震設計編では、基本的に橋軸方向と橋軸直角方向 を別々にモデル化する考え方なので上記(1)と(2)に対しは問題ないのですが、曲線橋などの二軸曲げを受ける場合に 関する考え方は明確にされておりません。

したがって、現時点では2つの断面を作成していただくことになります。
Q1-3 集中質量を与える方法は?

A1-3 節点に直接質量を与える方法と(Ver 4.00.01以降)1節点だけの剛体要素を作成して質量を与える方法(Ver 3.02以前)の 2種類があります。

1) 節点に直接質量を与える方法

下図のように、モデル質量の設定画面で与えます。詳しい解説は、ヘルプの「操作方法 | モデル作成 | モデル質量の設定」 節点タブを御覧ください。

2) 1節点だけの剛体要素で与える方法

剛体体要素は剛域と考える節点の集まりのことです。剛域と考える節点は、1つの主節点と複数の従節点から構成されています。剛体要素の質量は、主節点への集中質量として取り扱います。

詳しくは、ヘルプの「操作方法 | モデル作成 | 剛体要素 | ◆剛体要素とは…」 をご一読ください。

主節点のみからなる剛体要素(=1節点だけの剛体要素)を定義することで、節点に集中質量を与えることができます。なお、複数の節点を選択した後右クリックメニューより「剛体要素の編集-質点の定義」を実行すると、同一の質量を複数の 節点に一度に定義することも可能です。

Q1-4 抽出キーで絶対加速度が選択できない

A1-4 デフォルトでは、結果ファイルサイズを小さくするために節点の応答加速度を保持しない設定となっています。加速度の結果が必要な場合は、モデル設定の「オプション設定」にある「加速度結果を含む」にチェックを入れてください。

このようにすると抽出キーで加速度の抽出が可能になります。

Q1-5 下記エラーが発生する。原因は? [エラー]1節点は、支点、剛体要素、固定条件のばね要素のいずれか一つのみ設定可能です

A1-5 エラーの原因は、プログラム側の下記制限事項に抵触しているためです。

<ばね特性の制限事項> ばね要素は二重節点間に定義しますが、いずれかの節点が ・「固定」条件をもつ場合(=支点) ・剛体要素の剛域に含まれている場合 は、ばね特性を[固定]にすることができません。

このような場合は、ばね特性として「固定」条件の代わりにほぼ固定とみなせる大きなばね定数 (≒1e10) を持つ「線形ば ね」としてください。

Q1-6 【F3D&Section共通】M-φ算出時、鉄筋最外縁位置で照査する方法は?

A1-6 断面編集画面から、「断面諸量と断面計算オプション」画面を開いて、「Mu, My0]タブを開きます。 このタブで、終局ひずみの発生位置を変更することが出来ます。 詳細は、ヘルプの「操作方法 | 断面作成 | 断面計算の入力(1) ~Mu、My0~」を御参照ください。

Q1-7 道示VのP115 (2) に記載されている応答塑性率での照査を行う方法は?

A1-7 本プログラムでは、応答塑性率による照査は行っていません。道路橋示方書V耐震設計編p.116-117解説文に、動的照査 の項目として「曲率または回転角に基づいて照査を行ってもよい」と解説されていますので、これに準拠して曲率の照査 (ファイバー要素、M-φ要素)と回転角の照査(ばね要素を用いたM-θモデル)の機能を搭載しています。

実際、道路協会の計算例「(社)日本道路協会、道路橋の耐震設計に関する資料~PCラーメン橋・RCアーチ橋・PC斜張橋等の耐震設計計算例~、平成10年1月」をみますと、

p.2-75に、ばね要素に対して回転角による照査 p.3-68に、M-φ要素に対して曲率による照査

の例があります。

応答塑性率に関しては、応答曲率と降伏曲率による応答塑性率 φ/φ y0を表示させることは可能です。「部材の編集 | 荷 重ケース」 画面にて 「 φ/φ y0」 にチェックを入れていただくと、その値を照査一覧に表示します。

詳しくはヘルプの「操作方法|断面計算|断面力(2)~検討部材エディター~」、「操作方法|断面計算|断面計算結果(6)~ 照査一覧 (曲率) ~」をご覧ください。

Q1-8 【F3D&Section共通】単鉄筋として計算する方法は?

A1-8 本プログラムでは、単鉄筋、複鉄筋といった配置を認識していないので(矩形だけでなく、任意形状、任意配筋を対象としていますので)、断面計算するときは断面内に配置されている鉄筋すべてを考慮します。単鉄筋としての応力度計算をさせたい場合は、引張側だけに鉄筋を配置することになります。

Q1-9 フレーム計算後の断面力を変更して断面計算を行う方法は?

- A1-9 本プログラムでは、フレーム計算した結果、部材に生じた断面力をそのまま用いて断面計算を行いますので、断面力を変 更することはできません。そこで、計算した後の状態で(メイン画面に「断面力」タブが表示されている状態で)、メイン メニューから「ファイル | エクスポート | UC-win/Section形式(rc2)でエクスポート」を実行するとUC-win/Sectionのデータ ファイルが生成されます。UC-win/Sectionを単独で別途起動して、このファイルを読み込むと、すべての荷重ケースに対す る断面力を書き換えることができますので、この方法をお試しください。
- Q1-10 【F3D&Section共通】初降伏モーメント算出時の発生位置(着目鋼材)は、デフォルトの場合最外縁の引張鉄筋となるか。 また、2軸のときはどうか。
- A1-10 デフォルトの場合、通常は最外縁鉄筋が降伏ひずみに達するときが初降伏モーメントとなります。そして、降伏ひずみは引 張側と圧縮側の両方を考慮しています。軸力が作用している場合は、引張側の降伏ひずみに達する前に、圧縮側の降伏ひ ずみで決定されることもあります。2軸曲げのときも同じです。

詳細に説明すると、デフォルトでは、断面内に配置されている全ての鋼材 (CFRP、鉄筋、鋼板、PC鋼材など)の降伏ひず み ε y (各材料の降伏点をヤング係数で除して求める)を考慮して、ひずみ平面の角度を変化させて断面内の力のつり合い がとれるように収束計算を行っています。ヘルプの「計算理論(一般) | 初降伏モーメント」をご覧ください。 したがって、断面内の鋼材のうちどれか1つの材料が降伏ひずみ(圧縮or引張)に達したときに計算が終了し、そのときの 曲げモーメントを初降伏モーメントMy0としています。

降伏ひずみの位置については、「断面諸量と断面計算オプション」画面の「Mu, My0 | 初降伏ひずみの値と発生位置」で 変更することができます。以下、この設定についてご説明いたします。

「初降伏ひずみの値と発生位置」を使用しない場合(チェックオフの場合)は、前述のとおり、断面内に配置されている 鉄筋や鋼板などの降伏ひずみ ε yを考慮します。 ε y発生位置は断面内に配置されている各材料の位置となります。

「初降伏ひずみの値と発生位置」を使用する場合(チェックオンの場合)は、任意に定義した降伏ひずみ値と位置(点の データ)をすべて考慮してMy0を求めます。このとき、任意定義点リストを使用する場合に下記オプションがあります。 (a)任意定義点リスト+断面内に配置された鋼材の降伏ひずみ (b)任意定義点リストのみ(断面内の降伏ひずみは考慮しない)

(a)では、「断面内の鋼材の降伏ひずみの取扱い」で考慮する材料にチェックを入れます。 (b)では、「断面内の鋼材の降伏ひずみの取扱い」で全ての材料をチェックオフとします。

圧縮側降伏ひずみを無視して引張側降伏ひずみでMy0を求めたい場合は、(b)を利用してください。ヘルプの「操作方法 | 断面作成 | 断面計算の入力(1)~Mu、My0~」をご覧ください。

Q1-11 横拘束筋の入力データにおいて、有効長は橋軸方向と橋軸直角方向のどちらで入力すればよいか

A1-11 横拘束材料が橋軸方向と橋軸直角方向で異なる場合は、それぞれ個別に作成し、それらを解析方向に合わせて断面が持つようにします。あるいは橋軸方向モデルと橋軸直角方向モデルを別々に作成することになります。

横拘束材料で重要なパラメータは体積比ρです。この値がコンクリートの応力ひずみ曲線(ヒステリシス用、断面の終局曲 げモーメント用)の形状を決定します。応力ひずみ曲線の形状は、断面を構成する部品(=断面要素)で1個の設定として います(方向を持ちません)。これにより、一軸曲げだけでなく二軸曲げに対しても計算可能となります。

道路橋示方書では橋軸方向と橋軸直角方向を個別に考えた解析モデルを想定していますので、これに準拠する場合は本 プログラムでも断面を2つ作成するか、モデルを2つ作成することになります。

1案として、コンクリートの応力ひずみ曲線の形状が橋軸方向と橋軸直角方向とでそれほど異ならない場合は、どちらか 一方の設定を採用することも考えられます。ちなみに、「福岡北九州高速道路公社、動的解析要領(案)、平成15年2月」に 支配的な方向を確認して、その方向の横 拘束材料を適用する例もありますので、ご参考ください。

Q1-12 鉄道橋の動的解析は可能か?

A1-12

構造部材の非線形モデルとしては、ファイバー要素、Μーφ要素のいずれかを用いることで可能と思います。

 $M-\varphi$ 要素を用いる場合や $M-\varphi$ 要素あるいはファイバー要素の応答値を許容曲率で照査するときのために、 $M-\varphi$ 特性の自動算定機能がありますが、道路橋示方書V耐震設計編に準じておりますので、それ以外の場合では任意指定とする必要がでてくるかもしれません。

また、鉄道基準「耐震設計」編(H11.10)を参照すると、M-φ特性にテトラリニアモデル(4直線)が掲載されていますが、本プログラムのM-φ特性はテトラリニアに対応しています。ただし、骨格を決定する各点の自動計算値は、道路橋示方書を参照した結果であることにご注意ください。

ヘルプの「操作方法 | モデル作成 | M−φ特性(2)~M−φエディター~ | ◆断面を選択して自動的にセットする」から抜粋 すると、

テトラリニアの場合では、(φ n, Mn)を加えた4点を骨格に使用します。 φ n、Mnは以下のように算出しています。 <履歴タイプが「H11 鉄道 (耐震)」型の場合>

 $\varphi n=2 \times \varphi u$

Mn=My

※曲率については、「鉄道構造物等設計標準・同解説 耐震設計(平成11年10月)、7.3 鉄筋コンクリート部材」には準拠していないことにご注意ください。必要に応じて任意設定をご利用ください。

です。ここの説明にあるように、内部履歴に「テトラリニアH11鉄道(耐震)型」があり、これは、鉄道構造物等設計標準・同解説 耐震設計(平成11年10月) p.406に示される履歴モデルです。

総じて、非線形フレーム計算は準拠基準に依存しないので問題ないと思いますが、フレーム計算結果をどのように照査するかについては、鉄道基準に対応していないので、UC-win/FRAME(3D)の曲率照査やひずみで照査機能を流用するか、 別途ご自身で整理していただくことになると思います。

Q1-13 バネの変形量と節点の変位量が違うのはなぜか?

A1-13 節点の変位量は全体座標系に対する絶対変位量です。つまり、基点は荷重が載荷される前の状態です。

一方、バネの変形量はi端を基点としたj端節点の変位量です。これは相対変位量を表します。したがって、i端側が固定されていれば、ばねの変位量とj端側節点の絶対変位量は一致しますが、多くの場合、ばね要素i端側節点も移動しますので、両者は一致しません。

Q1-14 変断面の場合、ファイバー要素の設定方法は?

A1-14 ファイバー要素に用いる断面は、i端とj端とで同じ断面とする必要があります。プログラムは常にi端の断面を用います。 したがって、変断面部材のときは、部材中央位置の断面(形状、配筋が平均的な断面)を作成して、それをi端側とj端側の 両方に割り当てるのが、解析の仮定と一致します。

> ヘルプの「目的別ガイド|骨組み線位置 (Cz, Cy) をずらした場合」には、変断面部材のときに平均的な断面を割り当てた 様子を解説していますので、このヘルプもご一読ください。

Q1-15 レポート出力や計算時間を短縮する方法は?

A1-15 レポート出力や計算の時間を短くするには以下の点をご確認ください。

1. 不要なファイバー要素の設定を避ける 線形計算を行ってファイバー要素とする必要がある部材とない部材を見極めて、必要な部材だけをファイバー要素に設定 すると、計算時間を短くすることができます。

2. 着目点の数を減らす M-φ要素とファイバー要素 (1次) は部材の中央で非線形特性を評価しますので、着目点を部材の中央のみにすることで 不要な着目点を削除することが出来ます。着目点を一括で編集する手順は

(1) ファイバー要素を設定した部材をCtrl+クリックで選択する。
 (2) 「右クリック | 部材の編集画面 | 着目点タブ」で二つの着目点を削除し、新たに部材中央に着目点を設ける。

(3) 画面左下にある「選択された全ての部材に適用する。」

3.照査一覧タブを選択して、レポート出力ボタンを押す

照査一覧タブを選択して、レポート出力を行えば、モデルタブ等からレポート出力を行う時よりもレポート出力を早く表示 することが可能です。UC-win/FRAME(3D)では、フレーム計算と断面計算の2種類がありますが、断面計算は照査一覧タ ブをクリックしたときと、レポート出力を行うときの2箇所で実行されます。このとき、先に照査一覧タブをクリックして断 面計算をさせた場合に、そのままレポート出力を行うと、レポート出力のときの断面計算がスキップされます。照査一覧タ ブ以外のタブを表示させた状態で、レポート出力を実行すると、断面計算が実行されてしまいます。

Q1-16 【F3D&Section共通】補強工法として、橋脚に炭素繊維シート巻き立てる場合、断面に「FRP貼り付け」を行ってよいか?

A1-16 「FRP貼り付け」を使用して断面内に炭素繊維シートを物理的に貼り付けると、主鉄筋と同じように引張に抵抗する部材 として考慮されます。結果として、曲げ耐力が向上します。

> 炭素繊維シート巻き立て橋脚は、曲げ耐力向上型ではなく、靭性向上型として設計することが多いと思います。 この場合は、「FRP貼り付け」を使用せずに、コンクリートの応力-ひずみ曲線に横拘束効果を見込む方法でモデル化しま す。

> この設定は、コンクリート材料を定義する断面要素を配置するときの「断面要素ウィザード」で指定します。事前にメイン 画面の「横拘束材料」タブで炭素繊維を用いた横拘束材料を作成しておく必要があります。 その他に、断面を作成するときに曲げ計算用準拠基準として、「JH二集炭素繊維」の指定が必要です。

> 曲げ耐力向上型、靭性向上型のどちらも設定できますが、入力場所は異なります。詳しくは、ヘルプの「計算理論 | 断面計 算関連(一般) | 炭素繊維シートの考え方」をご覧ください。

- Q1-17 【F3D&Section共通】限界状態設計法による照査結果で、使用限界状態に表示されるひび割れ幅の表示桁数を変更したい
- A1-17 ひび割れ幅の表示桁数を変更するには、「オプション|入出力書式の設定|項目」で[断面]を選択し、[鋼材関係の長さ (シース径、定着長)]の有効桁数を変更して下さい。

Q1-18 【F3D&Section共通】断面タブで作成した断面が「削除ボタン」で削除できない

A1-18 断面タブで作成された断面を「削除ボタン」で削除できないのは、その断面に従属関係があるためです。 従属関係の確認と削除の方法を以下に示します。

1.断面タブで断面を選択し、「従属要素の表示」ボタンを押す。でてくる画面で使用先が表示されます。
 2.断面をダブルクリックし、「M-φ特性の削除」ボタンを押す。
 3メインタブで、その断面が使用されている部材を削除するか、または「部材の編集」画面を開いて別の断面を指定する。
 4.断面タブに戻って、目的の断面を「削除」ボタンで削除する。

Q1-19 地盤バネを設定する方法は?

A1-19 地盤ばねを設定する箇所はいくつかあります。

(1)節点

(1)かぶ 節点をクリックして「支点条件の設定」 画面を呼び出し、ばねを指定してばね定数を与えます。 フーチング下面の基礎ばねを設定するときにご利用ください。 水平と回転の連成ばね(道路橋示方書IV下部構造編p.379のAxaなど)がある場合にもここで入力します。 支点の設定については、ヘルプの「操作方法 | モデル作成 | 節点(3) ~ 支点条件~」をご覧ください。

(2)ばね要素 2つの節点の間に定義するばね要素です。 地盤ばねの場合は、片方の節点を全固定にします。 ばね特性には、線形ばね、非線形ばねが定義できます。 (1)の連成項は定義できません。 製品に添付しているサンプル「s19__Pile{Static}.f3d」が、この例です。 サンプルモデルは、デフォルトでC:\Program Files\Forum 8\UCwinFRAME(3D)\Samples\SequenceModelにあります。

(3)分布ばね 部材の編集画面「境界条件」タブで指定します。 地盤ばねは、単位長さ当たりの分布荷重強度([kN/m/m]=[kN/m2])で与えます。 地盤反力係数kh[kN/m3]から算出する場合は、部材断面の断面幅B[m]を掛け合わせて求めます。

 $K(kN/m2) = kh(kN/m3) \times B(m)$

ヘルプの「操作方法 | モデル作成 | 部材の定義・編集(7) ~ 境界条件 ~」、「目的別ガイド | 分布ばね部材とするには」 をご 一読ください。

製品に添付しているサンプル「L04__BoxCulvert{Static}.f3d」が、この例です。 このサンプルモデルは、デフォルトで

C:\Program Files\Forum 8\UCwinFRAME(3D)\Samples\LoadCaseModel

にあります。

Q1-20 自動作成されるコンクリート断面のアウトラインでカバーとコアを分けている理由は?

A1-20 カバーとコアを分ける理由は、終局曲げモーメントMuを算出するときに横拘束効果をどのように考慮するかに関係します。

横拘束効果は、横拘束筋によって囲まれたコア部分のみに考慮すべきだと考えられます。すると、カバー部には横拘束効 果なし、コア部には横拘束効果あり、の設定をすることになります。

ところが、道路橋示方書V耐震設計編では、断面全体にp.160の応力ひずみ曲線(横拘束効果を考慮したもの)を適用するとされています。そして、p.156解説文において、軸方向鉄筋位置に終局ひずみを設定し、カバー部の圧縮応力をゼロにすることが記載されています。これを準用する場合は、コア部とカバー部を分ける必要はなく、1つのアウトラインで断面全体を作成し、「断面|断面諸量と断面計算オプション|Mu, My0」で終局ひずみ発生位置を与えることになります。

道示による方法は、側方鉄筋部に横拘束効果を考慮することになりますが、コアとカバーを分ける場合では、側方鉄筋部 には横拘束効果は考慮しません。また、道示による方法では、コア部の圧縮応力は完全に無視しますが、コアとカバーを 分ける方法では、横拘束効果は無視するものの、まだ圧縮応力は考慮します。

両者の違いは、算出されるMuの値に表れてくると思います。 どちらを採用するかは、設計者の判断に依存します。

- Q1-21 曲げモーメントが軸力に比べ小さい時、全断面圧縮となる場合があり、このときのコンクリート許容応力度が許容軸圧縮 応力度の許容値となる。わずかでも引張が発生する状態では許容曲げ圧縮応力度の許容値となる。このような使い分けを する根拠は?
- A1-21 道路橋示方書IIIコンクリート橋編p.123解説文には、

・大きな曲げ圧縮応力は部材の中央や端部等の局所的な場所に発生するので、設計基準強度の1/3を許容曲げ圧縮応力 度として規定した

・軸圧縮応力度は部材全長にわたって一様に生じるので、設計基準強度の85%の1/3を許容軸圧縮応力度として規定した

と説明されています。つまり、全体的に生じる可能性のある軸圧縮に対しては厳しい許容値を設定し、局所的に生じる可 能性のある曲げ圧縮に対してはやや大きめの許容値を設定する、という趣旨があるものと解釈できます。 そこで、UC-win/FRAME(3D)では、全断面圧縮か曲げ圧縮か、中立軸が断面内にあるかどうかをみて軸圧縮と曲げ圧縮 を判定しています。引張が生じていなくとも曲げモーメントがゼロでない場合に、曲げ圧縮を適用することは、やや大きめ の許容値を設定することになりますので、オプションとしては用意しておりません。 このように設定したい場合は、コンクリート材料にて、許容軸圧縮応力度に許容曲げ圧縮応力度を設定してください。

Q1-22 設計水平震度による水平荷重を載荷させる方法は?

A1-22 UC-win/FRAME(3D)では設計水平震度による水平荷重を自動生成する機能があります。 モデル設定画面に「水平震度荷重」というオプションがありますので、こちらにチェックを入れます。 すると、部材の質量に重力加速度と入力されたkhを乗じた荷重を水平方向の分布荷重として自動的に生成します。

kh=1.0を与えれば、モデル全体に自重相当の荷重 (1.0G) を与える荷重ケースを作成します。

設計水平震度荷重については、ヘルプの「目的別ガイド | 水平震度khを与えるには」をご一読ください。

Q1-23 節点番号、部材番号を振りなおす方法は?

A1-23 節点番号を振りなおすには以下の2通りの方法があります。

[1] 表計算ソフトで変更する方法 1.メイン画面の節点タブで「Ctrl+Shift+End」ですべての節点を選択して「Ctrl+C」でコピーする。 2.エクセル等の表計算ソフトに貼り付ける。 3.表計算ソフトで節点番号を振りなおす。 4.表計算ソフトからコピーして、節点タブの一番上の節点を選択して「Ctrl+V」で貼り付ける。

[2] 節点タブの名称を直接変更する方法 節点タブを選択して、順に名称を変更してください。 入力し終わったら、「適用」 ボタンを選択してください。

節点が少ない場合はどちらの方法でも問題ないと思いますが、大きなモデルなどで節点数が多い場合は [1] の方法が便 利だと思います。

部材番号についても同様です。

Q1-24 節点荷重で与えた荷重を質量にして固有値解析や動的解析を行いたい

A1-24 UC-win/FRAME(3D)では、荷重と質量を分けて取り扱っています。 質量から荷重(重力加速度を乗じて自重を算出)を生成しますが、荷重(ユーザー定義荷重など)から質量へは変換され ません。ヘルプの「目的別ガイド[|]死荷重と慣性力」をご一読ください。

したがって、節点荷重で与えた荷重は質量にならないので、固有値解析や動的解析では、その荷重相当の質量は考慮されません。

節点へ直接質量を与えることができます。ヘルプの「操作方法 | モデル作成 | モデル質量の設定」 (Ver 4.00.01以降) を 御覧ください。この画面では、

節点に付加的な質量の入力 部材が持っている質量一覧 剛体要素が持っている質量の確認および変更

が可能です。

また、節点、部材、剛体要素が持っている質量を固有値解析や動的解析時の慣性力として考慮するかしないかの設定ができます。

Q1-25 分布ばねを非線形ばねとしたい

A1-25 分布ばね部材は「弾性床上の梁理論」に基づいており、弾性梁要素に対して適用され(ファイバー要素、M-φ要素では 無視されます)、線形ばねのみしか扱うことができません。

非線形ばねを扱えるのは、「ばね要素」です。ばね要素は2つの節点間にばね特性を割り当てて定義する要素です。バイリニア型、トリリニア型、正側のみ剛性を持つ、負側のみ剛性を持つ、などの非線形特性を考慮することができます。

ばね要素に関する説明は、ヘルプの 「操作方法|モデル作成|ばね特性(1)~リスト一覧~」 「操作方法|モデル作成|ばね特性(2)~ばね特性エディター~」 「操作方法|モデル作成|ばね特性(3)~線形、バイリニア、トリリニア、テトラリニア~」 「操作方法|モデル作成|ばね要素の定義・編集」 をご覧ください。

ばね要素は離散的な「ばね」ですので、「分布ばね」と同等な効果を得るには、ばね要素を多数並べることになります。

Q1-26 【F3D&Section共通】限界状態設計法の耐震設計・照査ができるか?

- A1-26 UC-win/FRAME(3D)、UC-win/Sectionで対応している限界状態設計法に関する準拠基準は、
 - (1) 平成8年制定コンクリート標準示方書 [設計編]
 - (2) 2002年制定コンクリート標準示方書 [構造性能照査]
 - (3) 鉄道構造物等設計標準・同解説 コンクリート構造物 (平成11年10月) です。
 - (4) 2002年制定土木学会コンクリート標準示方書【耐震性能照査編】には完全に対応していません。
 - 一部、ファイバー要素に用いる構成則は(4)に準拠しています。

したがって、「限界状態設計法の耐震設計・照査」が、(1) ~ (3) に該当していれば可能ですが、(4) に該当する場合は対応していないということになります。)

Q1-27 死荷重ケースで、偏心曲げモーメント(紫色の二重矢印で表示される)が発生するのはなぜか?

A1-27 多くの場合、「断面諸量と断面計算オプション」ウィンドウの「骨組み線の位置」を任意にずらしていることが原因で偏心 モーメントが自動生成されています。

> 骨組み線の位置をずらすと、重心位置が骨組み線の位置からずれてしまうので、骨組み線の位置には偏心曲げモーメント が生じます。UC-win/FRAME(3D)が自動的に生成する死荷重では、これを厳密に考慮します。 ところが、フレーム計算時の部材剛性は、ずれた後の剛性ではなく、ずらす前の剛性を用います。断面計算では、骨組み線 の位置に対して偏心曲げモーメントを考慮します。 このように、フレーム計算や断面計算において、整合のとれない状態になってしまいますので、骨組み線位置は断面図心 位置からずらさないことをお勧めします。 この設定はあくまでもソリッド表示したときに見栄えがよいようにするために設けたオプションです。

詳しくはヘルプの「目的別ガイド|骨組み線位置 (Cz, Cy) をずらした場合」をご覧ください。

Q1-28 【F3D&Section共通】 主軸座標系が傾いてしまう。 任意に角度を設定できないか?

A1-28 構造力学では、断面諸元として断面積A、断面二次モーメントIz、断面相乗モーメントIzy、ねじり定数Jなどがあります。

このうち、断面相乗モーメントIzy=0となる軸を主軸と定義されています。このため、主軸を任意の角度で指定することは 力学的にできません。

長方形断面や円形などの対称断面ではIzy=0となります。 任意形状断面では、一般的にIzyはゼロになりません。Izy=0となる主軸を探すと傾きθがでてきます。長方形断面でも鉄筋の配置が非対称な場合は換算断面諸量算出で主軸が傾きます。

もし、主軸の傾きをゼロにしたい場合があるときは、断面形状を左右対称、あるいは上下対称な図形に変更してください。

Q1-29 【F3D&Section共通】 道路橋示方書 V 耐震設計編に準拠したせん断耐力を算出する場合、PC鋼材を考慮したい

A1-29 道路橋示方書V耐震設計編に準拠したせん断耐力を算出する場合には、PC鋼材面積を無視して、鉄筋面積を考慮して主 鉄筋比、補正係数Cptを求めています。耐震編ではPC鋼材が配置された部材を考慮していないためです。

> PC部材の場合のせん断耐力の考え方を調べるために、道路橋示方書IIIコンクリート橋編「斜引張破壊に対する耐力」を 見ると、"PC鋼材の引張力のせん断力作用方向の分力"を考慮していました。これは、耐震設計編のように主鉄筋比として 考慮するという考え方ではなく、曲げ上げたPCケーブルに働く有効プレストレスの鉛直成分を考慮すると解釈できます。こ れによると、PC鋼材が部材軸に平行に配置された場合では、鉛直成分はゼロとなり、PC鋼材はせん断耐力には何ら貢献 しないことになります。

Q1-30 【F3D&Section共通】材料データベースに登録されていない材料を追加したい

A1-30 材料データベースの内容は、プログラム内部で固定なので編集や追加を行うことはできません。 新しい材料を作成して、その材料だけをファイルに落とすことができますのでこの機能をご利用ください。ファイルに落と すには、材料を選択して、エクスポートを実行します。すると、matという拡張子のファイルが生成されます。利用するとき は、材料タブでmatファイルをインポートして取り込みます。

UC-win/FRAME(3D)ヘルプの「操作方法 | 設定 | ファイルの読込みと保存 | インポート(1)〜概要〜」、「操作方法 | 設定 | ファイルの読込みと保存 | エクスポート」をご覧ください。

Q1-31 部材の減衰定数を変更する方法について教えて下さい

A1-31 部材やばね要素、支点の減衰定数は、「右クリックメニュー | 減衰パラメータの編集」にて変更するか、固有値解析画面の「要素別減衰パラメータタブ」で入力出来ます。この画面で部材(上部構造、橋脚)、ばね要素、支承、支点を選択して、「h」の欄に減衰定数を入力してください。

例えば部材に減衰定数を入力したい場合は、以下の手順をお試しください。

1. 減衰定数を入力したい部材を選択する。(複数選択する場合は、右側の3DモデルでCtrlキーをおしながら複数の部材 を選択する)

2. 要素別減衰パラメータ設定画面を開く

3. 要素別減衰パラメータ設定画面の「h」に減衰定数を入力する。

ヘルプの「操作方法|解析条件|固有値解析と減衰マトリクスの設定|■要素別減衰パラメータタブ」をご一読ください。

- Q1-32 隣接径間の動解を別途行うことになったのですが、既に作成済みの掛け違い部橋脚の節点座標と要素データ(モデル画面 左の一覧)をエクセルに出力したいのですが?
- A1-32 節点、要素タブで「Ctrl+Shift+End」ですべてのセルを選択して、それをExcel等の表計算ソフトに「Ctrl+V」で貼り付けて ください。ヘルプの「操作方法 | モデル作成 | シンプルエディタ(1) ~ 節点表 ~ | コピー& ペースト機能」もあわせてご覧くだ さい。

Q1-33 FRAMEマネージャののデータをUC-win/FRAME(3D)に読み込むときは、特に設定することなく計算が可能ですか?

A1-33 FRAMEマネージャ(2次元)とUC-win/FRAME(3D)(3次元)とでは仕様が大きく異なるので、常にUC-win/FRAME(3D) が想定するモデルにはなっていません。たとえば、UC-win/FRAME(3D)の死荷重(St.)を使用しない、数値断面に割り当 てられる材料はコンクリートや鉄筋などではなく、弾性材料となる、などです。なるべくFRAMEマネージャと同じ解がでる ように変換されていますが、完全ではなく、どちらかというと冗長なデータに変換されます。

UC-win/FRAME(3D)の基本的な概念は、断面形状と鉄筋を配置して線要素に割り当てることによって部材を作成することです。数値断面であれば、単位長さ当たり重量などを与えます。そして、部材の質量、死荷重、水平震度荷重の元データなどが自動的に計算される仕組みとなっています。この一連の処理は、線形解析、非線形解析、静的解析、動的解析のいずれにも適用できるように配慮しています。

FRAMEマネージャのデータは、線形静的解析のみをターゲットにした構造となっていますので、UC-win/FRAME(3D)で 読み込んでもそのままです。したがって、FSDファイルを読み込んだ後は、UC-win/FRAME(3D)側でデータを確認し、適 宜修正することをお勧めいたします。

Q1-34 拡張子「\$01」ファイルを読み込む方法は?

A1-34 拡張子「\$O1」のファイルは直接「UC-win/FRAME(3D)」で読み込むことはできません。
 一旦「FRAMEマネージャ/面内」にて読み込み、拡張子「FSD」で保存し、そのファイルを「UC-win/FRAME(3D)」にて
 読み込んでください。

※「FRAMEマネージャ/面内」 Ver.2.02.00以降の製品にて保存ください。

Q1-35 拡張子「FMD」(FRAMEマネージャ/面内」データファイル)を読み込む方法は?

A1-35 拡張子「FMD」のファイルは直接「UC-win/FRAME (3D)」で読み込むことはできません。 ー旦「FRAMEマネージャ/面内」にて読み込み、拡張子「FSD」で保存し、そのファイルを「UC-win/FRAME (3D)」にて 読み込んでください。 ※「FRAMEマネージャ/面内」Ver.2.02.00以降の製品にて保存ください。

Q1-36 【F3D&Section共通】「横拘束材料」が削除できない場合がある。

A1-36 準拠基準を一度でも

道示-V (タイプI) 道示-V (タイプII) 道示-V (鋼製充填あり) 道示-V (鋼製充填なし) JH二集 (タイプI) JH二集 (タイプII)

のいずれかに設定した場合は、断面要素ウィザード「応力度・耐力等の照査用パラメータ」タブで横拘束材料を指定した と考えられます。すると、その後で、横拘束材料を使わない他の準拠基準に変更しても過去に設定した横拘束材料の情報 をプログラムが保持しており、従属関係が残ってしまいます。このため、横拘束材料を消すことができません。 消すことができない横拘束材料は計算には使用されないので結果には影響しません。

計算に使用しない横拘束材料を削除するには以下の手順をお試しください。

<Ver 3.00.00以前>

1.断面タブで該当する断面を選択する。
 2.「準拠基準の参照/変更」ボタンを押して曲げ設計用準拠基準を「JH二集(タイプII)」にする。
 3.コンクリート要素を選択して、応力度・耐力等の照査用パラメータの設定:JH二集の画面の炭素繊維(JH-II)の画面で「横拘束材料なし」を選択する。
 4.「準拠基準の参照/変更」ボタンで元の準拠基準に変更する。
 5.全てのコンクリート要素に対してで上記1~4の手順を実行する。

へVer3.00.01以降ク
 1.断面タブで該当する断面を選択する。
 2.「準拠基準の参照/変更」ボタンを押して呼び出される画面で「はい」のボタンを押す。
 3.計算に使用されない横拘束材料が削除されます。
 4.全てのコンクリート要素に対してで上記1~3の手順を実行する。

準拠基準の変	更	×
準拠基準の多 新規名称: 社 設計基準(道示) 曲げ計算用準拠基準: FRP-JH二集(タイブロ) 、 道示-TUTV 道示-TUTV 道示-V H24(RC) set無) 道示-V H24(RC) FRP-JH二集(タイブロ) FRP-JH二集(タイブロ) FRP-JH二集(タイブロ) FRP-JH二集(タイブロ)	8史 限界状態設計基準 曲げ、せん断計算用 なし	~
FRP-NEXCO二集 タイブ I (H18, H20) FRP-NEXCO二集 タイブ I (H17, H20) FRP-酒洋架橋 タイブ I (H17) FRP-酒洋架橋 タイブ I (H17) FRP-河ラミド研 タイブ I (H10) FRP-アラミド研 タイブ I (H10)	OK +	·)tzik







準拠基準を「JH二集(タイプII)」に変更する

準拠基準の認	· 文更 · · · · · · · · · · · · · · · · · ·
新規名称:	
柱	
設計基準(道示) 曲「計算用準拠基準 道示	限界状態設計基準 曲げ、せん断計算用 なし ∨
せん断計算用準拠基準 道示-V (タイブロ) 🗸 🗸 🗸 🗸	
最小鉄筋量の設定 準拠基準 た1.	
-ひび割れモーメントMcの設定 - 鉄筋を考慮する	
	OK キャンセル

'横拘束材料 3'の従属要素	×
柱 30 MPa Cover (断面) 柱 30 MPa Core (断面)	^
	~
	ОК

Q1-37 部材の編集にある「選択された全ての部材に適用」はどのような機能なのか?

A1-37

部材の編集画面には、様々な設定箇所があります。例えば、チェックを入れる箇所であったり、値を入れる箇所であったり です。これらを単に「部品」と呼ぶことにします。

複数の部材を選択した状態で、部材の編集画面を開き、ある部品を設定したとします。するとプログラムは、その部品の種類を覚えていて、その種類だけを選択された部材に適用します。このとき、変更していない部品の設定は、それぞれの部材毎で異なっていてもそのままです。

一方、「選択された全ての部材に適用」というオプションにチェックを入れると、ある部品だけを変更したとしても、そのタ ブ内にある設定を全て適用します。このため、それぞれの部材毎で異なった設定がある場合はタブ内の設定で上書きしま す。

したがって、複数の部材に適用するオプションとして、 部品 タブ内 部材の編集画面全体の合計3種類があるという ことになります。タブ内の内容を全て反映するのが「選択された全ての部材に適用」、部材の編集画面全体を全て反映す るのが「選択された部材にすべてのプロパティを適用」、というオプションになっています。

Q1-38 【F3D&Section共通】許容塑性率は算出されないのか?

A1-38 許容塑性率については直接の表示・出力はございません。別途手計算により算出していただく必要がございます。

参考までに曲率の照査式について説明します。
 φa = μa x φy0
 μa= 1 + (φu - φy0)/(α x φy0) ---①
 μa:許容塑性率(曲率による)
 φa:許容曲率
 φy0:降伏曲率
 φu:終局曲率
 α:安全係数(道路橋示方書V耐震設計編p.150の表10.2.1に準拠)

この算出式は、平成14年道路橋示方書V耐震設計編p.117 1行目の「許容曲率は許容塑性率の算定法に準じて設定する」 に準拠した方法です。また、道路橋の耐震設計に関する資料 平成10年1月(PCラーメン橋・RCアーチ橋・PC斜張橋等の 耐震設計計算例) p.3-68にも同じ内容が示されています。

一方、塑性率µは、

μ=φ∕φy0

で算出できます(φ は応答曲率)。この式は、式①中の φ uを φ に、 α =1と置き換えると導出できます。 「 φ / φ y0」は、部材の編集画面「荷重ケース」タブでチェックを入れれば計算後の照査一覧に表示されますので、お試し ください。

ヘルプの「目的別ガイド|曲率による照査を行うには」「計算理論|断面計算関連(一般)|許容曲率の算出式」もご一読く ださい。

Q1-39 モデル図や断面力図をCADソフト等に読み込みたい。

A1-39

メイン画面や「部材の結果」画面にある下図のボタンを押すとDXF/DWG形式のファイルをエクスポートできます。 ソリッド表示している場合はボタンが押せなくなります。フレーム表示の状態でエクスポートしてください。 「部材の結果」画面では、2次元表示のときだけエクスポート可能です。3次元表示のときはボタンが押せなくなります。





Q1-40

A1-40

モード図のレポート出力を行うには以下の手順となります。

1) 計算を行うを行う。

2) ファイルメニューの「メインメニュー | ファイル | レポート出力」を実行する。

3) レポート設定画面で、「フレーム計算」タブの中にある「モード図」にチェックを入れ、「適用」 ボタンを選択する。

8 H III DI ATT
- 校事項 入力データ フレーム計算 新振力 探査一覧 新振計算標準出力
71 GR Fol Fyl and Md Mail Sec
- 100 - 1000000

※カメラ位置の設定は「リセット」と「現在選択の表示」の2種類があります。

メイン画面で図を回転・拡大などの調整をしていたら、「現在選択の表示」を指定してください。 ※モデルによってはデフォルトの振動幅が小さい場合があり、モード図がみにくいことがあります。 この場合は、メイン画面で調整してから、「現在選択の表示」を指定してください。

- 4) レポート設定画面の左側ツリーで、モード図にチェックを入れる





上記の他に、メイン画面に表示される絵を手動でレポートへ追加することもできます。 これは、メイン画面にあるレポートへ追加ボタンを押します。 するとレポート設定画面を開いたときに、クリックした回数分のモデル図が左側ツリーに追加されています。 詳しくは、ヘルプの「操作方法 | モデル作成 | モデル(1)~基本構成~」の「◆3Dモデル図の保存」をご一読ください。





Q1-41 固有値解析だけ行いたい。

A1-41

本来、固有値解析と本体解析は全く別の解析なので、固有値解析だけを行うことができればよいのですが、UC-win/ FRAME(3D)では固有値解析は運動方程式の減衰マトリクスを設定するための補助的な機能という位置付けなので、固有 値解析だけを独立させて行うことができません。

固有値解析だけを行いたい場合は、固有値解析専用モデルを用意してください。専用モデルは1ステップのみの地震波形 をランに設定して計算させます。このとき、橋軸方向のランと直角方向のランの2つがあれば十分だと思います。地震波形 は何千ステップものデータではなく、地震波形を作成するときに「矩形」をダブルクリックして1ステップだけのデータを 作成するとデータが軽くなります。



o Aker, main and whit share with		
*D G * ** # 23 5 5	Barren de sea l	
A	(FINE) (MARTINE)	
	Test and the second sec	
	0 14(40)	





Q1-42 【F3D&Section共通】 アウトラインデータベースにない寸法の材料を登録したい。

A1-42 アウトラインデータベースにない寸法は、通常のアウトライン作成手順で作成することとなります。 通常の手順で作成したアウトラインは、アウトラインデータベースに登録することはできません。その代替機能としてアウ トラインをエクスポートしてファイル管理することが可能です。メイン画面のアウトラインタブから作成したアウトラインを 選択して「エクスポート」ボタンを押すとファイルに保存することができます。保存したファイルは、アウトラインタブにある 「インポート」ボタンで、取り込むことができます。

通常のアウトライン作成手順については、ヘルプの「目的別ガイド|断面を作成するには」をご覧ください。ここには、アウトライン作成から断面作成までの手順を、実際の画面を交えて解説しております。

Q1-43 【F3D&Section共通】 円管などの中空断面を作成したい。

A1-43 中空断面を作成するにはアウトラインで「控除」というオプションを用います。以下に作成例を示します。

<円管のアウトラインを作成する手順> 円管を作るために、外形・内径2つの円形形状を作成し、外径円から内径円を削除して作成する方法が簡単です。 これらは、アウトラインエディタにて作成を行います。以下に手順を示します。

アウトラインエディタの「新規作成」ボタンを押す。
 新規名称を入力し、「OK」。
 たのリストから「円」を選択し、下の「追加+」ボタンを押す。
 半径(外径)を入力し、「次へ」。
 そのまま「次へ」
 「終了」。
 ア.再度、左のリストから円を選択し、下の「追加+」ボタンを押す。
 半径(内径)を入力し、「次へ」。
 そのまま「次へ」
 「動作」で「控除」を選択して「終了」。
 「OK」

以上で円管のアウトライン作成が可能です。このアウトラインに材料を割り当てるには、「断面エディタ」にて行います。

1.断面エディタの「新規作成」ボタンを押す。
 2.新規名称を入力し、「OK」。
 3.断面作成ウィザード画面がでてきますので、そこで「空白」をクリックして選択し、終了ボタンを押します。
 4.断面エディターがでてきます。
 5.左のリストから「アウトライン」を選択し、下の「追加+」ボタンを押す。
 6.先に作ったアウトラインを選択し、「次へ」。
 7.割り当てる材料を選択して「次へ」
 ※「データベースから選択」を選択して「次へ」と押すと、データベースから材料データを選択することが可能です。
 8.ファイバー要素として解析を行う場合は、「ヒステリシス」にチェックを入れ、「次へ」。
 ※ここでは弾性梁要素とすることにし、この「ヒステリシス」にチェックをしないものとします。
 9.「次へ」
 ※断面計算用パラメータは、断面の耐力を算出するために必要なデータですが、入力が無い場合もあります。また、鋼材のみからなる断面では、耐力の計算はできません。
 10.「次へ」

12. OKI

Q1-44 ばね特性「バイリニア」を設定するときに (K1、 δ 1)、(K2、 δ 2)の入力がありますが、どのように考えて設定すればよいですか?また、「許容変位」という入力項目がありますが、これはどのように使用されますか?

A1-44 ばね特性は、荷重と変位の関係となっています。

「荷重=勾配×変位」これより、「変位=荷重/勾配」となります。

バイリニアの折れ点の荷重が「F1」、第1勾配が「K1」、バイリニアの折れ点の変位が「 δ 1」とすると、「 δ 1=K1/F1」となり、「 δ 1」がバイリニアの折れ点の変位となります。

「K2」は、バイリニアの第2勾配です。「δ2」は、バイリニアの骨格を決定するためには不要なので、どのような値でも構いません。ただ、ばね特性の損傷基準の「終局」として使用されますので、ばね要素の照査を行う場合にはそれなりの値を入れてください。

ばね特性の損傷基準は下図に示すような順番で設定されます。つまり、

降伏:δ1

許容:許容変位の値

終局:δ2

破断:(内部固定の大きな値)

となっています。各値はプログラムが自動的にセットします(編集不可です)。 この順番が逆転しないように「δ2」や「許容変位」の数値を与えてください。



Q1-45 免震橋の設計で、固有値解析は免震支承の等価剛性で行い、動的解析時には免震支承を表すばね要素をバイリニア型として計算させたい。

A1-45 UC-win/FRAME(3D)では固有値解析モデルと本体解析モデルは同じ構造データを用いますので、固有値解析時に等価剛 性(線形ばね)、本体解析時にバイリニア、と切り替えることができません。

> 本来、固有値解析(材料線形)と本体解析(材料非線形)とは、全く異なる解析なので、別々に行うことが多いのですが、 UC-win/FRAME(3D)では、1つのモデルで、両方を連続してできるようにしています。しかし、今回のように、構造データを 異なるものにしたい場合は、別のモデルを用意することになります。

> 固有値解析専用モデルでは、支承を表すばね要素に割り当てるばね特性を線形タイプにして、等価剛性を入力してください。固有値解析の結果から得られる振動数fまたは、αとβを得てから、それを本体解析モデルに任意入力で与えることになります。本体解析モデルでは、支承をバイリニアに戻します。

固有値解析専用モデルの作成方法については、「Q1-40. 固有値解析だけ行いたい」の回答を参照ください。

Q1-46 免震支承の等価剛性をばね要素に与えて固有値解析を行い、本体解析をRayleigh減衰で行う場合の注意点は?

A1-46 ヘルプ「目的別ガイド | Rayleigh減衰のαとβ」に紹介した各種文献(日本道路協会2点、海洋架橋橋梁調査会1点)では、固有値解析モデルでは免震支承のモデル化を等価剛性としている例があります。

このとき、固有値解析専用モデルにおいて、等価減衰定数をばね要素に与えるかどうかについてははっきりしません。 一例として、上記ヘルプに示す文献(C):(財)海洋架橋・橋梁調査会、既設橋梁の耐震補強工法事例集、平成17年4月の p.ll-146をみると、固有値解析モデルでは、免震支承のモデル化を「等価剛性+減衰定数ゼロ」としているようです。

- Q1-47 剛性が大きい仮想部材などがあるモデルにRayleigh減衰を適用しています。注意すべき点がありますか?
- A1-47 仮想部材を大きな剛性の部材とした場合などのように1次剛性が大きい要素に対しては、通常のRayleigh減衰を用いる と、過大な減衰が作用してしまう、という問題が指摘されています。

これについては、下記資料のp.22に関連する記述がありますので、ご参考ください。 この文献では、本体解析時の減衰設定に、「要素別剛性比例型減衰」または「要素別Rayleigh減衰」を推奨しています。 本プログラムではどちらにも対応していますので、必要に応じてご利用ください。

独立行政法人 土木研究所 耐震研究グループ耐震チーム共同研究報告書 第351号 すべり系支承を用いた地震力遮断 機構を有する橋梁の免震設計法の開発に関する共同研究報告書「すべり系支承を用いた地震力遮断機構を有する橋梁の 免震設計法マニュアル(案)」

Q1-48 降伏剛性を与える方法

- A1-48
- 降伏剛性を与える方法としては、 ・降伏剛性と等価なIzzを別途算出して数値断面で作成する ・M-φ特性で「線形」あるいは「バイリニア」とし、M-φ要素とする の2つの方法があります。 前者の方法は、以下のようにしてもとめることができます。

弾性梁理論では、M=EIφという関係が成立します。この式より、降伏剛性と等価な断面二次モーメントIzzを求めると、
 Izz = My0/(E・φy0)
 My0:初降伏モーメント
 φy0:初降伏曲率
 E:ヤング係数(ここではコンクリートのヤング係数を想定します)
 となります。

1断面1数値断面という設定であれば、断面タブで数値断面の表形式入力がご利用いただけます。 後者の方法は、M-φ特性を作成するときに、断面から生成するオプションを利用します。 そして、M-φ特性を「線形」とすると、原点から初降伏点を結んだ直線となりますし、「バイリニア」とすると、第1勾配 がその直線、第2勾配は初降伏点と終局点を結んだ直線となります。固有値解析時には、第1剛性を用いますので、「線 形」としても「バイリニア」としても同じ降伏剛性を使用します。この場合、M-φ要素は非線形要素の部類なので、モデル 設定で材料非線形と設定してください(プログラムの仕様上非線形を指定する必要があるだけであり、固有値解析そのも のはM-φ特性の初期勾配を用いて線形計算を行います)。

- Q1-49 【F3D&Section共通】レポート出力において、不要な方向の検討を省いて出力したい。例えば面内方向のみの計算 (yp方向)で、zp方向の断面照査などを消すことができますか?
- A1-49 UC-win/FRAME(3D)、UC-win/Sectionは二軸曲げの計算に対応した製品のため、常にzp、yp方向の結果を出力しており ます。したがって、レポート出力でzpあるいはyp方向のみの結果を表示するという設定はありません。
- Q1-50 【F3D&Section共通】レポート出力の設定を記憶させたい。
- A1-50 レポート設定画面の左側ツリーのチェック状態は保存できませんが、右側のタブシート内の設定状態は保存することができます。レポート設定画面にある「適用」ボタンを押してください。すると「レポート選択の保存」ボタンが押せる状態に変わります。このボタンを押すと、右側のタブシート内の設定状態をファイルに保存できます。
- Q1-51 【F3D&Section共通】M-N相互作用図に「該当材料なし」という材料がでてくることがあります。これは何でしょうか?
- A1-51 Muを求めるときには、圧縮側と引張側に終局ひずみが必要です。 鉄筋コンクリート断面では、圧縮側にコンクリートの終局ひずみがありますが、引張側の鉄筋にはそれがありません。 この状態だとMuを計算できないので、便宜的に引張側に大きな引張ひずみを置いて計算しています。 このダミーのひずみが「該当材料なし」です。 断面内に配置された材料のひずみではないため、このような表現をしております。
- Q1-52 【F3D&Section共通】計算結果(応力度)の小数点以下の桁数を変更する方法は?
- A1-52 断面照査結果で表示する小数点の桁数を変更するには、「メインメニュー |オプション | 入出力書式の設定」 画面の項目で 「材料定義」を選択して、コンクリート応力度の有効桁数を3桁としてください。 ヘルプの「操作方法 | 設定 | 入出力書式の設定」 もご覧ください。
- Q1-53 【F3D&Section共通】 換算断面としての断面二次モーメントを求める方法は?
- A1-53 下記画面で、鉄筋やPC鋼材にチェックを入れれば換算断面、チェックをいれなければコンクリート断面 (全断面) になり ます。レポート出力は、このチェック状態に応じて算出された値を表示しますので、分けて出力したい場合は、断面を2つ 作成してください。

ヘルプの「操作方法 | モデル作成 | 断面(7) ~ 断面諸量と断面計算オプション~」 にチェックのオン・オフに関する詳しい説明がありますのでご覧ください。

2% Q+++++ 3333+/+*+**	1.08+0	Z D-			
		V K d o V K			
	- 1000	NEAL - Journey Insult Jacob Associations Associations Los Insult Los Insult Los Insult Los Insult Los Insult Insult	481948 100 481948 100 Ranka (1) 10.00 - 400 - 1 20.0000 (1) 20.0000 (1) 40000 -1.0000 -1.0000	a 4400 1400	

Q1-54 鉄筋の許容応力度を水中とする方法

- A1-54 「部材の編集画面 | 荷重ケースタブ」で設定ください。
- Q1-55 【F3D&Section共通】メイン画面の断面力タブや、部材の編集画面の荷重ケースタブで、許容せん断応力度にチェックを 入れて照査させようとしたが、せん断応力度の照査結果が表示されない。
- A1-55 せん断計算用準拠基準をご確認ください。「道示V」が指定されている場合、せん断耐力の照査が可能ですが、せん断応力の照査は実行されません。準拠基準に応じて照査項目が異なるので、下記ヘルプの表をご覧ください。 UC-win/FRAME(3D)ヘルプ:「操作方法 | 断面計算 | 断面計算結果(3)~照査一覧(せん断応力度)~」「はじめに | プログラムの概要 | UC-win/Sectionとは | ◆準拠基準の指定に応じてせん断関連の計算」

UC-win/Sectionヘルプ:「操作方法 | 結果 | 断面計算結果(3)~照査一覧(せん断応力度)~」「はじめに | プログラムの概要 | UC-win/Sectionとは | ◆準拠基準の指定に応じてせん断関連の計算」

- Q1-56 ばね特性のレポート出力でばね特性の図が空白となる。
- A1-56 ばね特性の編集画面で描画範囲が「0」となっているためです。ここに有意な値を入力して「適用」ボタンを押すと、編集画 面でばね特性の図が表示され、レポート出力でも表示されます。

サンプルデータ (BlueBookSteelBridge_Typell_Mtheta.f3d) 等では固定を表すばね特性で、描画範囲を0としています。 大きなばね特性の値は「固定」を近似するための数値なので、意味のあるばね定数ではありません。通常の線形ばねと区 別するために描画範囲をゼロにしています。描画範囲をゼロにしても入力された数値1e10は計算に使用されます。 レポート出力で空欄になることが気になるようでしたら、描画範囲に適切な値を入力して出力を行ってください。

- Q1-57
 【F3D&Section共通】ヘルプ「計算理論|断面計算関連(一般)|許容曲率の算出式」で、鋼製橋脚の場合はa=1.0としているが、道路橋示方書V耐震設計編のどこに記載されているか?
- A1-57 ヘルプの許容曲率の算出式を変形すると、 $\varphi a = \varphi y 0 + (\varphi u \varphi y 0) / \alpha となります。$

鋼製橋脚の場合に $\alpha = 1.0$ とすれば、右辺の $\varphi y0$ は消去されて、終局曲率 φu だけが残ります。そして、実は φu は許容ひず み ϵa で決定された φa なので、最終的に右辺は φa となります。

- Q1-58 【F3D&Section共通】補強後の断面に対して、補強前と別の応力ひずみ曲線を設定することはできるか?
- A1-58 1つの断面に対して定義できる応力ひずみ曲線(「応力度・耐力等の照査用パラメータの設定」ページでの)は、断面を構成する要素(=1つの図形、断面要素と呼んでいます)で1種類です。 断面要素が複数あれば、たとえば、コンクリート部分と鋼部分の2種類があれば、それぞれに1個の応力ひずみ曲線を持たせます。このデータには、補強前と補強後という区別はありません。1つの解析で使用できる断面は1種類のみです。したがって、部材に割り当てる断面を補強前用と補強後用の2つを準備しておき、部材に割り当てる断面を解析目的に応じて入れ替えることになろうかと思います。あるいは、断面だけを入れ替えたモデルを2つ作成することになろうかと思います。
- Q1-59 【F3D&Section共通】限界状態設計法による照査において、終局モーメントMu算出時、部材の安全係数(構造物係数、材料係数)は考慮されているか?
- A1-59 Mudを求めるときは部材係数、材料係数を考慮しています。 詳しくはヘルプの「計算理論|断面計算関連(限界状態設計)|終局限界状態の照査〜曲げ・軸力〜」をご覧ください。
- Q1-60 残留変位を求めるときの応答塑性率µrはどこに出力されているか?
- A1-60 応答塑性率µrは、道路橋示方書V耐震設計編p.117の解説文を参照して、上部構造慣性力作用位置の節点番号をNとしま すと、

(Nの最大応答変位) / (橋脚基部が降伏したときのNの変位)

で算出しています。 この式の分子と分母をそれぞれ出力していますが、µrそのものは出力していません。

「照査一覧|残留変位の照査」に表示される記号との対応は、

δy:橋脚基部が降伏したときのNの変位 δr:Nの最大応答変位

となります。

Q1-61 1つのモデルで橋軸方向と直角方向を同時に解析する場合、横拘束材料は橋軸方向、直角方向どちらを指定したらよい か?

A1-61 UC-win/FRAME(3D)は、二軸曲げを前提にしているため、荷重の載荷方向に応じた横拘束材料の指定ができません。 このため、橋軸方向用のモデルと直角方向用のモデルを別々に用意すればそれぞれの方向の横拘束材料を設定できますが、1つのモデルで橋軸方向と直角方向に加振する場合は、設計上厳しいほうの横拘束材料を指定することになります。

このような考え方は、(社)日本道路協会、道路橋の耐震設計に関する資料~PCラーメン橋・RCアーチ橋・PC斜張橋等の耐震設計計算例~、平成10年1月の3次元モデルについてもみることができます。この計算例では、道路橋示方書V耐震設計編に従って算出される塑性ヒンジ長Lpが橋軸方向と橋軸直角方向とで異なる場合に、別々のモデルとせず、短いほうでモデル化されています(たとえば、コンクリートアーチ橋、PC斜張橋)。

非線形要素の要素長の設定は非常に重要なことなので、ぜひ、ヘルプの「目的別ガイド|M-φ要素を使用するには」をご ー読ください。

Q1-62 【F3D&Section共通】炭素繊維シートを断面に貼り付けた場合の $M-\phi$ 特性の算出方法は?

A1-62 炭素繊維シートを断面に貼り付けた場合のM- φ 特性の算出方法については、ヘルプの「計算理論|断面計算関連(一般) |炭素繊維シートの考え方」に図入りで解説しておりますのでご覧ください。

> ここに解説しているように、土木研究所の「コンクリート部材の補修・補強に関する共同研究報告書(III)、H11.2」に準拠 したコンクリート床版やコンクリート桁などの補修・補強の場合に準拠して、破壊判定と終局曲げモーメントMuを計算し ます。

1)破壊の定義は、コンクリート圧壊圧縮コンクリートが終局ひずみεcuに達したとき (このとき、炭素繊維シートは破断・剥離していない)

2) 炭素繊維シートの破断炭素繊維シートが終局ひずみ ɛ frpuに達したとき

(このとき、コンクリート圧壊、炭素繊維シートの剥離は発生していない)

- 3) 炭素繊維シートの剥離炭素繊維シートが剥離ひずみ ε delaminateに達したとき
- (このとき、コンクリート圧壊、炭素繊維シートの破断は発生していない)

の3種類を考慮しています。

また、Mu算出時に用いる炭素繊維シートの応力ひずみ曲線は、終局ひずみを ϵ frpu:終局ひずみ(=0.8 σ frpu/Efrp)ただし、

σfrpu:保証引張強度(材料で設定された値) Efrp:ヤング係数(材料で設定された値)

としています。

この他に、剥離ひずみも考慮しています。算定式については、上記ヘルプをご覧ください。

Q1-63 Calculation Toolで実行すると、結果付きファイルが保存されない場合がある。

A1-63 UC-win/FRAME(3D) Calclation Toolではモデルが不安定な状態や計算が出来ない状態では、添付図のようにメッセー ジを表示し、結果付きファイル (*.ms) を保存しないようにしております。 結果付きファイルが保存されないデータファイルを選択し、メッセージが表示されていないかをご確認ください。 不安定構造などのエラー等が発生している場合は、UC-win/FRAME(3D)で個別に読み込み、モデルを修正してください。 UC-win/FRAME(3D)で個別に読み込んで計算できないモデルは、UC-win/FRAME(3D)CalclationToolでも、計算し結果 付きでデータを保存することが出来ません。

> また、該当のデータが「読み取り専用」となっていないかもご確認ください。 .f3dデータの「右クリック | プロパティ」で読み取り専用にチェックが入っていると結果付きでデータを保存することが出来 ません。

> なお、結果付きで保存されているデータをUC-win/FRAME(3D)Calclation Toolで計算させると、計算結果が上書きされます。

🖉 UC-win/FRAME(3D) Calculation Tool 🛛 – 🗖 🌅	ł
ファイル(E) 編集(E) ラン(R) ツール(T) ヘルプ(H)	
📉 🚵 🖶 🕨 🔳 👐	
モデル	
🗄 🗌 🧰 LoadCaseModel	
🖶 🗌 🔂 SequenceModel	
+ 🕼 🕞 🖸 🗆 🗙 🗞	
プログレス	
[model] [エラー] Frame3d エラー: 支点が構造不安定です: "支点ケース 1" 不安定構造物 節点': "45"	^
[model] [エラー] Frame3d エラー: 支点が構造不安定です: "支点ケース 1"	
11女正備這初 即点: 40	×
לאב <u>לעאב</u>	

Q1-64 【F3D&Section共通】許容応力度の割増係数はどこで入力したらよいか?

A1-64 「荷重ケースの編集画面 | 基本荷重ケースタブ」、もしくは「荷重ケースの編集画面 | 組合せ荷重ケースタブ」で入力することができます。組合せ荷重ケースで許容割増を入力した場合は、各基本荷重ケースで設定した許容応力度の割増し係数は使用されません。

Q1-65 【F3D&Section共通】 鋼断面の断面計算は可能か?

A1-65 鋼断面に関しては、曲げ応力度計算のみができます。 ただし、許容値は1種類しか設定できないため(鋼材料で入力します)、道路橋示方書II鋼橋編に示される局部座屈や板 厚による許容値は自動で計算されません。 道路橋示方書II鋼橋編への対応は、現時点では対応予定がありませんが、将来的には対応したいと考えています。 現時点で、

・せん断応力
 ・せん断耐力

の計算はサポートしていませんので、せん断に関する断面照査はできません。 このため、せん断計算用準拠基準を「なし」としてください。

- Q1-66 レポート出力のベクトルの表示が、「全体座標系X」と表記される場合と、「全体座標系(1.00, 0.00, 0.00)」と表記される場合がある。同じ意味のようにみえるが、どのような違いがあるか?
- A1-66 節点荷重及び部材荷重の編集画面でベクトルをどのように設定したかによって、レポート出力で表示される表示方法がかわります。 例えば、添付図のように、部材荷重の編集画面でX、Y、Zボタンを押したときは「全体座標系〇〇」となり、ベクトルの入力 ボタンを押した時は「全体座標系(〇〇、〇〇、〇〇)」となり、それがレポート出力でも反映されています。

たとえば、ボタンXを指定した場合とベクトル入力で(1,0,0)と入力した場合は、定義される荷重の方向は同じなので、計算上の取り扱いは同じです。違いは、荷重の方向を定義する種類が異なるのみ、となります。

Q1-67 【F3D&Section共通】SRC(鉄骨鉄筋コンクリート)断面のせん断応力度、せん断耐力の計算方法は?

A1-67 せん断応力度、せん断耐力の計算方法は、UC-win/FRAME(3D) ヘルプの

「計算理論|断面計算関連(一般)|平均せん断応力度(道示III、道示IV、土工指針)」 「計算理論|断面計算関連(一般)|せん断耐力(道示IV、V)」

ですが、これらは鉄筋コンクリート断面を想定した算出方法です。 SRC断面(鉄骨鉄筋コンクリート)の場合も上式を用いています。 上式中には形鋼に関する項目がないので、せん断補強筋の入力項目で反映(代用)させてください。

つまり、「断面 | 断面諸量と断面計算オプション | せん断 | オプション | 斜引張鉄筋」の断面積Awや間隔a、鉄筋材料の選択、を流用することになります。鉄筋材料については、形鋼に合う許容応力度や降伏点がなければ、新規に鉄筋材料を追加して用意することになります。

Q1-68 【F3D&Section共通】曲げ応力度の照査で、最外縁にある材料の許容応力度になっていないことがある。

A1-68 本プログラムでは、コンクリート材料、鉄筋材料の許容値に対する曲げ応力度の比率を計算し、その比率が厳しいものを 抽出して表示しています。このため、常に最外縁にある材料が抽出されるとは限りません。内側の材料が厳しい結果にな ることもあります。

Q1-69 PC部材の計算結果はプレストレスを考慮したものか?

A1-69 断面にPC鋼材を配置すれば、自動的にプレストレス荷重(1次)が生成され、モデルに載荷されます。フレーム計算結果では、「1次+2次」の断面力結果が得られます(部材の結果画面で確認できます)。

そして、断面計算に必要な断面力は、1次力を差し引いて、2次力だけを考慮します。 1次力は断面内に既に配置されているPC鋼材の有効プレストレスで考慮しているためです。 2次力だけの結果は、メイン画面の「断面力」タブに表示しています。

このように、

フレーム計算結果(部材の結果画面)では、「1次カ+2次力」を表示 断面計算(断面力タブより右側の画面)では、「2次力」を表示

としています。

断面力タブは、断面計算のための入力データという位置づけになります。 ヘルプの 「目的別ガイド|プレストレス荷重を考慮するには」もご覧ください。

Q1-70 分布ばねの反力は?

- A1-70 分布ばね反力の結果表示を用意しておりません。 下記手順により手動で整理することになります。
 - ◆分布ばね反力形状

モデルの変位形状がそのまま分布ばね反力形状となります (変位形状と分布ばね反力は相似な関係です)。

◆分布ばね反力 節点の変位と分布ばね定数を乗じたものが分布ばね反力となります。

Q1-71 ばね要素で「固定」とした場合の反力

A1-71 ばね要素に割り当てているばね特性で「固定」としている場合は、反力は表示されません。反力を表示するには、ばね特性のタイプを「線形」として、固定とみなせるばねの値 (1E+10など)を入力して計算させてください。

ただし、モデルによっては、10乗のオーダーが桁落ちなどの数値計算誤差を誘発することがあるので、一桁ずつオーダー を落としてみるなどして計算結果が変化するかどうかを検討されることをお勧めいたします。

Q1-72 剛体要素に断面力が生じない

A1-72 本プログラムでは剛体要素の断面力を表示しません。これは、剛域内では部材に曲げ変形や軸方向の伸縮が生じないために、断面力が算出できないためです。 断面力を得るには、「剛体要素」ではなく、「数値断面」を使用して"ほぼ剛とみなせる部材(=大きな断面定数)"に置き換えて解析されることをお勧めいたします。大きな断面定数を与える場合は、数値計算上の桁落ちなどを防ぐために、通常部材(モデル内の平均的な部材剛性)の100倍程度を目安にしてください。

Q1-73 柱などの帯鉄筋の入力場所は?

A1-73 帯鉄筋の役割としては、
 (1)横拘束効果としてコンクリートの応力ひずみ曲線に反映させる
 (2)せん断補強鉄筋としてせん断耐力の計算に反映させるの2つがあります。

(1)は、「横拘束材料」を作成し、それを「断面|断面要素ウィザード|応力度・耐力等の照査用パラメータの設定」で指定 します。ファイバー要素の場合は、コンクリートヒステリシスで「横拘束材料」を指定します。横拘束材料の入力で、帯鉄筋 の間隔や径を指定します。

(2)は、「断面 | 断面諸量と断面計算オプション | せん断 | オプション | 斜引張鉄筋」で与えます。

(1)と(2)は独立していますので、それぞれ別々に入力してください。

Q1-74 ケース載荷の場合、変位図、断面力図をレポート出力する方法

A1-74

サンプルデータのL04__BoxCulvert{Static}.f3dを利用してご説明いたします。 デフォルトではC:\Program Files\Forum 8\UCwinFRAME(3D)\Samples\LoadCaseModelにございます。 変位図や断面力図をレポートに出力するには以下の3つの方法がございます。

■レポート設定画面の標準出力を使用する(ケース載荷1参照)

モデルを計算後、レポート設定画面の「フレーム計算タブ | 標準出力タブ」の荷重ケースの結果で節点の結果の「変位図」 と、部材の結果の「断面力図」にチェックをいれ、N、Syp、Mzpボタンなどを押してどの結果を表示するか選び、グラフの フォントサイズ等を調整します。

適用ボタンを押し、左側ツリーの「結果|フレーム計算結果|節点の結果・部材の結果」にチェックを入れてプレビューボタンを選択してください。

レポート設定画面の標準出力を使用する(ケース載荷1参照)

モデルを計算後、レポート設定画面の「フレーム計算タブ | 標準出力タブ」の荷重ケースの結果で節点の結果の「変位図」 と、部材の結果の「断面力図」にチェックをいれ、N、Syp、Mzpボタンなどを押してどの結果を表示するか選び、グラフの フォントサイズ等を調整します。

適用ボタンを押し、左側ツリーの「結果|フレーム計算結果|節点の結果・部材の結果」にチェックを入れてプレビューボタンを選択してください。

変位図

•	レポート設定
3 3 8 0 × ×	2 8 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10
#-F	- 秋寨道 入力データ フレーム計算 新振力 福吉一覧 新振計算標実化力
	● 第8年7日、新聞新行 開設の支援者 取りたいます。 第3月1日、日本 ●

	1966年1月1日1日1日1日1日1日1日1日1日1日1日1日1日1日1日1日1日1日1	
	5.8.70	
1 68 ×5 AG-1 ()		
+1-1 684034349787-01		
1.1001		
	1.00.00-0	
-000110600000		
a 14908		
1		
2 ANNAUCY		
. 1.000		
2 2 C 2 4 4 4 1 C		
+104480(2488		
1.000		
10 11 10		
1 1000 No.		
1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1		
 U MERITET - COMB 		
1. 1.1.1		
- 11400 A		
1.0		
2. SAME 1	(49) CM CM CM	
1.041	1 41 41 41 41 41 41	
2 (24) - 140	GP class class class 1 +1 +2 +4 2 +2 +4 +4	
Lawi Lawi Lawi Lawi	0.0 cfm cfm cfm 0 0.0 0.0 0.0 0.0 1 0.0 0.0 0.0 0.0 2 0.0 0.0 0.0 0.0 1 0.0 0.0 0.0 0.0	
- Las - Las - Las - Las - Las - Las - Las	00 01m 01m 01m 1 4.1 6.1 4.4 2 4.5 6.4 4.6 4 6.1 6.7 6.7 5 6.7 6.7 6.7 6 6.7 6.7 6.7	
- Car Lan - Lan - Lan - Lan - Lan - Lan	100 cm cm 1 11 01 11 2 11 01 01 1 01 01 01 1 11 01 01 1 11 03 11	
- Car - Car	$\begin{array}{c c c c c c c c c c c c c c c c c c c $	
- Las - Las - Sanda - Sanda - Las -	$\begin{array}{ c c c c c c c c c c c c c c c c c c c$	
- Ling - Ling - Ling - Annold - Annold - Annold - Ling - L	10 52 52 52 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	
Case	$\begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	
Case	$\begin{array}{c c c c c c c c c c c c c c c c c c c $	
- Car -	Image Jac Jac Jac 1 <td< td=""><td></td></td<>	
- Car - Car	Image Image <th< td=""><td></td></th<>	
- 242 - 242	$\begin{array}{c c c c c c c c c c c c c c c c c c c $	

2 + Last crop +1.65+ (-1)		
	18 ⁽¹⁾ 18	
E		
1 1000	10.10 BB	
A REPORT OF A REPO	1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	
1.100	1 110 421 201 401	
1.000	1 120 -21 21 -21	
and the second se	1 100 -01 21 92	
1.4.1819 too		
LEADER IN AND A REAL PROPERTY OF THE	1 141 421 241 423	
1.42.400 too 1.42.510-0.31 too 1.42.510-0.31 too 1.42.510 1.42.510	1. 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	
L ALEXAN L ALEXAN AN L ALEXAN AN L ALEXAN L ALEXAN	4.20 6.40 6.20 7.20 7.20 7.20 7.40 7.40 7.40 7.40 7.40 7.40 7.40 7.4	
Landing Landing Landing Landing Landing Landing Landing Landing Landing	4 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	
Land Jones	1 1.00 0.04 8.4 0.04 1 4.00 -0.04 8.4 0.04 4 4.00 -0.04 8.4 0.04 4 4.00 -0.04 8.4 0.04 2 3.49 -0.04 8.4 0.4 2 3.49 -0.04 0.1 7.2	

(ケース載荷1)

■メイン画面からのレポート出力(ケース載荷2参照)

1. 変位図について

モデルを計算後、荷重及びシーケンス荷重ボタンを選択し、変位ボタンを押してください。各スケールの調整ボタンを利用 して大きさを調整してください。

レポートに出力するには、メイン画面の右側にある画面を保存ボタンをおして、レポート設定画面の左側ツリーにモデル図 という項目が表示され、そこにモデル図が出力されます。チェックを入れプレビューボタンを押すと、メイン画面で保存し たモデル図を表示することが出来ます。※変位の数値は出力されません。

2. 断面力図について

モデルを計算後、荷重及びシーケンス荷重ボタン を選択し、カボタン を押してください。

ここでは曲げモーメント図の出力例をあげます。曲げモーメントを表示させるにはzpボタンを選択してください。

そして、各スケールの調整ボタンを利用して大きさを調整してください。※断面力の値は表示されません。

変位図と同様にメイン画面の右側にある画面を保存ボタンをおして、レポート設定画面の左側ツリーにモデル図という項 目が表示され、そこにモデル図が出力されます。チェックを入れプレビューボタンを押すと、メイン画面で保存したモデル 図を表示することが出来ます。

※断面力の数値は出力されません。

変位図



	i â	レポート設定	×
UF + 1 → 1 = 5/37 - 3 → 2 = 5/37 - 3 → 2 = 5/37 - 3 → 2 = 5/36 → 2 = 5/363 → 2 = 5/363 → 4 = 5/363 →		過 8 118 田 菜 油用	
• Y = 574 • Y = 574 • Y = 5740 • Y = 57400 • Y = 574000 • Y = 5740000 • Y = 574000000000000000000000000000000000000	レポード	一般事項 入力データ フレーム計算 断面力 開造一覧 断面計算標準出力	
① オレビュー(P) 23 キャンセル 第23 ヘルプ(U)	✓ ✓ ₹7/₽ → □ ₹7/₽ → ✓ ₹7/8 ✓ ₹7/8 ↓ ✓ ₹7/82		
		「スプレビューの」 然 キャンセル	開いる へルプ(U)

断面力図



HUNH	11 974#1	
	U HANRE	
	4	

(ケース載荷2)

■部材の結果画面からのレポート出力(ケース載荷3参照)

1. 変位図について

ーつの部材を選択して「右クリック|全ての「部材」を選択」し、再び「右クリック|部材の結果」で部材の結果画面を表示 します。 左側ツリーでどの荷重ケースの変位図を表示するかを選択します。 そして変位図ボタンを押し、 変位図の大きさを 調整してください。

画面右側にあるレポートに追加ボタンを押し、レポート設定画面の部材の結果で「変位」にチェックを入れてプレビューボ タンを押してください。

※変位図は3次元の表示となりますので、数値は表示されません。

2. 断面力図について

変位図の場合と同様に、一つの部材を選択して「右クリック|全ての「部材」を選択」し、再び「右クリック|部材の結果」 で部材の結果画面を表示します。

左側ツリーでどの荷重ケースの変位図を表示するかを選択します。

そしてカボタンを押し、zpボタンを押して、図を表示させ、断面力の数値の大きさや断面力図の大きさを調整してください。

画面右側にあるレポートに追加ボタンを押し、レポート設定画面の部材の結果で「断面力」にチェックを入れてプレビュー ボタンを押してください。

※部材の結果で表示された断面力には数値が表示されます。





(ケース載荷3)



96





27-742# MELAL#												
• = < •	. 453	455	(7)				50	£16]	1. 124)			<u>858]</u>
X9y7'500 M						-	1	3				
 30.4.22 40.Tspe2.No1 40.Tspe2.No2 40.Tspe2.No2 40.Tspe2.No3 	**	88										
			1		100141-	-	1 000 LT	C 199821-		1144		
			1944		11	he ll	1	11	he li	and the	1425	
				22	11	10 H	. out of	111.00	100 11	0.0	2	
				C+ 5+								
				Cara								
	58	29+7* No.	X6n)	MAND	5.030	5-03.90	Tassal	Ma(kNm)	Musikia	0.00		
	- S府 + A1+1	23977* No.	(a)X 810.0	NGN0 -25420	5 ₀ 0.40	5g0.10	15.10m) 60	M _e (kNm)	Markitin)			
	名作。 A1-1 A1-1	2997* No. 666 668	3Cm3 8.818 2.518	-23428 -23428	5 ₁₀ 5.40 555.5 555.3	5mj0.10 0.0 0.0	15.5(m) 0.0 0.0	Mg(l.Nm) 0.0 0.0	M ₁₀ (ches) 83 14175			
	S市・ A1=1 A1=1 A1=2	29y7*Na. 666 668 568	36a) 8.818 2.518 6.819	NGN0 -23030 -22610 -61029	5 ₀₀ 0.80 555.5 555.3 555.3 555.3	5mj0.50 0.0 0.0 0.0	73.5im) 60 60 60 60	Mg(0.Nm) 0.0 0.0 0.0	Mag6366) 88 14175 14175	1.080		
	<u>名称 マ</u> A1-1 A1-1 A1-2 A1-2	2.9-97* No. 500 500 500 500	36mJ 8.888 2.558 6.899 2.558	NGN0 -22030 -22030 -42032 -61023 -61023	5553 5553 5553 5553 5553 5553	5m0.50 8.8 8.8 8.6 8.8 8.8	13-Ned 64 64 63 63 63 63	Mg(J.Nm) 0.0 0.0 0.0 0.0	Mag630a) 88 14175 14175 14175 21211			
	S府 ・ A1-1 A1-1 A1-2 A1-2 S	23997*Na. 500 500 500 500 500	36a3 8388 2558 8309 2558 8309	NO.N0 -23618 -22618 -61923 -61923 88	5.00.40 555.5 555.3	5.000000000000000000000000000000000000	T3-Ne) 60 60 60 60 60 60 60	Mag(J.Nm) 03 03 03 03 03 03	M ₁₀ 5366) 88 14175 14175 31211 88			
	25府 ・ A1-1 A1-2 A1-2 8 5	23997* No. 600 500 500 500 500 500 500	36m3 8388 2558 8399 2558 8399 2558 8399 2558 8399 2558 8399 2558 8399 2558 8399 8399 8399 8398 8398 8398 8398 8	100.00 -23433 -27433 -47423 -47423 88 88 88	555 5 555 5 555 3 555 5 555 5 5555 5 555 5 5555 5 555 5 555 5 555 5 555 5 555 5 555 5 555 5 555 5 555 5 5555	5mj3.50 88 88 88 88 88 88 88 88 88	T33500) E0 E0 E0 E0 E0 E0 E0 E0	Mag(J.Nm) 05 05 05 05 05 05 05	M ₁₀ 520m) 8.0 14175 14175 31231 8.0 8.0 8.0 8.0 8.0 8.0 8.0 8.0 8.0 8.0			
	25年 - A1-1 A1-2 A1-2 S S S S	2.992* No. 500 500 500 500 500 500 500 500 500	36a3 8368 2558 8300 2558 8300 1258 8300 1258 8300	100300 -23433 -24432 -24432 -44323 -4432 -44323 -44323 -4432 -44323 -44323 -44323 -44323 -44323 -44323 -44323 -4432 -4432 -4432 -4432 -4432 -4432 -4432 -4432 -4432 -4432 -4432 -	5 ₀₀ 0.80 5553 5553 6603 600 60 60 60 60 60	5m320 82 88 88 88 88 88 88	73/96) 60 60 60 60 60 60 60	Ma(0.Nm) 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0	MagGAba) 83 14175 14175 31231 84 84 84 84			
	名称 = A1-1 A1-2 A1-2 8 5 8 8 8	23y7" No. 566 568 568 568 568 568 568 568 568 568	2558 0.000 1.200 0.000 1.200 0.000 1.200 0.000 1.200	-23433 -23433 -23433 -43923 -4393 -43923 -43	3m0.400 5553 5553 6603 600 60 60 60 60 60 60 60	5	73.5ml 60 60 60 60 60 60 60 60 60 60 60	Ma(0.Nm) 63 63 63 63 63 65 65 60 60 60 60 60 60 60	MgdXhal 23 14175 14175 21231 84 84 84 84 84 84 84 84 84			
	 (5)許 ・ A1-1 A1-2 A1-2 A1-2 S S<td>23937 Na. 666 500 500 500 500 500 500 500 500 500</td><td>36mJ 8.888 2.558 8.809 2.558 0.900 1.308 8.000 1.388 8.000</td><td>-22633 -22633 -22633 -46123 -46123 -46123 -47123 88 88 88 88 88 88 88 88 88 88 88 88 88</td><td>3-00-00 5553 5553 5553 5553 5553 5553 55</td><td>5m330 88 88 88 88 88 88 88 88 88 88 88 88 88</td><td>73-Ned 00 00 00 00 00 00 00 00 00 00 00 00 00</td><td>Mg(J.Ne) 05 05 05 05 05 05 06 06 05 05 05</td><td>Mag&X863 04 14175 14175 14175 11051 80 80 80 80 80 80 80 80 80 80 80 80 80</td><td></td><td></td><td></td>	23937 Na. 666 500 500 500 500 500 500 500 500 500	36mJ 8.888 2.558 8.809 2.558 0.900 1.308 8.000 1.388 8.000	-22633 -22633 -22633 -46123 -46123 -46123 -47123 88 88 88 88 88 88 88 88 88 88 88 88 88	3-00-00 5553 5553 5553 5553 5553 5553 55	5m330 88 88 88 88 88 88 88 88 88 88 88 88 88	73-Ned 00 00 00 00 00 00 00 00 00 00 00 00 00	Mg(J.Ne) 05 05 05 05 05 05 06 06 05 05 05	Mag&X863 04 14175 14175 14175 11051 80 80 80 80 80 80 80 80 80 80 80 80 80			
	名称 = A1-1 A1-2 A1-2 S S 8 8 8 8 8 112 112	2392" Na. 600 500 500 500 500 500 500 500 500 500	36x3 8.888 2.558 8.809 2.558 0.900 1.256 6.900 1.200 6.900 8.829	-20433 -20433 -20433 -40123 -40123 -40123 -40123 -40123 -40123 -40123 -401433 -404433	3m0x40 5555 5653 5653 6663 6663 60 60 60 60 60 60 -1502 -1502	5m0.N0 82 88 88 88 88 88 88 88 88 88 88 88 88	73.566) 69 68 68 68 68 68 68 60 60 60 60 60	Mag(2.Nm) 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.	Mag(XNM) 85 14175 14175 14175 13125 13125 88 88 88 88 88 88 -30685 -40085			

(シーケンス載荷1)

なお、シーケンス載荷の場合にはステップ結果のほかに抽出結果というものがございます。 これについてご説明いたします。(シーケンス載荷2参照)

荷重ケースの編集画面のランタブには抽出キーを設定する箇所がございます。例えば、部材タブのMzpでMaxのキーを設 定します。モデルを計算後に、すべての部材を選択して部材の結果画面で抽出結果タブを見ると、左側ツリーに抽出キー で設定した項目が表示されます。

Mzpにチェックを入れて断面力図を表示させると、Mzpが最大の時の断面力図を表示するということが可能になりますので、このような使用方法もご利用ください。



Q1-75



(シーケンス載荷2)

シーケンス載荷の場合の変位図、断面力図をレポート出力する方法

A1-75 シーケンス載荷の場合は、レポート設定画面の「フレーム計算タブ | 標準出力タブ」の節点の結果の変位図、部材の結果の 断面力図の出力はございません。シーケンス載荷の場合はメイン画面及び部材の結果画面から出力することになります。 (シーケンス載荷1参照)メイン画面及び、部材の結果画面でケース載荷の際と同様の手順で出力してください。 ただし、シーケンス載荷の場合はどのステップの結果を表示するかを指定する必要がありますのでステップの項目に表示 させたいステップ数を入力してください。

Q1-76 組合せ荷重の結果は、ケース荷重とシーケンス載荷とで同じになりますか?

A1-76 組合せ荷重ケースは、ケース載荷とシーケンス載荷とで処理が異なります。 ケース載荷では、組合せ荷重ケースの中にある各基本荷重ケースの計算結果を最後に合計しています。このため、各基本 荷重ケースで異なる支点条件となっていても、問題ありません。それなりに考慮されます。フレーム計算はそれぞれの支点 条件で計算します。そして、最後の結果を合計しています。

> シーケンス載荷では、各基本荷重ケースを計算"前"に合成して1つの荷重ケースのような荷重状態を作成し、それをステッ プ載荷します。このとき、連続したステップ載荷では支点条件は1種類のみです。連続したステップ載荷というのが、プロ グラムやヘルプでは"ラン"と呼んでいます。ランに対しては1種類の支点ケースを指定します。 このため、ケース載荷の組合せ荷重ケースに含まれる各基本荷重ケースの支点条件が異なる場合は、ケース載荷では異な る支点条件の結果、シーケンス載荷では1種類の支点条件の結果、ということになるので、両者の計算結果は同じになり ません。

Q1-77 ファイバー要素を使用したモデルの固有値解析を行う場合、CAMS(断面内の全材料を考慮)というオプションがありますが、一般的にはチェックオン、チェックオフのどちらがよいですか?

A1-77 このオプションに関して一般的な方針を規定したものはありません。

鉄筋や鋼板材料などのように、降伏点に達するまでは直線となっているヒステリシスについては、履歴減衰が生じないので、その不足分を粘性減衰で考慮するという考えが、UC-win/FRAME(3D)の初版の頃からありました。したがって、チェックオン・オフのいずれでも粘性減衰はそれらの材料に作用します。

ところが、コンクリートヒステリシスは、直線で立ち上がらず、最初から曲線なので履歴減衰が生じます。このため、初版ではコンクリートヒステリシスには粘性減衰を作用させないようにしていました。その後の改訂で、この部分をオプションにして、チェックオンにするとコンクリートヒステリシスにも粘性減衰を作用させることができるように拡張しました(Ver.2.01 以降)。

この拡張によって、M-φ 要素やM-θモデルのような部材レベルでの非線形要素と材料レベルで非線形特性を与えた ファイバー要素とで、両者に作用させる粘性減衰 (厳密には剛性行列に乗じる係数)を同じにすることができるようになり ました。要素の違いに着目して比較結果を考察する場合はチェックオンとしてください。

実際の設計では、上記を踏まえてどちらを選択するかを適宜ご判断ください。 チェックオン・オフで減衰の作用の仕方が異なるので計算結果全般に影響します。モデルによって、その影響の度合いが 異なるので、比較検討されることをお勧めします。

- Q1-78 せん断耐力の照査で「有効幅がゼロのため計算できません」というエラーが発生する
- A1-78 せん断耐力の有効幅は、断面タブで断面を選択後「断面の編集画面 | 断面諸量と断面計算オプション | せん断タブ」で入 力してください(有効幅参照)。
 入力するときは、事前にヘルプの

「操作方法 | モデル作成 | 断面計算の入力(3)~せん断 (b、d) ~」 「操作方法 | モデル作成 | 断面計算の入力(4)~せん断 (オプション) ~」

をご一読いただいて各入力項目の意味をご確認ください。

					断	面諸量と断	面計算	\$ オブ 5	a>							×
断面端元一覧	[Mu, Myo 道示-\	/ & NEXC	0二集 H24	(RC) t	さん断 その	他	2D 👼	际								
b, d 71	ション							۹ 🖽		+0	III 🏚	P. 15.	W W			
R R				直接2	2		4									
入力タイプ ④ 対称		្រ៖	时称							k−		Уø'	d = 3.8842	m	>	
方向	最小鉄筋量の開査	b (m)	d (m)	e (m)	Ast (mm²)											
zp (+Myp)		0.0100	3.8B42	0.0000	72272.2		-									
_{Zp} (-My _p)		0.0000	3.8842	0.0000	72272.2	テフォルト										
yp (+M2p)		0.0000	1.9548	0.0000	72272.2			- 2								
yp (-M2p)	되	0.0000	1.9548	0.0000	72272.2											
「最小鉄筋」 最小鉄筋」	。 昆園」と「Ast」の列は、 副の照直を行う時に指	道路橋守 確してくた	(方書皿)ご Sさい。	#89した			0		Ast =	728722	mm2				1	•
							4									
コンクリート	のみを考慮した主軸	の算出:														
10197-0-(1)	→設 コンク	リートのそ	9	·k	ッセージ		Q-									
2座標(m)	0.0000	0.001	10													
y座標 (m)	0.0000	0.000	10				γl									
								4	-2		4		0	1	2	P
												ð.	OK	閉じる	ヘルプ	ΈĐ

Q1-79 たわみ量を確認する方法

A1-79

以下の手順をお試しください。(たわみ量参照)

■部材の結果でたわみ量を確認する場合

1. 荷重ケースの編集画面 | ランタブ | 抽出キー」 で抽出対象キーの編集画面を呼び出し、部材タ

- ブで変位 「 δ Y」の抽出キーを設定する (ここではABS としています)。
- 2. モデルを計算する。

3. 上部工の部材をひとつ選択し、「右クリック | 直線状に選択」を選び、再度、「右クリック | 部材の結果」を選択する。

4. 部材の結果画面で、変位ボタンを選択し、抽出結果タブでδY_ABS にチェックを入れて部材の変 位量を確認する。

■節点の結果でたわみ量を確認する場合

1. 荷重ケースの編集画面 | ランタブ | 抽出キー」で抽出対象キーの編集画面を呼び出し節点タ

ブで変位「δY」の抽出キーを設定する(ここではABS としています)。

2. モデルを計算する。

3. Ctrl キーを押しながら上部工の節点を複数選択して、「右クリック|節点の結果」を選択する。

4. 節点の結果画面で、変位ボタンを選択し、抽出結果タブでδY_ABS にチェックを入れて節点の変 位量を確認する。

		ŧ	油出対象	キーの編集	ŧ			×
抽出キーを選択してくだ 抽出キーをクリックする 全て(MAX/MIN/ABS)	さい。 と、抽出なし の順にキーの	,→最小(MI D状態が変	N)→最大(化します。	MAXO→最 節点の平5	大最小(MA) 勾結果はしオ	X/MIN)→¥ Kート出力	色対値の最 でご確認くた	大(ABS)→ さい。
節点 部材 ばね								
断面力	N	Syp	Szp	т	Мур	Mzp	φ	
変位	δχ 	èγ #P5 #	δ _Z	θ <u>χ</u>	θγ 	θz		
					OK	+	キンセル	ヘルプ(日)



	Ad any PARMETOD includes a Statistic Statistical Statistics (Speed Advectories (Statistics))	- 1
Story was show and and shows when		
S SHIE F GET SE	and the set of the set	
in and the second state in the state in the second state in the	The second se	
TALES OF STREET AND A DESCRIPTION OF STREET		
to in in the later later in the second second		
and a second sec		
1 1	6	
2 2 2 2 1 2 1 2 1 2 1 2 1 2 1 2 1 2 1 2		
A P Antonia B		
The second secon		
a at the second at		
a a		
a a la		
a a 31 S		
A CONTRACTOR OF THE OWNER		
1 8		
1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1		
a a secondaria pro-		
3 3		
0 8		
8 8 mm-100 C	Auffa Solo-Balladore	
4 17	mittaku	
A REAL PROPERTY AND A REAL	entanes.	
	and all the second s	
**	X8/5/-104801	
C - the sector	and the America	
* B(+08)-3	AND REPORTED AND A REPORT	
4 9000	Res and	
+ 10.5pe (.5p.) + 3-2 (.5p.)	T877048.01	
BUTTE OTT	8465-7188 (S-	
a st. families	(46.7)	
ADDI Contract	BACKBORY.	
artig uni-	#968/#500 ·	
+ 1, Tai (h.) +	3/50 0/4	
CONTRACTOR REPORT NOTABILITY AND	4 (F2 2-1-14 (F2 2-1-14 (F2 2-14 (F2 2-14))))))))))))))))))))))))))))))))))))	
475 [[[he(h)]][he[h]]][[he]h]]	BRURNENBY, 4 1 (BR RAY - BR(F) 4	
And a second s		



接点の結果

		ŧ	由出対象	キーの編算	ŧ			×
抽出キーを選択してくた 抽出キーをクリックする 全て(MAX/MIN/ABS)	さい。 っと、抽出なし の順にキーの	.→最小(MI D状態が変	N)→最大(化します。	MAX)→最7 節点の平5	大最小(MA 対結果はレッ	X/MIN)→# ポート出力	色対値の最大(A でご確認ください	BS)→
節点 部材 lafa								
反力	RX —	RY —	RZ	RmX	RmY	RmZ		
変位	°× ≇	°γ #P5 ₽	δz	θx	θ _Υ	θz		
絶対加速度(Abs)	Ax 	Α _Υ	Az		•			
					ОК	+	+ンセル ^	ルゴ(田)

Ctrlキーを押しながら上部工の接点を選択する。

>	AND FOUR VERY	A CONTRACT OF
21. #D G # 4 21	1 I I I I I I I I I I I I I I I I I I I	
Ser. Writer Van De	wares (Provide) Remaining (Provide) Provide (Provide) (Provide) (Provide)	
	18 1 1 2 2 2 4 9 PHONE 1 2 1 1 4 4 5 5 2	
#4 ## (Fa-F	THE RECEIPTION OF THE PARTY OF	C 1.10 .00 .00 .00 .00 .00 .00 .00 .00 .0
AN IN THE RA	A set as set	
And the two of the	No. 1 No. 1 No. 1 No. 1 No. 1	
4100 410 100	and the second s	
AUG6 430 - 300		2
the last test in the		
time has been or on		
the life him		
was the see over		
100 AN 100		
	5	
AND 142 108		
100 100 100		
100 AMR 130 AMR		
100 100 100		
1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1		
and the test		
1 0 0 0 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1		
A 448 138 188	. 0	
+ T 10 X + F 10 (pr)		
24		
+ 81487-1		
- And Last (14 They Last (16)		
A BATTERS		
+ Billion + H Sand Mail		
and the second s		
Barris Coll.		
+ 01.5av(3a)		
BUTTE CALL		
and the local		
A real in the seturated in which		
Ph Dinal Articlastic Section	Sector Contractor Contractor Contractor	
-7.68 AUT (#18	THEY I CAN BE AND A COMPANY OF A COMPANY OF A COMPANY	

			節点の	战舰						
トナ [二] 30 / / / ジ	(1	1				東位		* æ æ	A O B	INA
10, Type 2 No 1	ŀ	x 0002007	~88 ·							
			***	•	• •	**	**	•		
	2.R •	7-28	1917' N March	h(na)	(res)	th/minfl	th/mod	(fr/mart)		
	- 名称 + 5xpA1	グース名 10.1 tor3 No.1 ざ Y AIES	3997" N da(mm) 665 -525.8	81(mm)	ig(nm) 0.5	Pulmiad)	0.00	-0.11	1	
	- 名称 ▼ SupA1 48	7-26 (0,1)942,461 87 ABS	2397" N dulman) 665 - 525.8 616 - 169.7	8.(mm) -2.8 -4.1	82(nm) 83 83	Pu(miad) 8.00 8.03	0.00	0.11 -0.04]	
	- 名称 → 540A1 48 540P1	7-2.6 10,1ype3,No1 0 Y AIS 10,1ype3,No1 0 Y AIS 10,1ype3,No1 0 Y AIS	2397" N Julani 865 -5253 838 -1693 838 -1695	8.(nm) 128 -4.1 -12	82(nm) 83 83 83	Puteriad) 8.00 8.00 8.00	0.00 0.00 0.00 0.00	8g(mrad) -0.11 -0.04 0.03	1	
	意称 = 5kpA1 48 5kpP1 50	7-26 10,7592,961 8 Y ABS 10,7592,961 8 Y ABS 10,7592,961 8 Y ABS 10,7592,961 9 Y ABS	3797" N 34(mm) 665 -525.8 606 -169.7 686 -169.5 702 153.5	84(mm) -2.8 -6.1 -3.7 -6.1	lg(nm) 0.5 0.5 0.5 0.5	94(miad) 8.50 8.00 8.00 8.00	0.00 0.00 0.00 0.00 0.00	0.01 -0.11 -0.04 0.03 0.01		
	 金牌 ・ SupA1 48 SupP1 50 SupP2 	7-26 10,759236137485 10,759236137485 10,759236137485 10,759236137485 10,759236137485	2597" % 84(mm) 865 -525.8 838 -169.7 838 -169.7 702 153.5 702 153.5	9-(mm) =2.8 =4.1 =5.7 =4.1 =5.5	12(nm) 13 13 13 13 13 13	Puteriad) 8.50 8.00 8.00 8.00 8.00	0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00	0.01 -0.04 0.03 0.01 -0.02		
	 ・ ・	77-226 10, Trond Jio 1 of V AllS 10, Trond Jio 1 of V AllS	2597* Nč 8µ(mm) 665 -525.0 616 -169.5 626 -169.5 702 153.5 1 0.0	₽.(mm) #2.6 #4.1 #3.7 #4.1 #3.6 #4.8	12(mm) 03 03 03 03 03 03	0x(errad) 8.55 8.09 8.09 8.00 8.00 8.00 8.00	#ximrad) 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00	0;11 -0.11 -0.04 0.03 0.01 -0.02 0.00	1	
	8.87 + 540A1 48 540P1 50 540P2 52 540P3	77-2.6 10, Tront Jio T & V AllS 10, Tront Jio T & V AllS 10, Tront Jio T & V AllS 10, Tront Jio & V AllS	3507' Mc bd(mm) 645 -525.0 636 -169.5 702 153.5 702 153.5 1 0.0 637 -150.4	4)(mm) #2.6 #4.3 #4.7 #4.9 #4.9 #4.9 #4.9 #4.9 #4.9	2(mm) 03 03 03 03 03 03 03	\$600 add 500 500 500 500 500 500 500 5	Charming 20.0 20.0 20.0 20.0 20.0 20.0 20.0 20.	62[mrad) -0.11 -0.04 0.03 0.01 -0.02 0.00 0.02]	
	名称 ・ 5kpA1 48 5kpP1 50 5kpP2 52 5kpP3 54	77-246 10, Type2, Ho 1 0 Y Al55 10, Type2, Ho 1 0 Y Al55	2597° Né Adman 685 - 5258 616 - 1697 636 - 1697 702 1632 1 0.0 637 - 1924 637 - 1924	 ♦-(mm) +2.6 +4.1 +4.5 +4.8 +4.8 +4.1 	2(mm) 03 03 03 03 03 03 03 03	Putwad) 8:30 8:09 8:09 8:09 8:00 8:00 8:00 8:00 8:0	000 000 000 000 000 000 000 000 000 00	θg(mrad) -0.11 -0.04 0.01 -0.02 0.00 0.02 -0.01]	
	8,87 = 540A1 48 540P1 50 540P3 54 54 54 54	77-246 (0, Typer 2, No. 1 of Y ABS (0, Typer 2, No. 1 of Y ABS	25-97" N/2 84/mm3 645 - 4525 8 636 - 1685 638 - 1685 702 1532 1 0.8 637 - 153.4 637 - 153.4 637 - 153.4	\$-(mm) +2.6 +4.1 +5.7 +4.1 +3.5 +4.8 +4.8 +4.8 +4.1 +4.5 +4.1 +4.5 +4.5 +4.5 +4.5 +4.5 +4.5 +4.5 +4.5	2(mm) 0.5 0.3 0.5 0.5 0.5 0.5 0.5 0.5 0.5 0.5 0.5 0.5	Putwad) 8.00 8.00 8.00 8.00 8.00 8.00 8.00 8.0	000 000 000 000 000 000 000 000 000 00	θg(mrad) -0.11 -0.04 0.01 -0.02 0.00 -0.02 -0.01 -0.02	1	
	 ・・ ・・ ・・	7-2.6 (0, 1ye4, 1ye1 of v AKS (0, 1ye4, 1ye1 of v AKS	25yy* % bd/mail 255 -525.0 605 -525.0 636 -169.7 636 -169.7 702 153.2 1 0.8 637 -193.8 702 153.4 702 153.4 703 174.5	9:(ma) =2.0 =4.1 =4.1 =4.1 =4.0 =4.0 =4.0 =4.0 =4.1 =4.1 =4.1 =4.1 =4.1	82(mm) 83 83 83 83 83 83 83 83 83 83	Pu/avad) 809 809 809 800 800 800 800 800 800 800	#v/mrad) 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.00 0.	₹2(mrad) -0.11 -0.04 0.03 0.01 -0.02 0.00 -0.01 -0.03 0.04]	

Q1-80 地盤の抵抗ばねに非線形を考慮したい。

A1-80 非線形を考慮した地盤を表すには、分布ばねではなく、非線形のばね特性を作成して、それをばね要素に割り当てること になります。そしてばね要素を多数並べて近似的に分布したばねを表現することになります。離散的なばねを多数並べて 分布ばねを表現するために、ばね要素が多ければ多いほど精度がよくなりますが、モデル作成が煩雑になります。どの程 度細かくすればよいかはモデルに依るので適宜ご検討ください。1個当たりのばね要素が負担する地盤抵抗を別途算出す る必要もでてきます。このばね要素のi端側(あるいは j端側)の節点は全固定にしてモデル空間に固定します。もう一方の 節点はフレーム上の節点になります。

ばね要素に関する説明は、ヘルプの

「目的別ガイド|ばね要素の作り方」 「操作方法|モデル作成|ばね特性(1)~リスト一覧~」 「操作方法|モデル作成|ばね特性(2)~ばね特性エディター~」 「操作方法|モデル作成|ばね特性(3)~線形、バイリニア、トリリニア、テトラリニア~」 「操作方法|モデル作成|ばね要素の定義・編集」

をご覧ください。

Q1-81 「道示IV」のp.408 2)、「道示V」のp.214 2)」に則って水平地盤反力度の上限値pHUを求めた場合、それをモデル化することは可能か?

A1-81 道路橋示方書IV下部構造編p.408のpHUの単位をみると[kN/m2]です。 ばね特性の縦軸の単位は[kN]なので、[kN/m2]に[m2]を乗じて[kN]にする必要があります。 [m2]は面積の単位ですので、そのばね要素が受け持つ面積、つまり、「地盤抵抗幅×杭軸方向長さ」を考慮することになり ます。

> 物理的な意味としては、地盤反力度度が単位面積当たりの力となっているので、1つのばね要素が受け持つ領域(=面積) に換算するということになります。

ばね特性バイリニアの入力では、d-K入力とd-F入力があります。d-K入力は第1勾配と第2勾配を与えます。それだけでは 折れ点の位置が定まりませんから、その位置を δ 1で指定します。折れ点の力がわかっていれば、第1勾配と力の関係で δ 1 が決まります (y=kxの原理ですので難しくないと思います)。 d-F入力では、折れ点の位置 (δ 1, F1)を指定すれば第1勾配が決定し、第2勾配の延長線上の任意の点 (δ 2, F2)を指定 すれば第2勾配が決定します。

以下のQ&Aにばね特性に関する内容が記載されておりますのでこちらも合わせてご覧ください。

「Q1-43. ばね特性「バイリニア」を設定するときに (K1、δ1)、(K2、δ2)の入力がありますが、どのように考えて設定 すればよいですか?また、「許容変位」という入力項目がありますが、これはどのように使用されますか?」

Q1-82 減衰パラメータ表をレポート出力する方法

A1-82 以下の手順で設定下さい。

1.レポート設定画面右上「フレーム計算」タブの「固有値解析」下「減衰パラメータ表」 にチェックを入れ、 適用ボタンを押 す

2.左レポート一覧の「結果/フレーム計算/固有値解析結果」の下に「減衰パラメータ表」が追加されるので、こちらに チェックをする

3.プレビューを実行する

Q1-83 曲げ耐力に対して平均の照査を行っていないのはなぜ?

A1-83 曲げ耐力の照査では、

・3波形それぞれの曲げ耐力が異なること(軸力が異なれば曲げ耐力の値も異なる) ・二軸曲げが作用する場合はその厳しい方向が3波形で異なること

などから、曲げ耐力を平均することに意味がないと考えています。 また、道路橋示方書V耐震設計編では3波形の応答値を平均するとありますが、照査する側の値を平均するとは書かれていません。 このようなことも考慮して、本プログラムでは曲げ耐力に対して平均の照査をしておりません。

Q1-84 レポート出力される断面力図で、任意の着目点毎の数値を出力する方法

 A1-84 以下の手順で出力して下さい。
 1.部材を選択後、「部材の編集|着目点」タブより着目点を設定する
 2.計算を実行する
 3.メインの結果画面より、断面力を表示させたい部材を選択し「右クリックメニュー|部材の結果」を呼び出す
 4.数値付きの断面力図を表示させて「レポートに追加」ボタンを押す
 5.「レポート設定」画面を呼び出して左側ツリー「モデル|結果|フレーム計算|部材の結果|断面力」が追加されているの を確認し、チェックを入れてプレビューボタンを押す

Q1-85 支承の最大水平力をレポート出力で確認する方法

A1-85 支承の最大水平力をレポート出力で確認するには以下の手順をお試しください。(添付図参照)

1.「荷重ケースの編集画面|ランタブ|抽出キー」で抽出対象キーの編集画面を開きばねタブの「力」で表示させたい方向の力の抽出キーを設定する。

- 2. 計算を実行する。
- 3. レポート設定画面のフレーム計算タブで「ばね要素の結果 | 力」の表にチェックを入れ出力したい力を選択する。
- 4. 適用ボタンを押し、左側ツリーで「抽出結果一覧 (ラン)」にチェックを入れ、プレビューボタンを選択する。

			ŧ	由出対象	キーの編集	ŧ			×
抽 推 全	出キーを選択してくだる 出キーをクリックすると て(MAX/MIN/ABS)の	払い。 2、抽出なし-)順こキーの	→最小(MI 対態が変	N)→最大(iとします。	MAX)→最対 節点の平均	大最小(MA 勾結果はレジ	X/MIN)→ŧ Kート出力*	色対値の最大(A でご確認ください	ıBS)→ %
Î	命点 部材 ばね								
	л		T _V I	Tzi	R₀i —	Rvi —	Rzi		
	変位		8 _{vi}	ôzi	θ _M ≇	θ _{vi}	θ _{zi}		
L									
						OK	+	ャンセル	、ルプ(出)

16	レポート設定	×
\$ \$ 8 0 × ×	🖉 8 📧 💷 ant	
So Ø 0 × × Per-+		
		1
	(g.t.co) descent (m.s.	1

(田 松田 (山 フレーム田田 (小山 フレーム田田 (山 山山 福田松田一覧(ウン) (山 山 山山 田田 一覧(ウン) (山 山 山山 田田 一覧(内山) (山 山山 田田 田田)	Jules- 10	-2	and the					
and the state of the second		1.1 フレー 1.1 株式 (1) 16,5 2 ばれ 6 新編	- 二計算 (県一覧) 2: (4月) 1 (月) 101 (日本) (2) 101 (日本)	イ) 第2日 第4日 スティブ				
		6#	37:27	542 SAN 3407 K	1,1 940	102 Select	10.106	
		295	- 441	-4295 4	4.4	4.0	- 6.6	
			428	-8965.1	6.8	0.0	6.0	
			12	-0147.2	22	11	11	
		2-82	40	-8147.1	6.9	5.9	0.0	
		2-14	15	-1113.4 -10141.2	**	1.1 1.1	2.2	
		3-52	100	-6296.1	2.2		2.2	
		81411	- 1	1 0 1 0	11	11	1 A A 5 F	
		81475	- 1	4.4 8.0	A.4 8.9	0.3 0.3	2.2	
		81477	1	11	11	-11	11	
		RIAPS		11	21	313	11	

(支承の最大水平力)

Q1-86 応答加速度を出力したい

A1-86 計算実行前に「モデル設定」画面を開いて「オプション設定 | 節点結果オプション」の「加速度結果を含む」にチェックを 入れて下さい。節点の結果に応答加速度が出力されます。応答加速度には、絶対加速度、相対加速度の2種類を確認する ことができます。

Q1-87 モデル図の大きさ、節点番号を大きくしてレポート出力させたい

A1-87 メイン画面での表示をレポート出力にも反映させることができます。下記の手順をお試しください。

メイン画面の拡大縮小ボタンでモデルが画面いっぱいに入るように調整する。
 メイン画面内にある「視点位置の保存」ボタン (カメラの絵とSHOTという文字があるボタン)を押す。
 「視点位置の編集」ボタン (カメラの絵とINFOという文字があるボタン)を押すと、保存された視点位置のリストが表示されます。
 「レポート設定」画面を呼び出して、右側のタブ「入力データ|モデル|視点位置」のリストから手順2.で保存した「Camera Position1」を選択する。
 「フォントサイズポイント」でフォントの大きさを調整する。フォントサイズを大きくすると節点サイズも大きくなります。
 同画面内で「適用ボタン」を押す。
 アた側ツリーの「モデル|入力データ|モデル表示」にチェックを入れる。
 プレビューボタンを押す。

Q1-88 $M-\phi$ 特性と $M-\theta$ 特性を計算書出力したいが、計算を実行する必要があるか

A1-88 M-φ特性を自動算出させている場合は、結果モードで出力することになります。入力モードではまだ算出されていないために出力できません。結果モードで出力する場所は、「レポート設定」画面の左側ツリー「モデル|結果|フレーム計算|
 M-φ特性計算結果」です。

M-φ特性、M-θ特性(軸力と断面から自動算出するばね特性)を自動算出させていない場合は、入力モードでも出力 できます。「レポート設定」画面の右側タブ「入力データ|モデル」内にある、「ばね特性」と「M-φ特性」にチェックを入 れて適用ボタンを押してください。すると左側ツリーの「入力データ」の下にそれぞれ追加されますので、チェックを入れて プレビューボタンを押します。

なお、M-θ特性(ばね特性)を自動算出させている場合は結果モードにしても「M-θ特性計算結果」という出力があり ません。ご了承ください。

Q1-89 プログラムが自動生成した死荷重 (St.) などの荷重値を変更したい。

A1-89 プログラムが自動的に作成した「死荷重(St.)」や「死荷重(Non.St.)」の荷重値を変更することはできないので、一旦コピー してから編集することになります。

たとえば、荷重テーブル画面の基本荷重ケースタブ内で「死荷重(st.)」にカーソルを合わせてコピーボタンを押してください。すると荷重値もコピーされます。コピーした荷重ケースは基本荷重ケースと同じ扱いになるので、荷重値を自由に変更できます。

Q1-90 モデル設定で「線形」を選択して、部材タイプを「M-φ要素」とした場合は、部材剛性は計算上どのようになりますか?

A1-90 「部材をM-φ要素、モデル設定で材料線形」とした場合の処理は、

・材料線形なので、部材タイプ「M-φ要素」は無視される ・代わりに、部材のi端とj端に設定している断面の定数を用いる

となります。 つまり、内部的には"弾性梁要素"という扱いになります。

Q1-91 【F3D&Section共通】2軸曲げの時の許容値を採用するかしないかの判定について、(1)中立軸の傾きと主軸zp軸の傾きが3度未満のとき(2) ly = lzかつlyz = 0のときは一軸曲げと判定するとあるが、この根拠は?

A1-91 (1) について

特に基準類に沿った値ではありません。厳密には中立軸の傾きと主軸zp軸の傾きが0度を少しでも超えると一軸曲げで はないことになりますが、実際の設計上では不都合な場合(多少の傾きでも一軸曲げと考えたい場合など)が生じると考 えて3度までに緩和しています(3度についても特に根拠はありません)。

(2) について

任意の図形に関して、「断面zp軸回りの断面二次モーメントIzp」と「断面yp軸回りの断面二次モーメントIyp」とが同じで、かつ、「断面相乗モーメントIypzp(主軸が傾きがゼロ)」のときは、

zp軸方向の曲げ変形 yp軸方向の曲げ変形 45度方向の曲げ変形 30度方向の曲げ変形 任意角度方向の曲げ変形

はいずれも同じになります。このため、このような断面形状に対しては、一軸曲げと判断し、二軸曲げよりは厳しい許容値 (道示で規定されている)を適用しています。

Q1-92 地震時保有水平耐力法による照査は可能?

 A1-92 地震時保有水平耐力法に関する出力では、P-δ曲線や許容塑性率などが必要になるかと思いますが、UC-win/ FRAME(3D)にはこれらの結果を自動で出力する機能はありません。
 フレーム計算の結果からご自身で整理していただくことになります。
 解析終了後にメイン画面下に表示される各損傷基準(降伏、許容、終局など)をクリックすると、その損傷が生じたときのステップ数と部材名称が表示されます。
 P-δ曲線を整理する際には、この機能を利用することで、降伏変位や終局変位を確認することができます。
 全体系の非線形静的解析については、道路橋示方書V耐震設計編p.179以降に示される「10.8 鉄筋コンクリートラーメン橋脚の地震時保有水平耐力及び許容塑性率」が参考になると思います。

Q1-93 ばね特性の正負の符号はどのように決定されるのか?

A1-93 たとえば、負方向とは、ばね特性で定義されているグラフ状での負の領域のことです。 しかし、ばね特性自体はモデル空間とはなんの関係もないので、この時点では何に対して負なのかが決まりません。

> ここで重要なのは、ばね特性はばね要素に定義されて使用されることです。 ばね要素には、要素座標系 xI-yI-zIがあります。 この要素座標系は全体座標系に対してどの向きで配置されるかが一意に確定されています。 要素座標系の向きはばね要素の編集画面で設定するのですが、何も設定しなければ、デフォルトで全体座標系X-Y-Zと同 じ向きに設定されます。要素座標系が確定すれば、ばね特性のxl、 yl、zIの向きが確定し、各成分の正方向ばねや負方向 ばねの向きが決定されます。

> では、正方向ばねや負方向ばねという、"符号"はどのようにして決定されるかという疑問が生じます。 この解説は一言では説明できません。重要な点は、ばね要素が2つの節点の間の相対変位ということです。 相対変位というのは、ある節点を基準にしたときに他方の節点がどれくらい移動したか、という量です。UC-win/ FRAME(3D)では、ばね要素のi端側節点を基準にしています。 したがって、相対変位は、

i端側節点—i端側節点

によって算出しています。 このため、ばね要素のi端側節点とj端側節点の位置関係が重要になります。 これを逆に定義すれば、ばね特性での符号も逆転します(今まで正側で応答していたのが、負側で応答するようになる、 という意味)。

また、ばね要素の要素座標系と全体座標系とが一致していないときはさらに複雑になります。

ばね特性の正負の符号について、例を交えて詳しく解説したのがヘルプの「計算理論 | フレーム計算関連 | ばね要素の符 号について」にありますのでご一読ください。

この規則を考えるのが面倒であれば、荷重を一方向に載荷して符号を確認されるのが簡単です。

Q1-94 【F3D&Section共通】「メイン画面 | 照査一覧 | 応力度・耐力等の照査」において、許容せん断応力度の照査やせん断耐力の照査が表示されますが、照査する項目があったりなかったりします。なぜでしょうか。

A1-94

断面に設定している「せん断計算用準拠基準」の種類によって照査項目が異なります。

詳しくは、ヘルプの「はじめに|プログラムの概要|UC-win/Sectionとは|◆準拠基準の指定に応じてせん断関連の計算」 「操作方法|断面計算|断面計算結果(3)~照査一覧(せん断応力度)~」「操作方法|断面計算|断面計算結果(5)~照査 一覧(せん断耐力)~」をご一読ください。

Q1-95 Frame(面内)の支点、1.Pin, 2.Pin X Roller, 3.Pin Y Roller, 4.Fixsupportは、UC-win/FRAME(3D)の支点の拘束条件の設定、x, y, z、θ、自由、固定、ばねと、どのように対応しているのか?

- A1-95 下図をご覧ください。この図は、UC-win/FRAME(3D)のX-Y平面を"面内"としたときの説明になっています。
 - 支点条件の設定:[1] 日 支点ケース マトリックス (kN/m,k) N N N 6y 6gl N 7=x-2a South and a set of the set of Z-X 7-14 X 中面の溜択 ● sl - yl ⊖yl - zl Oti-xi 第1ペクトル (A) 第2ペクトル (A) 第2ペクトル (A) V: 1.000 V: 0.000 V: 0.000 C Vx 0.000 Vy 1.000 V2 0.000 \$2 + + 16 10 1 + + | X ○モデル全体 ◎ 定然された全要素 ● 最初に運営した要素 一変換 た読みにまての支え、 を適用 □ 成務された新成に全てのプロパティを適用 0K ++>t0k ~#vt/kg
 - 1.Pin = θ zlのみ「自由」、残りの成分は「固定」









4.Fixsupport =全成分「固定」



5.Spring Support =xl、yl、θzlがばね、残りの成分は「固定」



※5番は、FRAME (面内) でKx、Ky、Kmが10000kN/mという入力になっていると仮定しています。

- Q1-96 【F3D&Section共通】「断面|断面諸量と断面計算オプション|断面諸元一覧」の左側ツリーにチェック状態は何を意味しますか。 $M-\phi$ 特性を計算させるときのMcや ϕc を計算させるときはどのように設定したらよいですか。
- A1-96 「断面|断面諸量と断面計算オプション|断面諸元一覧」の左側ツリーにチェックを入れると、チェックを入れた断面要素 を考慮した換算断面としての断面定数が計算されます。デフォルトでは、鉄筋にチェックはつきません。これは、フレーム 計算によって断面力を求める場合は全断面有効(鉄筋を無視)にして断面定数を求める、という従来の設計方法に対応す るためです。鉄筋を考慮した換算断面諸量が必要な場合は、チェックを入れてください。

Mcやφcを計算させるときはチェック状態に応じて以下のようになります。

(1)鉄筋にチェックがある場合 Mc、 φ cは鉄筋を考慮して算出されたものです。 I=Mc/ φ c/Ecで検算すると、Iは、換算断面としての値と一致します。 (2)鉄筋にチェックがない場合 Mc、 φ cは鉄筋がないものとして算出されたものです。 I=Mc/ φ c/Ecで検算すると、Iはコンクリート断面としての値と一致します。

道路橋示方書V耐震設計編p.157では、ひび割れ曲率φcを求めるためのliは「上部構造の慣性力作用位置から数えてi番目の断面における軸方向鉄筋を考慮した橋脚の断面二次モーメント」とされています。これに準じるのであれば、断面要素「鉄筋」の項目にチェックを入れてください。

- Q1-97
 【F3D&Section共通】 道路橋示方書V耐震設計編p.158、解10.3.7で算出される降伏曲率φy=(Mu/My0)*φy0で部材の応答曲率を照査したい。
- A1-97 Mーφ特性の画面で「降伏点の処理」を「My=Mu」としてください。 このオプションの意味についてはヘルプ「操作方法 | モデル作成 | M-φ特性(2) ~ M-φエディター~」をご覧ください。

Q1-98 剛体要素に与える質量で、並進成分、回転成分が分かりません。概要を教えて下さい。

A1-98 並進とは、"まっすぐな"という意味で直線上を往来するような方向を表しています。 回転とは、文字通り回転運動をする方向を表しています。 どちらも、剛体要素の要素座標系xl-yl-zlについて3つずつあります(合計6個)。

> 直線運動を表す運動方程式は カ[N]=質量[kg]×加速度[m/s^2] で表されます。並進成分とはこの式の質量のことです。 xl方向、yl方向、zl方向の3方向個別に与えることも共通として1つだけ入力することもできます。

一方、回転運動を表す運動方程式は
 モーメント[Nm]=慣性モーメント[kg m^2]×角加速度[rad/s^2]
 で表されます。

回転成分とはこの式の慣性モーメントのことです。xl軸回り、yl軸回り、zl軸回りをそれぞれ入力します。慣性モーメントの 算出例がヘルプの「操作方法 | モデル作成 | 剛体要素 | ヒント」に例がありますのでご覧ください。

剛体要素の編集画面ではデフォルトの単位が[toones]と表示されていますが、これは[1000kg]と同じ意味です。力[kN]を 重力加速度g (9.80665) で割った値がtonnes(=1000kg)になります。

Q1-99 部材を斜めにしたい。「部材の編集」画面にある断面の配置角度で回転させたが、問題ないか?

A1-99 部材の要素座標系xl-yl-zlを回転させる方法をお勧めします。 操作方法は、部材を選択して右クリックメニューから「要素y軸と全体座標系との関連付け」を呼び出して設定します。 詳しくはヘルプの「操作方法 | モデル作成 | モデル(6)~要素座標系の方向指定~」をご一読ください。

> ここで、3次元空間での座標系について解説させていただきます。座標系が下記3種類あります。 全体座標系X-Y-Z 要素座標系xl-yl-zl (lはlocalの意味) 主軸座標系xp-yp-zp (pはprincipal axisの意味)

要素座標系は、部材、ばね要素、剛体要素、支点の全部が持っている情報です。 主軸座標系は、部材のみが持っている情報です。 上下左右に対称な通常の断面では、通常、要素座標系と主軸座標系は一致します。

詳細は、お手数をおかけいたしますが、ヘルプの「操作方法 | モデル作成 | モデル(5) ~ 座標系~」をご覧ください。 このヘルプでは、部材の編集画面で「断面の配置角度」を与えた場合に要素yl軸は回転せずに主軸yp軸が回転する様子 と、要素yl軸の方向指定によって、要素yl軸と主軸yp軸が同時に回転する様子の解説をしておりますので、ぜひご覧ください。

要素座標系の用途は、部材荷重の方向付けに使用します。

フレーム計算の部材剛性、断面力算出、断面計算は全て主軸座標系の軸に関して行います。 要素座標系のデフォルトは、要素yI軸が鉛直上向きとしています。しかし、鉛直部材ではyI軸を上に向けることができませんから、全体X軸の負の向きとなります。

この解説がヘルプの「操作方法|モデル作成|モデル(6)~要素座標系の方向指定~」に図入りでありますのでのでご覧ください。

部材の編集画面で「断面の配置角度」で角度を入れることもできますが、前述のとおり、主軸と要素軸が一致しなくなります。このことがわかっていれば特に問題はありませんが、特に理由がなければ要素yI軸を回転させる方法をご利用ください。要素yI軸を回転させれば主軸も一緒に回転しますので結果の確認等でデータチェックが容易と考えます。

Q1-100 斜橋、曲線橋などでは、部材が二軸曲げを受ける。このような場合の解析モデル、照査方法を教えて欲しい。

A1-100 二軸曲げを受ける場合はファイバー要素でモデル化します。

M-φ要素やM-θモデルでは二軸曲げの非線形応答を正しく評価できません。 しかし、ファイバー要素でモデル化したときはその照査方法が難しいという点もあります。 二軸曲げを受ける鉄筋コンクリート橋脚をファイバー要素でモデル化したときの検討事項を以下に列挙いたします。

1) 断面内のセルに生じたひずみ値で損傷度を判定することで照査とすることが考えられます。 UC-win/FRAME(3D)には、ひずみで判定する損傷基準を設定することができるので、この機能により応答値を色で識別 することができます。

終局Iや終局IIは道路橋示方書V耐震設計編(以下、「道示V」と略します)が想定する設計上の限界値ではなく、あくまで も部材の終局状態(プログラムでは終局I, IIという損傷基準名で表示しています)を指しています。

したがって、道示Vに解説されている許容塑性率や許容曲率に相当する"許容ひずみ"で判定することが理想的です。ところが、道示Vにはそれが示されていません。終局ひずみに対してどの程度の安全率を考慮して許容ひずみを設定すればよいかは、設計者の判断となります。一案としては、ある柱部材を取り出して1本柱の解析モデルとし、道示の定める許容塑 性率や許容曲率に相当する許容ひずみ(終局曲率に対していくらかの安全率を考慮したもの)を事前に検討しておくことが考えられます。

2)ファイバー要素に生じた応答曲率をMーの特性から算出した許容曲率で照査する方法があります。この方法は、部材レベルでの照査という意味では、道示Vに準じていますので、UC-win/FRAME(3D)ではこの方法もサポートしています。ただし、この場合はフレーム計算時は軸力変動を自動的に考慮した応答曲率、許容曲率は本体解析前に予備計算で求めた軸力(Mーの特性用軸力の算定で求めた部材両端の平均値)に対する許容曲率となりますので、軸力変動の影響が無視できない構造物については、両者の軸力の仮定が不整合となりますので完全ではありません。ファイバー要素でモデル化した部材が軸力変動がない場合は整合します。しかし、曲線橋や斜橋などの場合で二軸曲げの影響が大きい場合は、一軸曲げに特化した曲率による照査(橋軸方向と直角方向を別々に照査)方法は適用できないと思います。

3)2002年制定のコンクリート標準示方書【耐震性能照査編】p.88を参照すると、ファイバー要素の解析事例としてコンク リートの平均弾性剛性残存率を用いて照査されています。ただし、本プログラムにはこれを自動的に行う機能がありませ んので、セルに生じた応答ひずみをご自身で整理していただく必要があります。

二軸曲げの影響が小さいと考えられる場合は、一軸曲げ問題としてM-φ要素やM-θモデルでモデル化することができ ます。照査もUC-win/FRAME(3D)が搭載している許容曲率の照査やばね要素の回転角照査の機能が利用できます。ただ し、この場合も軸力変動の影響が小さいとみなせる場合に限定されます。軸力の時刻歴結果を確認して判断することに なります。

このように、ファイバー要素でモデル化すれば解析自体は二軸曲げや軸力変動の影響を適切に考慮した解が得られます。 しかし、照査には検討が必要です。

直線橋としてモデル化すれば、解析は楽ですがその結果が妥当であることを整理しておく必要があります。
Q1-101 鉄筋コンクリート部材をファイバー要素でモデル化するときの適切な要素長は?A1-90

A1-101

ファイバー要素に限らず非線形要素では部材長のとり方に注意が必要です。ヘルプの「目的別ガイド | Μーφ要素を使用 するには」に以下のような解説をしていますので引用します。 Μーφ要素に関する内容ですが、ファイバー要素にも適用できます。

p.2-6: (PCラーメン橋)
塑性ヒンジの発生が想定される部材長は、橋軸方向塑性ヒンジ長の半分の長さ
p.2-13: (PCラーメン橋)
塑性ヒンジの発生が想定される部材長は、直角方向塑性ヒンジ長の半分の長さ
p.3-49: (コンクリートアーチ橋)
塑性化が予想される部位は、節点間隔が部材厚の1/2程度(橋軸方向と直角方向共通)
p.4-47: (PC斜張橋)
塑性化が予想される部位は、節点間隔が部材厚の1/2程度(3次元フレームモデル)
とされています。

「部材厚の1/2の長さ」は、道示の塑性ヒンジ長の上限値である0.5Dとも一致しますので、塑性ヒンジ長を基準に考えると 0.5Lp~1.0Lp

がM-φ要素長の範囲と言えると思います。

※文献[1] (社) 日本道路協会、道路橋の耐震設計に関する資料~PCラーメン橋・RCアーチ橋・PC斜張橋等の耐震設計 計算例~、平成10年1月

-----ここまで-----

これを参考にすると、橋軸方向と直角方向とで共通とし、長さは部材厚の1/2程度としてもよいことがわかります。上記事 例では塑性ヒンジ領域で曲率が一定となることを想定していると思われるので、「ファイバー要素(1次)」をお勧めしま す。

ファイバー要素(オリジナル)では、要素半区間が曲率一定となるので、部材厚の1/2とすると、傾向としては損傷が大きくでます。このため、ファイバー要素(オリジナル)とする場合は、塑性ヒンジ長Lpの2倍程度(部材厚程度)となります。

ファイバー要素(オリジナル)を使用したときの要素長については、「解析事例および技術資料(FRAME3D_Ref-02. pdf)」のp33~p35で解説しております。

Q1-102 鋼製部材をファイバー要素でモデル化するときの適切な要素長は?

A1-102 ヘルプ「操作方法|モデル作成|鋼製部材のひずみ照査(1)〜概要〜|有効破壊長領域Le」に詳しく解説しておりますので こちらをご覧ください。

なお、本プログラムではファイバー要素長の最小を0.5Dにするようなメッセージがでますが、これは、鉄筋コンクリート橋脚の塑性ヒンジ領域を1要素でモデル化する場合を対象に検討した結果を受けて入れたものですので、いくつかに分割してその平均応答値を用いる場合や鋼部材の場合は無視してください。極端に短いファイバー要素長となっていないかを知る目安にはなりますので、そのような目的でご利用いただけると幸いです。

Q1-103 ファイバーオリジナル、ファイバー2次、ファイバー1次の違い

- A1-103 剛性評価点と曲率分布の仮定の点から3種類の要素の違いを整理すると、以下のようになります。
 - ■ファイバー要素(オリジナル) 剛性評価は部材i、j端、曲率分布は要素半区間でそれぞれ一定 要素軸方向の釣り合いはi端、j端、要素中央の3カ所で考慮
 - ■ファイバー要素(2次) 剛性評価はガウス点位置(i、j端から21%の位置)、曲率分布は1次曲線 計算内部では、3節点アイソパラメトリック要素 (中間節点は、入出力画面からは隠しています) 要素軸方向の釣り合いはi端、j端、要素中央の3カ所で考慮
 - ■ファイバー要素(1次) 剛性評価は要素中央、曲率分布は要素全区間で一定 (ヘルプの「目的別ガイド|ファイバー要素を使用するには」に関連) 要素軸方向の釣り合いはi端、j端の2カ所で考慮
 - 曲率を積分すれば回転角(たわみ角)となる性質は、一般の弾性梁理論と同じですので、 回転角が2次曲線→曲率分布は1次曲線 回転角が1次曲線→曲率分布は一定 という関係があります。

Q1-104 ファイバー要素の理論について詳しく知りたい。

A1-104 ファイバー要素は、部材軸方向の曲率分布を予め仮定しているので(これが要素の特長でもある)、この仮定により要素 剛性マトリクスが作成できます。

ファイバー要素オリジナル、1次、2次の曲率分布形状が、弊社ホームページ、

◆地震時保有耐力法に基づく橋梁構造等の耐震設計に関するシンポジウム投稿論文−「水平2方向地震動を受ける鉄筋 コンクリート橋脚の塑性変形と損傷に関する検討」図-3 ftp://ftp.forum8.co.jp/forum8lib/pdf/06ronbun1.pdf

の図-3にありますのでご覧ください。

ファイバー要素(オリジナル)については、「参考資料およびサンプルデータ|資料|資料01 各要素モデルと剛性方程式 (FRAME3D_Ref-01.pdf)」の第4章が詳しい説明になっております。ここでは、「剛体リンク・分布バネ要素」と呼ばれ ていますが、これがプログラム内の「ファイバー要素(オリジナル)」のことを指しています。

ファイバー要素(1次)、ファイバー要素(2次)については、FEM(有限要素法)に立脚しており、下記文献を挙げさせていただきます。鷲津久一浪、宮本博、山田嘉昭、山本善之、川井忠彦:有限要素ハンドブック |基礎編、p213-217、倍風館、1981.9

いずれも上記文献に示されるTimoshenkoはり理論によるせん断変形を考慮した要素です。そして、それぞれ

ファイバー要素(1次):アイソパラメトリック2節点要素、せん断剛性は弾性 ファイバー要素(2次):アイソパラメトリック3節点要素、せん断剛性は弾性

となります。アイソパラメトリック3節点要素では、要素剛性マトリクスを作成するときには中間節点があるのですが、入 出力画面上では中間節点を隠しています。

Q1-105 「Frame3dエラー: Rayleigh減衰用パラメータ (α もしくは β) が負です。」というエラーが発生する。

A1-105 Rayleigh減衰の設定で、a、 β が負になる原因は「固有値解析」の「モードの選択」において、選択した2つのモードの組合せによるものです。

Rayleigh減衰の係数α、βが負になってしまうと負の減衰が作用してしまうので、モードの選択方法で「モードの選択」を 選び、負とならないような2つのモードをご自身で選択する必要があります。 お手数をおかけいたしますが、ヘルプの「操作方法 | 解析条件 | 固有値解析と減衰マトリクスの設定」 に下記のような留意 点を解説していますので、ご覧ください。

- ・振動する方向の刺激係数が大きいモードを2つ採用する。
- ・モード形状をみて、採用する2つのモードが全体系での振動形状を表している。
- ・Rayleigh減衰曲線が振動数-モード減衰定数の関係(水色点)をよく近似している。
- 係数α、βのいずれかが負の値にならないようにする。
- ・Rayleigh減衰曲線が高振動数領域でやや右肩上がりとなるようにする。

Rayleigh減衰のときは、2つのモードの組合せによって算出されたαとβが最も重要です。ヘルプの「目的別ガイド| Rayleigh減衰のαとβ」に各種計算例を調査した結果を整理していますので、αとβの値が妥当かどうかを判断するとき の参考としてください。

減衰については、関連する内容が、ヘルプの

「計算理論|フレーム計算関連|固有値について」 「計算理論|フレーム計算関連|減衰について」 「計算理論|フレーム計算関連|刺激係数について」

にもありますので、こちらもご一読いただけると幸いです。

Q1-106 震度算出で作成したデータで斜角を考慮した分担重量を算出したい

A1-106 震度算出(支承設計)から生成したモデルは直橋となっています。
 これを斜角のついた橋梁に変更する必要があります。
 橋脚柱や橋台を表す部材の要素座標系xl-yl-zlを回転させる方法をお勧めします。
 詳細は、以下のQ&Aをご覧ください。
 Q1-101.部材を斜めにしたい。「部材の編集」画面にある断面の配置角度で回転させたいが問題ないか?
 http://www.forum8.co.jp/faq/ucwin/ucwinF3Dqa.htm#q1-101

また、震度算出(支承設計)から生成したUC-win/FRAME(3D)データは、動的解析用のモデルとなっていますので、3波形の地震波形が設定されています。分担重量を算出するためには、水平震度荷重を載荷するモデルに変更する必要があると思います。手順は以下のようになると思います。

- 1) モデル設定画面で「ケース載荷」に変更する
- 2) モデル設定画面で「水平震度荷重」を設定する(分担重量とのことなのでkh=1.0と入れることになると思います)
- 3) 計算を実行する
- 4) 柱天端のせん断力を読み取って分担重量とする

モデル設定画面の詳細については、お手数ですが、ヘルプ「操作方法 | 解析条件 | モデル設定 (フレーム計算用)」をご覧 ください。

水平震度荷重の設定事例がサンプルとして製品に添付されています。デフォルトのインストールでは、

C:\Program Files\Forum8\UCwinFRAME(3D)\Samples\LoadCaseModel\L01__Bridge{StaticEarthquake}.f3d

です。こちらもご参考ください。

この例では死荷重と水平震度荷重を合計する組合せ荷重を作成していますが、今回のように分担重量が必要であれば、 死荷重は入れなくともよいと思います。「震度算出(支承設計)」のフレームモデルでは死荷重を考慮していないと思いま すので、これと同じ考えにするなら、死荷重を組合せに入れる必要はありません。この場合、組合せ荷重ケース自体が不要 になります。

柱が斜めに向くと、せん断力が二方向に得られると思います。前述のとおり、UC-win/FRAME(3D)では常に主軸に関して 断面力が得られるので、断面zp軸方向のせん断力Szpと断面yp軸方向のせん断力Sypに有意な値がみられると思います。 このような場合の分担重量の考え方については、道路橋示方書V耐震設計編を参考にされて水平震度荷重の入力方向等 をご検討ください。

Q1-107 【F3D&Section共通】「荷重ケースの編集画面 | 荷重ケース、組合せ荷重ケース」の「許容割増」で係数を入力しても許容 せん断応力度が割増されない

A1-107 断面に設定しているせん断の準拠基準は「道示III」となっていないでしょうか。この場合、コンクリートが負担する平均せん断応力度が許容応力度の章から除外されていることから、許容割増を乗じておりません。

許容応力度の割増しを考慮したい場合は、コンクリート材料において、割増し後の値を「平均せん断応力度(道示III)」に 任意定義していただき、この材料を使用する断面を作成しておくことになります。

Q1-108 座屈に関する照査を行う方法は?

A1-108 UC-win/FRAME(3D)で座屈を考慮する方法には2種類あります。

1つ目は、扁平アーチの飛移座屈に代表されるいわゆる幾何学的非線形による座屈です。 これは、微小変位理論では表現できない現象であり、材料非線形とは無関係なものです。弾性梁要素としていても生じる ものです。これを考慮するには「モデル設定」において幾何学的特性を「大変位」に設定することで自動的に考慮できま す。ここではこれを全体座屈と呼ぶことにします。雑誌"橋梁と都市プロジェクト"(2006年1月号)の「第3回トラス橋の座 屈解析」では、この機能を用いています。

(資料)

月間誌「橋梁と都市プロジェクト」(橋梁編纂委員会刊)掲載記事 http://www.forum8.co.jp/product/ap_at.htm 第2回 幾何学的非線形解析の概論と簡単な応用としての擬似管の座屈解析 ftp://ftp.forum8.co.jp/forum8lib/pdf/ap_at/AT02.pdf 第3回 トラス橋の座屈解析 ftp://ftp.forum8.co.jp/forum8lib/pdf/ap_at/AT03.pdf

2つ目は、鋼製あるいはRC橋脚の繰り返し載荷時にみられる鋼材の塑性化による座屈です。 これは、鋼材の応力ひずみ曲線において、圧縮側に座屈開始点ひずみを定義することによって得られます。これはヒステ リシスで定義するので、ファイバー要素を用いることになります。ここでは、これを局部座屈と呼ぶことにします。

全体座屈は、幾何学的非線形解析の計算過程において自動的に考慮されるものです。

局部座屈は、鋼材ヒステリシスの圧縮側に座屈ひずみを設定することによって材料非線形解析の中で考慮できるもので す。鋼材ヒステリシス「F3D」では、座屈開始点のひずみ値を[ε'6]で与えるようになっています。詳細は、ヘルプの「操作方 法|モデル作成|ヒステリシス(8)〜鉄筋、鋼板(F3D)〜」をご覧ください。

しかし、実務設計においては、座屈開始ひずみの値について明確にされている示方書がなく、まだ研究途上にある概念と 考えています。ヒステリシス「F3D」は、下記文献

・渡辺浩,崎元達郎:コンクリートを充填した角型鋼管柱の局部座屈を考慮した地震応答解析,土木学会論文集,土木学会,No.647/I-51,pp.357-368,2000.4
 ・崎元達郎,渡辺浩,中島黄太:局部座屈を考慮した鋼箱型断面部材の復元カモデル,土木学会論文集,土木学会,No.647/I-51,pp.343-3552000.4

を参考にして作成しています。

鋼材ヒステリシスにはもう1つ、「COM3」があります。これは鉄筋コンクリート部材中の鉄筋に対するヒステリシスです。 これには、座屈を考慮するオプションがあります。詳しくは、ヘルプの「操作方法 | モデル作成 | ヒステリシス(10) 〜鉄筋 (COM3) 〜」を参照してください。この中に参考文献を紹介しています。座屈ひずみは通常降伏ひずみの10倍程度の オーダーと思いますが、厳密にどの程度の値となるかは設計者のご判断となります。

その他のヒステリシスについては、座屈の設定をすることができませんが、損傷基準として与えることは可能です。

損傷基準は設定値を応答値が超えたかどうかを判定するものです。鋼材ヒステリシスの損傷基準には圧縮側に「座屈」という損傷基準があり、ここに座屈ひずみを与えておけば計算後に部材に表示される損傷色で識別できます。このように、 座屈を考慮しないヒステリシスをファイバー要素に設定していても、損傷基準として設定していれば判定が可能です。この 場合は、「フレーム計算としては圧縮応力度の低下を考慮しないが、与えられたひずみ値を超えたかどうかは識別できる」 ということになります。

全体座屈(弾性座屈)を表現するためには、節点をいくつか設けて多数の部材から構成されるように分割しておくことが 必要と思います。なぜなら、全体座屈は多数の要素から構成される場合に生じるためです。1部材だと全体座屈は生じま せん。

Q1-109 瞬間剛性と初期剛性の違い

A1-109 動的解析中の部材剛性の低下を粘性減衰にも反映させるのが瞬間剛性、部材剛性の低下を無視するのが初期剛性、で す。下記文献を紹介いたしますので参考にしてください。初期剛性と瞬間剛性の違いや使い分けについても解説されてい ます。

> <文献> 独立行政法人 土木研究所 耐震研究グループ耐震チーム、 共同研究報告書 第351号 すべり系支承を用いた地震力遮断機構を有する橋梁の免震設計法の開発に関する共同研究報告書「すべり系支承を用い た地震力遮断機構を有する橋梁の免震設計法マニュアル(案)

> 上記文献は独立行政法人土木研究所のホームページ「研究活動|各チームの研究内容|橋梁構造研究グループ|旧耐震 チーム||耐震研究グループ耐震チーム」サイトから入手できます(2009年4月13日日現在)。

Q1-110 死荷重と活荷重の断面力を用いた応力度計算を行いたい

A1-110 組合せ荷重ケースを用いることで可能です。手順は以下のとおりです。

 1)モデル設定画面で「活荷重ケースを使用する(影響線解析)」にチェックを入れる。
 2).複数の部材に活荷重領域を設定し、活荷重の定義を行う。
 3)「荷重ケースの編集画面|組み合わせ荷重ケースタブ」で組み合わせ荷重ケースを作成し、 選択可能な荷重ケースから死荷重と活荷重を設定する。
 この時、活荷重の結果には抽出キーが多数あるので、どの抽出キーで抽出するかを設定する。
 4)モデルを計算し断面力タブで断面力を確認する。
 5)「照査一覧タブ|応力度・耐力等の照査タブ」で組合わせ荷重ケース(死荷重+活荷重)の照査の結果を確認する。

Q1-111 「震度算出(支承設計)」で免震という条件にしてUC-win/FRAME(3D)データを作成したが、UC-win/FRAME(3D)で読み 込むと「モデル設定」画面で「一般の橋」などとなっている。問題ないか?

A1-111 「震度算出 (支承設計)」や「橋脚の設計」が作成したUC-win/FRAME(3D) データは、 $M-\phi$ 特性や $M-\theta$ 特性 (ばね特性) が安全係数も含めて全てが任意設定となっています。 $M-\phi$ 特性や $M-\theta$ 特性が任意設定になっている場合は、モデル設定画面の橋種や重要度の定義はどこにも使用されません。

UC-win/FRAME(3D)には、新規に断面形状を持つ断面 (アウトライン) を作成して鉄筋を配置し、曲げ計算用の準拠基準 を選択すると、その断面と連動してM-φ特性やM-θ特性 (ばね特性) を計算するしくみがあります。 この場合は、モデル 設定画面「オプ ション設定」 で指定されている橋の重要度や橋種に応じて安全係数αを自動設定します。

したがって、「震度算出(支承設計)」や「橋脚の設計」が作成したUC-win/FRAME(3D)データでは、モデル設定画面で設定している橋の重要度や橋種はM-φ特性などに使用されません。

「橋脚の設計」には、免震というスイッチがあります。「橋脚の設計」から「震度算出(支承設計)」へデータを連動させるときは、このスイッチが必要です。なぜなら、「橋脚の設計」がUC-win/FRAME(3D)のM- φ 特性を任意設定で作成して保持しているためです。「震度算出(支承設計)」の中ではM- φ 特性を作成していません。このようにして、「橋脚の設計」の中で作成したUC-win/FRAME (3D)データをそのまま「震度算出(支承設計)」へ取り込んでいます。

「震度算出(支承設計)」にも"免震"という設定があります。すると、「橋脚の設計」で設定された"免震"というスイッチと 「震度算出(支承設計)」の"免震"のスイッチは、整合がとれていないといけません。「橋脚の設計」と「震度算出(支承設 計)」との連動時に、もし"免震"というスイッチの設定に不整合があると警告がでます。

したがって、「橋脚の設計」→「震度算出(支承設計)」→「UC-win/FRAME(3D)」と連動させるときは、

M-φ特性は「橋脚の設計」が作成している M-φ特性に設定する安全係数も「橋脚の設計」で設定している 免震の設定は「橋脚の設計」と「震度算出(支承設計)」の両方にある UC-win/FRAME(3D)で設定する橋の重要度や橋種は使用しない

ということになっています。

ただし、UC-win/FRAME(3D)のレポート出力を報告書に使用する場合などを考えると、計算に使用されていない橋の重 要度や橋種を"免震橋"としておくことも考えられます。

Q1-112 【F3D&Section共通】「UC-win/FRAME(3D)」と「RC断面計算」でねじり定数が異なる

A1-112 「RC断面計算」のねじり定数はデザインデータブック(社団法人日本橋梁建設協会)に記載の方法で算出しております。 「RC断面計算」ヘルプの「計算理論及び照査方法|計算式及び算出の考え方|ねじり定数」をご覧下さい。

> 「UC-win/FRAME(3D)」のねじり定数Jの算出方法は、プラントルの薄膜アナロジーによる方法です。 「UC-win/FRAME(3D)」ヘルプの「計算理論|断面計算関連(一般)|ねじり定数の算出方法」に詳しく書かれていますの で、ご確認ください。この方法は、断面形状や部材厚などに依存せず、任意形状断面(充実、中空、開断面、閉断面も含め て)に対して適用できます。このヘルプ内の、「ヒント」以降にUC1/RC断面計算とのねじり定数の比較結果を記載してお ります。

> 上記ヘルプには、両プログラムの算出方法の違いによって約2%程度の差が生じることが示されています。 最終的に、どちらの値を正しいとするかは設計者の判断となります。もし、手計算で算出されたねじり定数を使用するの であれば、「断面タブ」より変更したい断面を選択していただき、編集画面より「ねじり定数 | 任意設定」にチェックを入 れ、数値を直接入力してください。

Q1-113 「断面」タブで $M - \phi$ を計算したときに表示される $M - \phi$ 図を出力する方法は?

A1-113 M-φ図をレポート出力する方法は以下の通りです。

 1.レポート設定画面の「入力データタブ|断面タブ」の「断面データ(詳細)」で『M-φ特性、グラフ、表』にチェックし画面 上部の「適用」ボタンを押す
 2.左側ツリーの「M-φ特性」にチェックを付けてプレビューボタンを押す

ただし、この手順で出力できるM- φ 特性は、断面の編集画面の「M- φ 特性の作成と編集」で作成したM- φ 特性のみとなります。

Q1-114 免震支承はタイプ とタイプ IIで支承のばね定数が異なるため、各ランの支承剛性 (ばね特性) を変更したい

A1-114 1つのモデル内で、異なる2つの支承条件を入力することはできません。 タイプIとタイプIIのモデルを別々に作成し、それぞれに対して支承条件を設定してください。また、支承条件だけでなくせん断耐力の「荷重の正負交番作用の影響に関する補正係数:Cc」もタイプIとタイプIIとで異なりますのでモデルを2つ作成することになります。ヘルプの「計算理論」断面計算関連(一般) | せん断耐力(道示IV、V)」をご一読ください。

Q1-115 水平震度荷重を部材毎に変更することはできるか

A1-115 水平震度荷重は自動生成荷重の1つなので部材毎に変更することはできません。 水平震度荷重を使用しますと、質量を持つ全ての部材に一様に水平震度荷重が働きます。そのため、部材荷重あるいは、 節点荷重としてそれぞれの水平震度荷重ケースを作成していただく必要があります。作成方法としては、以下の方法が便 利だと思います。

モデル設定画面で「水平震度荷重」にチェックを入れる。
 荷重テーブルで、自動作成された水平震度荷重ケースをコピーする。
 コピーした荷重ケースの荷重値を適宜編集する。
 モデル設定画面で「水平震度荷重」のチェックを外す。

Q1-116 活荷重による変位が節点の結果画面に表示されない

Q1-116 活荷重の計算(影響線に活荷重を載荷する解析)は、部材に対して行っているために、節点の結果画面には変位が表示されません(ただし、活荷重による反力結果は、節点の結果画面に表示されます)。

したがって、「部材の結果」画面での変位をご確認ください。 部材の結果画面での活荷重の計算結果については、ヘルプの「操作方法 | 結果 | フレーム計算結果(3)~部材の結果~ | ◆ 活荷重の結果」をご覧ください。

Q1-117 ダンパーをモデル化する場合の考え方などを知りたい

A1-117 ダンバーのモデル化に関する一般的な内容を回答いたします。

ダンパーの種類には、履歴型と粘性型の2種類があると思います。 UC-win/FRAME(3D)では、減衰係数を要素に直接与えることができないため、粘性型ダンパーはモデル化できません。 履歴型ダンパーであれば、ばね要素をご利用ください。ばね要素はばね特性を1つ指定します。ばね特性には、バイリニア 型、トリリニア型などがございますのでダンパーの履歴特性に応じてご利用ください。 ダンパーの特性はダンパー部材軸方向に与えられると推察します。その場合、ばね要素の要素座標系xl-yl-zlのどれかの軸 (xl or yl or zl)が部材軸方向になるように要素座標系を設定することになります。そして、その軸方向のばね特性にバイ リニア型などの特性を与えます。

その他の5成分については、ダンパーの軸直角方向の特性等に応じて「線形ばね」にしたり、割り切って「自由」としたり することになると考えます。ダンパーのメーカに確認されるのがよいかと思います。

ダンパーのモデル化につきましては、『既設橋梁の耐震補強工法事例集(H17.4海洋架橋・橋梁調査会発行)』のp.I-100、 I-101に、考え方が記載されておりますのでご参考ください。

Q1-118 RC部材ををファイバー要素でモデル化するときの断面分割数は?

A1-118 1つの断面を1つの断面要素で構成する場合は、縦あるいは横に20分割程度が目安と考えています。H24道路橋示方書 V耐震設計編。p.174にはRC断面のM-φ算出のために、断面内の分割数として50分割程度という記述がみられます。こ れをファイバー要素断面の分割数に適用すると多いかもしれませんが、最大で50程度と考えればよいと思います。ちなみ に、入力上のセル数上限は、1つの断面要素に対して3000までとなっています。

メッシュ分割が多くなれば解析時間も長くなり、結果付きでファイル保存したときもファイルサイズが肥大化する傾向にあります。しかし、極端な分割数(たとえば1000分割など)にしなければ、有意な精度低下は生じないと推察いたします。

実際には、分割数を変化させて計算結果がどの程度変わるかを観察されることをお勧めします。

- Q1-119 【F3D&Section共通】「UC-win/FRAME(3D)」で作成した断面データを「UC-win/Section」で読み込みたい
- A1-119 「UC-win/FRAME(3D)」で作成した断面データを「UC-win/Section」で取り込むことは可能です。 方法は以下の通りです。

1.「UC-win/FRAME(3D)」の断面タブで右クリックし「UC-win/Section」で読み込みたい断面を選択し、「エクスポート」 を選択する

2.ファイルの保存先、ファイル名を確認し、保存する

※拡張子が「*.sec」というファイルが保存されます

3.「UC-win/FRAME(3D)」の断面タブで右クリックし上記2で保存した拡張子「*.sec」のファイルをファイル名に設定し 「開く」を押す

4.インポートウィザードで断面、アウトライン、材料を確認する

上記の方法は断面を1つずつエクスポートする方法です。 複数の断面を一度にエクスポートすることも可能です。この操作方法は、UC-win/FRAME (3D)のメイン画面の断面タブ を表示させた状態で、メインメニューから「ファイル | エクスポート | データのエクスポート」を実行します。

ファイルの読み込みについて、ヘルプの「操作方法 | ファイルの読込みと保存」をご確認ください。 操作方法や、エクスポートされるデータについて記載しております。

Q1-120 【F3D&Section共通】許容応力度法の曲げ応力度照査が行われない

A1-120 断面に設定する曲げ計算用準拠基準をご確認ください。「なし」となっている場合、曲げ応力度照査等の結果は得られません。

ヘルプの「操作方法|モデル作成|断面(2)~断面エディター~」にある「準拠基準選択画面を呼び出します。」というボタンを押して設定してください。

なお、鋼断面に対してはせん断照査機能がないので、せん断計算用準拠基準は「なし」としておいてください。

Q1-121 節点にモーメント荷重を作用させる方法

A1-121 節点を選択して「右クリック | 節点荷重の編集」を選択してください。 荷重ケースを作成し、荷重タイプで「集中荷重」、アクションで「モーメント」を設定し、値を設定してください。モーメント 荷重の軸の設定はベクトルで指定する必要があります。お手数ですが、ヘルプの「操作方法 | 荷重 | 節点荷重 | 操作手順」 に従って操作してみてください。

ー覧形式での荷重テーブルで入力する方法もあります。ヘルプの「操作方法|荷重|荷重テーブル」をご覧ください。

Q1-122 【F3D&Section共通】 照査一覧で「曲げ耐力の照査」の「Mc<Mu」の結果が「---」表示となっている理由

A1-122 断面に設定する曲げ計算用準拠基準をご確認ください。曲げ耐力の照査において曲げ計算用準拠基準が道示III、IVの場合はMc<Muのチェックは行いません。そのため、Mc<Muの欄には『---』という表示になります。

このチェックは道示Vに基づいた処理としているためです。 道示V-149ページの式(10.2.2)にPc<Puという規定があり、この規定を準用しています。

UC-win/FRAME(3D)ヘルプの「目的別ガイド | 最小鉄筋量の照査を行うには」、「計算理論 | 断面計算関連(一般) | 最小鉄筋量」をご一読ください。

Q1-123 照査一覧の許容曲率の照査で表示される応答曲率 φ と「 $M-\varphi$ 要素・ファイバー要素の結果」 画面の応答曲率 φ が異なるのはなぜ?

A1-123 照査一覧で表示される値は、着目点位置において抽出キーで抽出された値が表示されています。

一方、「M-φ要素・ファイバー要素の結果」画面で表示される値は、M-φ要素の場合では剛性を要素中央で評価するために、要素中央での値が表示されています。「部材の結果」画面では、要素中央の値から、i端(j端)に向って、線形で補間 して算出した結果が表示されています。

Q1-124 軸線(中心線)に対して片車線のみL荷重を載せるさせることは可能か

A1-124 片車線の位置にL荷重(分布荷重)を載荷したいということであれば対応できません。

本プログラムの活荷重計算機能は、1本棒に対して影響線を作成してその影響線に対して幅員を考慮した活荷重を移動 させながら、どの位置にきたら着目している点の断面力等が厳しいかどうかを計算する機能です。ヘルプの「操作方法 | 活 荷重 | 活荷重エディタ(2)~幅員データ~」にあるヒント中の(1)が本プログラムが想定している解析モデルです。

片車線分の荷重強度を載荷するということであれば、幅員を半分にするか、もしくはp1荷重強度やp2荷重強度を半分にすることをご検討ください。

Q1-125 【F3D&Section共通】限界状態設計Vydの計算でスターラップが加算されない。

A1-125 断面の「断面諸量と断面計算オプション | 限界状態設計タブ | せん断タブ | スターラップタブ」で断面積や間隔aが入力されているかご確認ください。こちらに適切な値を入力していただきますと、Vydの計算でスターラップが考慮されます。

限界状態設計の計算には、一部を除いて限界状態設計タブで入力されたデータしか使用されませんのでご注意ください。一部とは、せん断タブの「b, d」タブ内の設定です。この設定は限界状態設計のときでも参照されます。

ヘルプの「操作方法|モデル作成|限界状態設計の入力(4)~せん断~|◆スターラップ・タブ」もご一読ください。

- Q1-126 【F3D&Section共通】断面から生成したM-θで動的解析を行う場合の許容回転角は、どのように算出しているか?
- A1-126 許容回転角は、ばね特性の編集画面「M-θ」タブに表示されている安全係数を使用して、道路橋の耐震設計に関する資料 平成10年1月(PCラーメン橋・RCアーチ橋・PC斜張橋等の耐震設計計算例)のp.2-75の式にて算出されています。

ヘルプの「計算理論|断面計算関連(一般)|許容曲率と許容回転角|■許容回転角」もご覧ください。

- Q1-127 【F3D&Section共通】モデルの設定でB種の橋・一般の橋を選択した場合、断面から生成したばね特性の許容回転角算 出に必要な安全係数はどのように算出しているか?
- A1-127 安全係数は、断面作成時に設定した曲げ計算用準拠基準とモデル設定(オプション設定)に応じて自動的に設定されます。モデル設定だけでなく、断面に設定する曲げ計算用準拠基準もご確認ください。

例として、橋種が「一般の橋」で、橋の重要度が「B種の橋」の場合は、以下のようになります。 道示-V (タイプI):3.0 道示-V (タイプII):1.5 道示-V (鋼製橋脚充填あり、なし):1.0

ヘルプの「計算理論|断面計算関連(一般)|許容曲率と許容回転角|◆安全係数a」もご覧ください。

- Q1-128 【F3D&Section共通】モデルの設定で、「一般の橋」にした場合と「免震橋」で、断面から生成したばね特性の許容回転角が同じ値になるのはなぜ?
- A1-128 曲げ計算用準拠基準が「道示-III, IV」または「道示-V(H14鋼製橋脚)」の時は「一般の橋」、「免震橋」ともに安全係数 α=1.0となり、許容回転角の値も同じになります。安全係数は道路橋示方書V耐震設計編に準拠していますので、道示-V (タイプI)などを指定してください。

ヘルプの「計算理論|断面計算関連(一般)|許容曲率と許容回転角|◆安全係数α」もご覧ください。

Q1-129 絶対加速度と相対加速度の違いは?

A1-129 構造物の応答によって生じるのが「相対加速度」であり、それに入力地震動の加速度を足し合わせたものが「絶対加速 度」となります。「入力地震波が2000galで、応答加速度が2500galだった」というような表現で用いる場合は、その応答 加速度は"絶対加速度"を意味しています。

Q1-130 ケース載荷の場合、ばね要素の結果を確認する方法は?

A1-130 プログラムの仕様上、モデル設定画面の荷重載荷方法が「ケース載荷」となっている場合は、ばね要素の結果を表示する ことができません。

> モデル設定画面で「線形+微小変位+シーケンス載荷」という設定にしてください。これに伴い、ランが必要になりますの で、荷重ケースの編集画面でシーケンス荷重を作成し、基本荷重ケースや組合せ荷重ケースを指定して、「ラン」の設定を 行ってください。ラン毎に抽出キーの設定も忘れずに行います。

> ヘルプの「操作方法 | 荷重 | シーケンス荷重」、「操作方法 | 荷重 | ランの定義」、「操作方法 | 荷重 | 抽出キー」をご覧ください。

Q1-131 微小変位と大変位の違いと使い分け

A1-131 微小変位は変形前の状態で力の釣り合いを立てて解きます。
 一方、大変位では変形後の状態で力のつりあいを立てて解くため、収束計算が必要な非線形問題となり、これを材料非
 線形とは区別して、幾何学的非線形と呼びます。変位の増大に伴うP-δ効果を無視することができない高橋脚などで幾
 何学的非線形が必要です。

材料非線形解析は、材料特性の非線形性を考慮した解析で、ファイバー要素、M-φ要素、バイリニアなどのばね要素を 用いるときに必要です。材料非線形と幾何学的非線形を同時に考慮すると、非線形問題を同時に2つ考慮するので、モデ ルによっては収束しない場合があります。

最初は材料非線形だけで解析を行い、必要に応じて幾何学的非線形を考慮してください。

ヘルプの「はじめに|プログラムの概要|UC-win/FRAME(3D)とは(2)~機能概要~」に「材料非線形と幾何学的非線形」の説明を載せておりますので、こちらもご覧ください。

本プログラムの幾何学的非線形については、ヘルプの「参考資料およびサンプルデータ|資料|資料01 各要素モデルと剛性方程式 (FRAME3D_Ref-01.pdf)」または、弊社元技術顧問後藤先生の解説サイト (http://www.forum8.co.jp/forum8/ronbun1.htm) を参考文献として挙げさせていただきます。

Q1-132 【F3D&Section共通】 繊維シートを断面に貼り付けた場合のM-φ特性の算出方法

A1-132 繊維シートを断面に貼り付けた場合のM-φ特性の算出方法については、ヘルプの「計算理論|断面計算関連(一般)|炭 素繊維シートの考え方」に図入りで解説しておりますのでご覧ください。 ここに解説しているように、土木研究所の「コンクリート部材の補修・補強に関する共同研究報告書(III)、H11.2」に準拠 したコンクリート床版やコンクリート桁などの補修・補強の場合に準拠して、破壊判定と終局曲げモーメントMuを計算し ます。

> 破壊の定義は、 コンクリート圧壊:圧縮コンクリートが終局ひずみ ε cuに達したとき (このとき、繊維シートは破断・剥離していない) 繊維シートの破断:炭素繊維シートが終局ひずみ ε frpuに達したとき (このとき、コンクリート圧壊、繊維シートの剥離は発生していない) 繊維シートの剥離:繊維シートが剥離ひずみ ε delaminateに達したとき (このとき、コンクリート圧壊、繊維シートの破断は発生していない) の3種類を考慮しています。

また、Mu算出時に用いる炭素繊維シートの応力ひずみ曲線は、終局ひずみを「 ε frpu:終局ひずみ(=k* σ frpu/Efrp)」

ただし、 *o* frpu:保証引張強度 k:引張強度に乗じる係数 Efrp:ヤング係数 としています。

この他に、剥離ひずみも考慮しています。算定式については、上記ヘルプをご覧ください。

Q1-133 死荷重と活荷重の断面力を組み合わせた応力度計算を行う方法

A1-133 死荷重と活荷重の断面力を組み合わせた応力度計算を行う手順は以下の通りです。

1). モデル設定画面で「活荷重ケースを使用する(影響線解析)」にチェックを入れ、活荷重を設定する。 2). 「荷重ケースの編集画面|組み合わせ荷重ケースタブ」で組み合わせ荷重ケースを作成し、選択可能な荷重ケースから 死荷重と活荷重を設定する。

※この時、活荷重はどの成分を抽出するかを活荷重抽出キーで設定する。 3). 計算して断面力タブで断面力を確認する。 4). 「照査一覧タブ | 応力度・耐力等の照査タブ」 で組合わせ荷重ケース (死荷重+活荷重) の照査の結果を確認する。

製品添付のサンプルデータ「L05__ShapPai[PC]{Static}.f3d」が参考になると思います。サンプルデータは、デフォルトではC:\Program Files\Forum 8\UCwinFRAME(3D)\Samplesにあります。

- Q1-134 鉛直方向の質量と水平方向の質量を別々に入力したい
- A1-134 剛体要素を右クリックして | 剛体要素の編集 | 質量のプロパテイー | 質量と重心 | 並進成分 | 入力方法 | 個別 | により各方 向の質量が入力いただけます。 詳細は、ヘルプの 「操作方法 | モデル作成 | 剛体要素」をご覧ください。
- Q1-135 ダンパーをモデル化する際, Rayleigh減衰の係数βをとしたい
- A1-135 操作の手順をまとめましたので、下記をご参照ください。 http://www.forum8.co.jp/faq/ucwin/guide/UC-winFRAME(3D)におけるダンパーのモデル化.pdf
- Q1-136 「FRAMEマネージャ」で計算されたプレストレス2次力の計算を、UC-win/FRAME(3D)で再現したい
- A1-136 UC-win/FRAME(3D)にはFRAMEマネージャの「プレストレス荷重」に相当する機能がありません。

UC-win/FRAME(3D)では、ヘルプ「目的別ガイド|プレストレス荷重を考慮するには」に説明しているように、下記の処理 を行っています。『プレストレス荷重が追加されます(各値は編集不可)。部材両端でPC鋼材の位置や本数が異なってい る場合は、内力として釣り合うようにプログラムが自動補間するので、材端にせん断力荷重や軸方向の分布荷重が付加さ れます。』

これは、寸法形状を持つ断面を作成し、PC鋼材を断面内に配置することで自動的に上記のようなプレストレス荷重を作成しています。したがって、UC-win/FRAME(3D)で入力する場合は、寸法形状を持つ断面を作成し、PC鋼材を断面内に配置されることをお勧めいたします。

支点条件については、FRAMEマネージャのKzがUC-win/FRAME(3D)のzl (支点条件の設定の成分「xl, yl, zl, θ xl, θ yl, θ zl」のうちの「zl」」)に同じばね値を入れてください。そして、FRAMEマネージャのKxとKyに該当するのはUC-win/FRAME(3D)のxl、ylですので、それぞれにゼロの数値または「自由」を設定してください。その他の成分 (xl, yl, θ zl) は固定としてください (自由のままだと構造不安定になりますので)。

- Q1-137 【F3D&Section共通】横拘束筋の有効長はどこで入力したらよいか
- A1-137 横拘束筋の有効長につきましては、横拘束材料タブで横拘束材料編集画面を開いてください。
 任意設定ρのチェック(レ)を外すと横拘束筋の有効長dが入力いただけます。
 Ah、s、dを入力すると、ρを自動計算しますが、0.018を超えると赤表示となり確定できません。0.018以下となるように入力してください。

ヘルプの「操作方法 | モデル作成-横拘束材料(2) ~横拘束エディター~」をご覧下さい。

横拘束材料を準備できましたら、断面要素をダブルクリックして、断面要素ウィザード画面を呼び出し、横拘束材料を選 択するページで設定します。

Q1-138 除荷時剛性低下指数のデフォルト値0.4の根拠

A1-138 道路橋示方書V耐震設計編p.338では、塑性ヒンジをバイリニア型の回転ばねに置き換えた場合の目安として、徐荷時剛 性低下指数として0.5が示されています。オリジナルの「Takedaモデル」では0.4が使用されており、当プログラムではこれ を参考にしています。

> 各準拠基準に示される値を列挙いたします。 参考までに、各準拠基準に示される値を列挙いたします。

H14道示V-p.338では、0.5 (バイリニア型のM-θモデルに対して) JH二集(H10.7) p.3-67では、0.4 2002コン示[耐震]p.132 では、0.4 (部材変形が小さい場合)、0.5 (最大荷重点以降考慮時) H11鉄道基準[耐震]p.408では、0.4

この記述がヘルプの「操作方法 | モデル作成 | ばね特性(3)~線形、バイリニア、トリリニア、テトラリニア~」 にありますの でご覧ください。

Q1-139 部材に対して、分布ばねを設定している場合、非線形解析を行うと、『分布ばねケースがM-φ要素に設定されています が、非線形解析では無視されます。』という警告メッセージが表示される

A1-139 分布ばね部材は「弾性床上の梁理論」に基づいており、弾性梁要素に対して適用され(ファイバー要素、M-φ要素では 無視されます)、線形ばねのみしか扱うことができません。

> 非線形解析で分布ばねを考慮したい場合は、ばね要素を多数並べて近似的に分布したばねを表現することになります。 離散的なばねを多数並べて分布ばねを表現するために、ばね要素が多ければ多いほど精度がよくなりますが、モデル作成 が煩雑になります。どの程度細かくすればよいかはモデルに依るので適宜ご検討ください。1個当たりのばね要素が負担 する地盤抵抗を別途算出する必要もでてきます。このばね要素のi端側(あるいはj端側)の節点は全固定にしてモデル空 間に固定します。もう一方の節点はフレーム上の節点になります。

ばね要素に関する説明は、ヘルプの

「目的別ガイド|ばね要素の作り方」 「操作方法|モデル作成|ばね特性(1)~リスト一覧~」 「操作方法|モデル作成|ばね特性(2)~ばね特性エディター~」 「操作方法|モデル作成|ばね特性(3)~線形、バイリニア、トリリニア、テトラリニア~」 「操作方法|モデル作成|ばね要素の定義・編集」

をご覧ください。

まずは上記のばねを変更して結果をご確認ください。

弊社ホームページの下記Q&A:Q1-18. 地盤バネを設定する方法は? http://www.forum8.co.jp/faq/ucwin/ucwinF3Dqa.htm#q1-20 もご参照ください。

Q1-140 衝突ばね定数の算出方法

A1-140 衝突ばね定数の設定については、下記参考文献に算出方法が記載されていますので、こちらをご参考ください。

衝突剛性が大きいと今までゼロ剛性だったばね要素が次のステップでいきなり甚大な剛性に変化するので、力の釣り合いがとれなくなることがあります。

(財)海洋架橋・橋梁調査会: 既設橋梁の耐震補強工法事例集, 平成17年4月, pp.I-100~

Q1-141 ばね要素の回転角を照査したい

A1-141 ばね要素の回転角の照査を行うことは可能です。製品添付のサンプルデータ「BlueBookSteelBridge_Typell_Mtheta. f3d」が参考になるかと思います。サンプルデータは、デフォルトでは、「C:\Program Files\Forum 8\UCwinFRAME(3D)\ Samples」にあります。

> ラン、あるいは平均荷重ケースのばね要素回転角の抽出キーを設定し、添付図のように「ばね要素の編集 | 荷重ケースタブ」で回転角の照査項目にチェックを入れて下さい。照査結果は、「メイン画面 | 照査一覧タブ | ばね要素の照査」で確認 することができます。

また、ヘルプの「目的別ガイド|ばね要素の照査を行うには」にも操作手順の説明がありますので、併せてご一読下さい。



自実世際直の運動 根可能な菌重ケース		選択されている菌垂ケーフ	
¥可載《荷重//一入	0- 4- 4-	(第代ホイロシの単立一一ス 両型一一ス 自ジーンスト 日・10、Tprezilen 日 日・10、Tprezilen 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日	

Q1-142 【F3D&Section共通】「Engineer's Studio面内」から、UC-win/Section形式でエクスポートしたが、全ての部材がエクス ポートされていない

- A1-142 「Engineer's Studio面内」から、UC-win/Section形式でエクスポートされるデータは、着目点を設定しているもののみと なります。全ての部材に着目点を設定することにより、全部材エクスポート可能となります。
- Q1-143【F3D&Section共通】「Engineer's Studio面内」から、UC-win/Section形式でエクスポートしたが、数値断面のため断面
照査が行われない
- A1-143 「Engineer's Studio面内」では断面形状寸法データを持っていません。フレーム要素の計算に必要な断面定数のみの データを持っています。このため、以下の方法をお試しください。

<方法A>

- 1. エクスポートされたデータを、「UC-win/FRAME(3D)」で開く。
- 2. 各断面を、数値断面ではなく、アウトラインを用いた形状を持つ断面として、「UC-win/FRAME(3D)」で作成する。
- 3.「UC-win/FRAME(3D)」にて作成した断面を、「断面力タブ」より、各部材毎に編集画面を開き、選択しなおす。

こうすることにより、断面照査が可能となります。 注意点としましては、

- ・準拠基準を必ず選択する。(断面タブ)
- 「荷重ケースの編集」画面にて、「照査」の欄を必ず選択する。「のsa用荷重種類」を必ず選択する。
 ・断面を作成する時に、
 - 「断面諸量と断面計算オプション | せん断タブ | b, d」を設定する。(せん断照査が必要な場合)
 - 「断面諸量と断面計算オプション|せん断タブ|オプション|斜引張鉄筋」より「鉄筋材料」を必ず選択する。
- などです。

<方法B>

- こちらは、「UC-win/FRAME(3D)」にて、先に断面を作成する方法について記載します。
- 1.「UC-win/FRAME(3D)」にて、アウトラインを用いた形状を持つ断面を作成する。
- 2. 作成した断面を、「断面タブ」画面の「エクスポート」ボタンより、それぞれ「UC-win/Section断面ファイル(*.sec)」としてエクスポートしておく。
- 3. 作成した断面を、それぞれ「コピー | 数値断面に変換してコピー } より数値断面としてコピーする。
- 4. 3の数値断面を、ES (面内)にて入力する。A, IzI(=Izz), J, E, γなど必要なものだけで良い。
- 5. 「Engineer's Studio面内」にて、モデルを作成一計算実行ーエクスポート(UC-win/Section形式)を行う。
- 6.5でエクスポートしたUC-win/Section形式ファイルを開き、2でエクスポートしておいた断面ファイルを、「断面タブ」画面の「インポート」ボタンよりインポートする。
- 7.「断面力タブ」より、各部材毎に編集画面を開き、6の断面に選択しなおす。

以下は、<対処方法Aと同じ>

その他の注意点としましては、UC-win/Sectionでは抽出荷重ケースを扱うことが出来ません。 「Engineer's Studio面内」にて、抽出荷重ケースを作成されている時は、この照査結果がエラーと表示されます。

 Q1-144
 【F3D&Section共通】許容せん断応力度照査で下記エラーが発生する。

 [エラー] 断面 [X] 斜引張鉄筋の材料が未定義です

A1-144 斜引張鉄筋を定義していないためにエラーが発生します。

このエラーを消失させるには、斜引張鉄筋の材料を指定する必要があります。断面タブで断面編集画面上部左上「断面諸 量と断面計算オプション | せん断 | オプション | 斜引張鉄筋」より斜引張鉄筋の鉄筋材料を選択してください。

詳細はヘルプの「操作方法 | モデル作成 | 断面計算の入力(4)~せん断 (オプション)~」をご参照下さい。

Image: State of the s
Image: Note: Section:
Billionen-€2 Ma, Mool SER-VA MODIOLER H22 (PR) Billionen H47/VA Lad J757/202 Billionen H47/VA Selekter-Extractive Add Disk T Selekter-Extractive Add Selekter-Extractive Add FRP Selekter-Extractive Add Selekter-Extractive Add FRP Selekter-Extractive Add Cite 10 * Orier 100 1000 Billionen H47/VA Selekter-Extractive Add Selekter-Extractive Add Cite 10 * Orier 100 1000 Billionen H47/VA 1000 1000 Billionen H47/VA
kd 175/202 Millingkass FRP Millingkass FRP </td
th:ABS7JC Critics(Bits: Cdus: 1000 1000 1000 bitting: And (nmc ²): 9810 1101.6 tittis: 0:5500 0:1500 0:1500 tittis: 0:0 0:000 0:000 tittis: 0:000 0:000 0:000 tittis: 0:000 0:000 0:000 tittis: 50045 \$0098 0:000
Rを分化させに高切発生ジル PA かられる 2000 B たん 1-407 53944 1010 PA かられる 2000 B たん 1-407 53944 2000

Q1-145 動的解析(時刻歴応答解析)を行う方法

- A1-145 UC-win/FRAME(3D)で動的解析(時刻歴応答解析)を行うには以下の手順となります。
 - 1.モデル設定画面の「基本設定」タブで解析条件で「非線形」を選択します。 すると自動的にシーケンス載荷にチェックがついてグレー表示になります。 非線形要素(ファイバー要素、M-φ要素、非線形のばね特性)を使用しないのであれば、 「シーケンス載荷」を直接指定してください。この場合は、「材料特性が線形+微小変位+シーケンス載荷」となります。
 - 2.「荷重ケースの編集」画面で「シーケンス荷重」タブを選択し、シーケンス荷重を定義します。
 - 3.最初に静的荷重として、「死荷重(St.)」を単調増加で1回載荷を定義し、その後に動的荷重を定義します。 動的荷重を定義するには予め地震波を準備しておく必要があります。
 - 4.「ラン」タブの中に入って、ランを作成してください。

5.計算を実行します。

上記の手順の詳細はヘルプの

「目的別ガイド|フレームモデルを作成するには(基本)」(1~5.について) 「操作方法|解析条件|モデル設定(基本設定)」(1.について) 「操作方法|荷重|シーケンス荷重」(2と3.について) 「操作方法|モデル作成|地震波(1)~リスト一覧~」(3.について) 「操作方法|モデル作成|地震波(2)~地震波エディター~」(3.について) 「操作方法|荷重|ランの定義」(4.について)

をご覧ください。

また、製品に添付しております資料「FRAME3D_Ref-04.pdf」では、3径間連続ラーメン箱桁橋をファイバー要素を使用してモデルを作成し、動的解析を行う手順が記載されておりますので、こちらもご覧ください。

デフォルトでは、C:\Program Files\FORUM 8\UCwinFRAME(3D)40000にございます。

- Q1-146 固有値解析や動的解析を行おうとすると、下記のような警告がでます。 [警告]M-θを自動算出するときの内部係数L'が負の値です 詳細はヘルプをご覧ください
- A1-146 ヘルプの「操作方法 | モデル作成 | ばね特性(5) ~ M − θ 特性 ~ | ◆静的、動的の種別指定 」をご覧ください。

日本道路協会、道路橋の耐震設計に関する資料 PCラーメン橋・RCアーチ橋・PC斜張橋・地中連続壁基礎・深礎基礎 等の耐震設計計算例、平成10年1月 p.2-62 ------(資料A)に示されるパラメータ α p、 β p、 γ p、L'が負になっていること を表しています。

(資料A)ではαp、βp、γp、L'の正負について明記されていませんので、これらの値が負になるとプログラムは警告を出 します。(資料A)では、それらが負になることを想定しないようです。負とならないように鉄筋径を増加させるか、あるい は、負のまま非線形特性を作成するかは、設計者の判断となります。

Q1-147 i端とj端の断面が異なる場合、照査一覧タブで「断面が定義されていません」となって照査できないのはなぜか

A1-147 i端とj端の断面が異なる場合、部材中央に着目点を置いても照査一覧タブで「断面が定義されていません」となって照査できません。この理由は、変断面部材の場合にi端とj端の内側の断面形状と配筋状態をプログラムが自動的に推定できないからです。

変断面部材の部材中央に着目点を配置するときは、部材中央位置の断面(形状、配筋が平均的な断面)を作成して、それ をi端側とj端側の両方に割り当ててください。

Q1-148 【F3D&Section共通】「主軸に違いがあります」というメッセージが表示される

A1-148 このメッセージにつきましてはヘルプの「操作方法 | モデル作成 | 断面計算の入力(3)~せん断 (b, d)~ | をご覧ください。 こちらに解説しているとおり、有効高さの算出方向と応答せん断力の方向が一致しないことを意味しており(主軸中心が ずれてもメッセージがでます)、道路橋示方書が想定していない状態です。

> このメッセージがでる原因の一例としては、「断面諸量と断面計算オプション画面|断面諸元一覧タブ」で「骨組み線の位 置」をずらしているときです。 骨組み線の位置をずらすと重心位置がずれてしまうので、 骨組み線の位置には偏心曲げモ-メントが生じます。UC-win/FRAME(3D)が自動的に生成する死荷重では、これを厳密に考慮します。ところが、フレーム計 算時の部材剛性は、ずれた後の剛性ではなく、ずらす前の剛性を用います。一方、断面計算では、骨組み線の位置に対して 偏心曲げモーメントを考慮します。このように、フレーム計算や断面計算において、整合のとれない状態になってしまいま すので、そのことがせん断計算にも影響が及んでしまいます。

> 「主軸に違いがあります」というメッセージは、このようにフレーム計算と断面計算の整合が取れない状態にあることを 示す警告メッセージです。このメッセージが表示されても計算自体は可能です。最終的には設計者の判断となりますので 適宜ご検討下さい。

骨組み線位置は断面図心位置からずらさないことをお勧めします。 この機能は計算上興味のない箇所において、3次元ソリッド表示の見た目をよくするためにご利用下さい。

- 01-149 【F3D&Section共通】曲げ耐力の照査[Mu_min < M < Mu_max]のMu値と $M - \varphi$ グラフでのMu値とが異なるのは何故 か。
- A1-149 フレーム計算の結果得られた断面力MzpとMypから、角度 θ を「tan θ = Myp / Mzp」で求めています。

 $M-\varphi$ グラフでは、この角度 θ を中立軸角度として、Mc、My0、Muを算出しています。したがって、Mc、My0、Muのそれぞ れの中立軸角度はいずれも角度日で統一されています。

一方、M-N相互作用図では、この角度の方向にMc、My0、Muを求めています。つまり、3次元MN相互作用図を作成し て、それを平面で切り取るときの角度として母を用いています。そのため、算出される中立軸角度は、角度母と異なる場合 があります。

ヘルプの「操作方法 | 断面計算 | 断面計算結果(10)~M-のグラフとM-N相互作用図~」の M-のグラフ (注意) および、

「計算理論 | 断面計算関連(一般) | ひび割れモーメント」 「計算理論 | 断面計算関連 (一般) | 初降伏モーメント」 「計算理論|断面計算関連(一般)|終局曲げモーメント」 に詳しく解説しておりますので、ぜひご一読ください。

このため、曲げ耐力の照査[Mu_min < M < Mu_max]のMu値と $M - \varphi$ グラフでのMuの値は一般に一致しません。断面形 状や配筋が対称でかつ1軸曲げの場合には一致しますが、それ以外の条件では異なる数値となります。

Q1-150 道路橋示方書V耐震設計編に規定されているタイプIIの地震動に対して、横拘束効果を考慮しないコンクリート応力ーひ ずみ曲線を設定したい。具体的には、εcc=εcuとして終局曲げモーメントMuを計算させたい。

A1-150 最初に、断面に設定する曲げ計算用準拠基準において「道示-V(タイプII)」を選択します。

> 次に、コンクリート材料を割り当てた断面要素の設定「応力度・耐力等の照査用パラメータの設定:道示-V(タイプII)」 ページにおいて、「横拘束効果なし」を指定します(下図参照)。この設定は終局曲げモーメントの計算や、Mーの特性の 自動算出に影響します。弾性梁要素、ファイバー要素の部材剛性には影響しません。

	編集 断面要素 🛛 🗙
応力度・耐力等の 準拠基準に応じて成 各パラメータを入力	査用パラメータの設定:遠示−V H24 (RG) 20ギカ毎線を作成します. て下さい。
	検知事データ 検知事データ 検知 (検知事の3度54/L v G _V (N/m [®]) 0.00 (特知 (特知 (特知 (特知 (特知 (特知 (特知 (特知
	〈戻る 次へ〉 終了 キャンセル ヘルプ(出)

Q1-151 i端とj端とに異なる断面を割り当てて、変断面部材としたい。

 A1-151
 互換性のある断面であれば、可能です。

 互換性のある断面とは下記の条件を満足する場合です。

1) 断面に使用されているアウトラインの数が同じであること。
 2) 断面を形成する図形の頂点数が同じであること。
 3) 材料の種類が同じであること。
 4) i-j端断面の主軸の角度の差が±0.5°以内であること。

ヘルプ「操作方法|モデル作成|部材の定義・編集(2)~断面割り当て~」もご覧ください。

Q1-152 i地震波の入力方向を角度θで与えたい

A1-152 可能です。ヘルプの「操作方法 | 荷重 | シーケンス荷重 | 動的荷重 | [入力角度]」の解説図をご覧ください。

解説図では30度と入力した場合の例です。この場合、全体座標系X-Zに対して地震波EWは-30度で入力されることになります。マイナスとは、半時計回りをプラスと考えた時の逆方向です。

Q1-153 i限界状態設計の計算式を計算書に記載したい

A1-153 以下の手順で出力可能です。

1.レポート設定-断面計算標準出力タブの「レポートに追加する項目の選択」で『限界状態設計法』にチェック(レ)する
 2.同画面の「詳細出力」の「出力項目選択」で『計算書書式』にチェック(レ)する
 3.レポート設定画面上方の「適用」を押す
 4.左側ツリー部の「断面計算|標準出力|詳細|限界状態結果書式|計算書書式」以下の出力したい個所にチェックする
 ※全て出力したい場合は「計算書書式」にチェックしてください

下図も合わせてご覧ください。

à	レポート設定	×
\$• \$0 🛛 🔿 🗡	1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	
#-h:	一般事項 入力データ フレーム計算 断雨力 報告一覧 新面計	· 算標準出力
		ては単語算 本は数は 本は数は 本 本 本 本 本 本 本 本 本 本 本 本 本
>-W ■ 地域 204011-×=3.000 >-W ■ 側線 204014-×=0.000	Unit A	向1位反応的広力度 特許商業 マ
 → ● ● ● ● ● ● ● ● ● ● ● ● ● ● ● ● ● ● ●		出力タイプ: 書式1 v
▷ - · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	APCA APCA	■ 設計準拠基準の出力
▷X = 中HE 25H122 - X = 0.000 ▷X = 0.001 ▷X = 0.001	Q 712a-0	ジ キャンセル 開びる ヘルプ(U)

Q1-154 「損傷基準による判定」とは何か

A1-154 損傷基準による判定は、非線形要素に対して、ひずみや曲率、回転角、変位で線引きしておき、その線を越えたら色をつけて把握する機能です。計算そのものには直接影響しません。

ファイバー要素であれば、何段階かのひずみを設定しておき、応答ひずみの大きさによって要素の色が変わります。 M-φ要素であれば、何段階かの曲率を設定しておき、応答曲率の大きさによって要素の色が変わります。 ばね要素であれば、何段階かの変位や回転角を設定しておき、応答曲率の大きさによって要素の色が変わります。 具体的な損傷基準の数値については、ヘルプの「操作方法 | モデル作成 | 損傷基準」をご覧ください。

Q1-155 要素座標系を何も設定しない場合、どの向きになっているか

A1-155 要素座標系のデフォルトは、要素yI軸が鉛直上向き(全体Y)としています。 しかし、鉛直部材では要素のyI軸を上に向けることができませんから、全体X軸の負の向きとなります。 この解説がヘルプの「操作方法 | モデル作成 | モデル(6) ~ 要素座標系の方向指定~」に図入りでありますのでのでご覧く ださい。

完全に部材が鉛直方向を向いているときは、上記ヘルプ「A.「定義の方法」が[全体Y]のとき」の4番目の図のように要素yI軸が全体-X軸を向きますが、節点の座標数値の誤差で傾いている場合は、2番目や3番目の図のようになります。

Q1-156 ファイバー要素の解析で損傷基準を確認すると、破断した部材があるにもかかわらず、その部材名称がメイン画面の「破断」という損傷基準に表示されない

A1-156 メイン画面やファイバー要素の結果画面で表示している損傷状況は、以下のような優先順位で色がつけられます。

引張降伏 < 圧縮降伏 < 破断 < 座屈

右に行くほど優先順位が高くなります。破断を経験した部材が、その後に座屈も経験している場合、上記優先順位により、部材としては座屈の色になります。

ヘルプの「操作方法|モデル作成|損傷基準」に損傷基準の優先順位を全て解説しておりますのでご覧ください。

Q1-157 入力を終えて計算を実行した。無事に解析できたが、フレーム計算結果の見方がわからない

A1-157 フレーム計算の結果をみるには、計算実行後、部材や節点などの要素を最初に選択する必要があります。CTRLキーを押 しながら複数選択することも可能です。最初にある要素を選択してから右クリックメニュー「全ての部材を選択」を実行す ることもできます。要素を選択すると、その要素の種類に応じて確認することのできる結果画面の呼び出しがメニューが でてきます(グレー表示が解除される)。

フレーム計算の結果を確認するにはお手数ですがヘルプの

「操作方法|結果|フレーム計算結果(1)~モデル全体~」 「操作方法|結果|フレーム計算結果(2)~節点の結果~」 「操作方法|結果|フレーム計算結果(3)~部材の結果~」 「操作方法|結果|フレーム計算結果(4)~M-φ要素・ファイバー要素の結果~」 「操作方法|結果|フレーム計算結果(6)~時刻歴結果(節点)~」 「操作方法|結果|フレーム計算結果(7)~時刻歴結果(部材)~」 「操作方法|結果|フレーム計算結果(9)~活荷重の結果~」

もご一読ください。

Q1-158 フーチングの回転質量は考慮されるか。

A1-158 アウトライン等の寸法形状を持つ断面を線要素に割り当てて部材を作成した場合は、解析部の中で回転慣性質量が自動 的に算出されて考慮されます。フレーム要素の長さに対して断面寸法が小さいと相対的に回転慣性質量が小さくなるの で、計算結果にはそれほど影響しません。逆に断面寸法が大きいと回転慣性質量が大きくなるので計算結果に影響しま す。

> 橋脚や橋台などの下部構造ではフーチングが大きいので回転慣性質量を無視できないと考えられます。 道路橋示方書V 耐震設計編p.345には、フーチングの回転慣性質量を考慮する解説があり、次のページには橋脚のフーチングに回転慣性 質量を付与するモデル化が示されています。 本プログラムでは、アウトラインでフーチング断面を作成していれば、別途回 転慣性質量を用意することなく、自動的に考慮されます。

Q1-159 3次元モデルを部分的に拡大する方法は?

(例)

A1-159 部材を選択した後に、視点の移動ボタンと拡大縮小ボタンを組み合わせて操作します。 ヘルプの「操作方法 | モデル作成 | モデル(4)~拡大・縮小・回転~ | ■部分的に拡大するには」もご覧ください。

	The second	
N5.000		
Sters Written Own	(Protected (Remaining (Protected) Automatic	
1.4.4.4.8.0.1.0.0.00	- X - 2 - 4	
84 88 94-9 ·	1 20 C # 7 + 55 +	
AND AND AND ADDRESS	·^-	
and him have served		
And him him owned		
THE LOS AND DOCTOR		
the last the state		
the test test inter-		
100 AND AND AND -4120		
and the last test		
AND ALL DOM		
and the last been		
and the same include		
a second a second s		
*TATATIC MONTH		
-		
+ B10801-1		
Here .		
All and a set of the s		
EE		
100		
Name of the local strains of	MALANDE COMPANIE E	



Q1-160 「断面 | 断面諸量と断面計算オプション | 断面諸元一覧」にある左側ツリーで、アウトラインや鉄筋などにチェックを入れることができるが、考え方は?

A1-160 鉄筋コンクリート断面の場合、チェックを入れれば換算断面としての断面積や断面二次モーメント等の断面定数が算出されます。チェックをはずせば鉄筋を無視したコンクリート断面としての断面定数が算出されます。弾性梁要素の場合は、その断面定数より部材剛性が考慮されます。

また、チェックのオン・オフは、図心位置にも影響します。図心位置は、骨組み線の位置として、また軸力作用位置としても 使用されます。

たとえば、上下非対称に配筋された断面では、鉄筋を考慮した図心位置(=換算断面図心)がわずかに移動し、骨組み線 位置も同時にずれます。その結果、重心と体積中心が一致しないので、その分による偏心モーメントが自動的に考慮され ます。「鉄筋」のチェックをはずすと、偏心モーメントは発生しません。

従来の断面設計では、フレーム計算を行うときはコンクリート断面としての断面定数を用い、得られた断面力を用いて鉄筋コンクリートの応力度計算等を行う手順が一般的だったと言えます。現行の道路橋示方書においても、鋼材を無視して部材の曲げ剛性等を算出してよいとされています(道示III 4.1(2))。この目的であれば、鉄筋要素に対するチェックをはずしてください。

従来の方法は、フレーム計算と断面計算を個別に行うことを想定していますので、配筋が変わるとフレーム計算からやり 直すという面倒な手順を簡略化したものといえます。副作用として両者の仮定が整合していないと言えます。 UC-win/FRAME(3D)では、フレーム計算と断面計算を一連で計算しますので、鉄筋のチェックをオフにすることによる不 整合は生じません。

フレーム計算を換算断面で行う場合は鉄筋のチェックを入れる、鉄筋を無視したフレーム計算を行う場合は鉄筋のチェックをはずす、という具合に目的に応じて設定してください。

Q1-161 ファイバー要素は、ねじり耐力の低下を考慮できるか? また、ねじり剛性を無視した計算が可能か?

 A1-161 ファイバー要素の結果から得られる最大荷重は、曲げ耐力の低下や軸方向耐力の低下が考慮されますが、ねじり耐力の 低下は考慮できません。ファイバー要素に限らず、Mーφ要素、弾性梁要素でも、ねじり剛性は線形と仮定して計算されま す。これらのフレーム要素では、部材剛性として、軸剛性、曲げ剛性、ねじり剛性の3つが必ず必要なので、ねじり剛性を無 視する目的でねじり定数」をゼロにするとエラーが生じて計算できません。計算エラーとならない程度にねじり定数」を 小さくすることが考えられます。

Q1-162 ソリッド (立体構造物)の重心位置 (X,Y,Z) を算出できるか?

A1-162 可能です。断面形状を持つアウトラインで断面を作成し、それを部材に割り当てて、その後にその部材を(複数でも可)剛体要素に含めると、添付図に示すように剛体要素の重心位置を確認できます。この機能をご利用ください。

剛体要素については、ヘルプの「操作方法 | モデル作成 | 剛体要素」をご覧ください。

	関体要素の	編集 - 24				
主統点	1. 開設さ座小さ	ないななけないよ、前	「考望」の	たりしていた	Section 10	100.0
新点 〒 (-0.800, 5.120, 0.000)	- 30 AVVIC 10 AV	C F BIGIS, MICK (EAIO	and an arriver	al an or a state of the state o	Jess ender	inter a
常要のプロパティ	Y I	90361	下醫師		Inde	46.
行前前に営働さ考虑 🖓				1		dial .
水平器度簡重に質量を考慮	z x					
約約荷重に営業さ考虑						
質量プロバティの任意設定 🗌						
営業と動心 原標系						
重心信誉の設定						
Xe Ye Ze						
(m) 0.000 0.000 (m)						
		•				
●相対空機 ① 全体空機						
臺運成分			<			
入力方法			-	-		V.
第 共通 〇 個別						y i
10.00 (c) 0.010					+	
MILL (U. Lease					-	V
					#	X
						1.000
Change ()						
DIENSY						
1 _{cri} (t m²). 0.00						
L _{ers} (t m ²): 0.00						
1 (1 - 2) 0.00						
Agent Co. Mark						
	OFFICE			18-7		
	○モデル余体	◎道統された全要率	 istest 	祷示	11	
選択された要素金でにプロパティを透明	○モデル金体	 	OK	相表示 クリア	キャンセル	~~~
選択された要素金でにプロパティを適用	○モデル金体	◎道統計た全要率	OK	表示 クリア	キャンセル	~~~
選択された要素全でにプロ・15-4を達用	○モデル金体	◎道統計た金要単 []	OK	根示 クリア	4+>20	~~~?@
) 変換された要素金でにプロ・グライを通用	○モデル金体 はC mm/1400	 ・ 選択された金要単 	OK OK	オ表示 クリア	++>2N	~~~30
躍映わた東井会でに大口・行って適用	○モデル★11 UC mo1940	 ・ ・ ・	© igitiga OK	根示 クリア	++>±1	~NUT() - 0
) 保険された要素金 ひこけひ (5~4世後用) 金. な. 査. [18夏と来心) 27	UC multitud	 ・	© igitesia ok	根示 クリア	4+>±₩	~#J(4) - 0
(第Rされた要素会でに少し) (ディを使用) (第二章) (第一) (第二章) (第一) (第二章) (第一) (第二章) (第一) (第一) (第一) (第一) (第一) (第一) (第一) (第一	UC weather	○ 道秋3hた全尊単 (10)/43 (10)/	OK XO	村表示 クリア 2017	キャンセル	- 0 - 0
	 モデル金体 ロC www/WAP UC wwww/WAP UC www/WAP	 ・ 違款された全要率 ・ 協会を知っただいでは、 ・ 協会を知っただいでは、 ・ 協会を知っただいでは、 ・ 協会を知っただいでは、 	OK OK	1表示 クリア 2017	キャンセレ また: Bit & L V D Bit	~NJ()
御祝られた要素会でにプロ・ジャダ激明 ・ の ・ の ・ の ・ の ・ の ・ の ・ の ・ の	・モデル金体 して www.iPACA の で いって 単数の もく くいた の で いって 単数の もの くいた の で いって 単数の もの もく いって の で いって 単数の もの もの もの もの もの もの の で いって 単数の もの	 道地なれた全要率 道地なれた全要率 第207407 第207407	 通知知知 〇K <	村表示 クリア 8000000000000000000000000000000000000	キャンセル キャンセル また: 2015 AL (198)	- 0)
	・モデル金体 していいではなくないのので、 していいてはなくないので、 ののたいてはなくてきまた。そくのない ののたいはまたから、そののないので、 ののたいはまたから、 ののたいはまたから、 ののたいはまたから、 ののたいで、 ののたいで、 ののたいで、 ののたいで、 ののたいで、 ののたいで、 のので、 のので、 のので、 のので、 のので、 のので、 のので、 の	 ・ 選択された金原車 ・ ・ ・	OK OK	換示 クリア 801月2日に日本 801月2日に日本 7.	キャンセンレ まま: 2017 あよりきお	- 0]
		 ・ 選択された全要率 ・ ・ ・		/表示 クリア B00月つ¥⊆4月 T. B10(10×1, B2)	4+>120	- 0)
	С	 道状われた金要率 第4280/A07 第458年間であるがらず、 第458年間であるがらず、 501年間をあるがます。 501年間をあるするのであるのである。 511年間をあるするのであるのである。 		Ху.7 507 80180-ж€448 ₹. 	 キャンセル まま:おけあいうか ホチネトなつーより、 	- 0)
□ (単現のわた)要素金(つこ)(口)(ワイダ病用)		 道状された全要率 道状された全要率 地にのいれて 地にのいれて 地にていれております。 したいではないます。 したいではないます。 したいのは、 したいのは、		1表示 507 801月つ¥1244 7。 A. C.(CA、、連挙 8_(CR.0005) (予約)	4+>/2/2 #2:2015.1/080 a. #3152-37. d. Withmong):/	- 0) - 0) - 0)
	С силоная С силоная	 ・ 選択された金要率 ・ ・ ・		オ表示 クリア 801月つ★CG14 7. 8.7(2041, 東田 54(0,0001)で新 54(0,0001)で新 111、新日覧会0月		~#.70
(金) 金) (金) (本) (本) (本) (本) (本) (本) (本) (本) (本) (-1) (-1) (-1) (-1) (-1) (-1) (-1) (-1	C 0007848	 ・ 選びがわた金要単 ・ ・ ・	 道行型 〇K <l< td=""><td>(表示) クリア あが持つ半公は株 れ、 たくごといい。連邦 気(2100001)で新 気(2100001)で新 気(2100001)で新 気(2100001)で新 気(2100001)で新 気(2100001)で新 気(2100001)であり、 (21000001)であり、 (210000001)であり、 (21000000000000000000000000000000000000</td><td>++>20/ ##10/64/06 1. #8482.47. 5. \$49(1000)27. 7. #848274.170</td><td>- 0] - 0] NIST. 7079409</td></l<>	(表示) クリア あが持つ半公は株 れ、 たくごといい。連邦 気(2100001)で新 気(2100001)で新 気(2100001)で新 気(2100001)で新 気(2100001)で新 気(2100001)で新 気(2100001)であり、 (21000001)であり、 (210000001)であり、 (21000000000000000000000000000000000000	++>20/ ##10/64/06 1. #8482.47. 5. \$49(1000)27. 7. #848274.170	- 0] - 0] NIST. 7079409
		 通知なわた金要素 (100/AC*) (100/AC*		オ表示 クリア カリア あい持つ★には補 て。 たくじんい、連取 気(2 FOOR)で動 気(2 FOOR)で動 いは、影響賞奏の月	4+>20/ ##10/6/08 ##10/6/08 ##10/6/08 ##10/6/08 ##10/6/08	- 0] - 0] 0(1804 0(37, 70(7)-10)#
		ぼうびうれた金要素 ほうひうんが れたのうへんが れたのうへんが れたのうへんが にの	 道状型 〇K <l< td=""><td>構築示 ラリア 数// (#つ + 5, 4 H ま。 まで、 また(2 A + 4, 道称 また(2 A + 4, 道称 また(3 A + 5, 4 H) (*) (*)</td><td>4+>000</td><td>- 0 - 0 - 1 - 0</td></l<>	構築示 ラリア 数// (#つ + 5, 4 H ま。 まで、 また(2 A + 4, 道称 また(2 A + 4, 道称 また(3 A + 5, 4 H) (*) (*)	4+>000	- 0 - 0 - 1 - 0
		・ 選びされた金要素 (1)、「おくろう」、 、一次でもなった。 、、一次でもなった。 、、一次でもなった。 、、一次でもなった。 、、のでは、なった。 、、のでは、なった。 、、のでは、なった。 、、のでは、なった。 、、のでは、なった。 、、のでは、なった。 、、のでは、なった。 、、のでは、なった。 、、のでは、、、、、、、、、、、、、、、、、、、、、、、、、、、、、、、、、、	 道状部 〇K <l< td=""><td>構築示 タリア 800時つまとは様 5. たくころく、連邦 5.(050001)で新 11.1、新営業者の月</td><td>4+>20/</td><td>- 0 - 0 - 0 - 0 - 0 - 0 - 0 - 0</td></l<>	構築示 タリア 800時つまとは様 5. たくころく、連邦 5.(050001)で新 11.1、新営業者の月	4+>20/	- 0 - 0 - 0 - 0 - 0 - 0 - 0 - 0
			 通知期 のため合い、新 のため合い、新 のため合い、新 のかりまたのにで のかりまたのに 新 新 新 新 第 4 5 5 4 4<!--</td--><td>(表示) シリア シリア まいがつ単位は様 す。 ましたののの)で都 ましたののの)で都 まいまたのり、</td><td>4+>200 4+>200</td><td>- 0] - 0] - 0] - 0]</td>	(表示) シリア シリア まいがつ単位は様 す。 ましたののの)で都 ましたののの)で都 まいまたのり、	4+>200 4+>200	- 0] - 0] - 0] - 0]
		ぼびたたを要求 (ごびたたを要求 (ごびたたを要求 (ごびたん) (の)	通知認知 OK OK	(表示) クリア たいがつみとは様 た。 たくだんへいまで た。 たいだんへいまで た。 たいたい、 ため たいでのののの に ういで たいで たいで たいで たいで たいで たいで たいで たいで たいで た		- 0 - 0 0:18044 0035. 2029-09
(2) (現代われ)、要求会ではごだい (ジャイを想用) (2) (現代われ)、要求会ではごだい (ジャイを想用) (2) (見代われ)、要求会ではごだい (ジャイを想用) (2) (日本)、(ジャイン・(ジャー・(ジャー・(ジャー・(ジャー・(ジャー・(ジャー・(ジャー・(ジャー		ぼれたとを思め 「ほれたとを思め 「」 「「」 「 「」 「」 「 「」 「 「」 「 「 「 「 「 「 「 「 「	 道初期 〇K <l< td=""><td>(表示) シリア あいけつせこは様 す。 も、てくどろく、連邦 まったらののいうであ は、別が営事のりか。 、</td><td>40200 2010 2010 2010 2010 2010 2010 2010</td><td>- 0 - 0 - 0 - 0 - 0 - 0 - 0 - 0 - 0 - 0</td></l<>	(表示) シリア あいけつせこは様 す。 も、てくどろく、連邦 まったらののいうであ は、別が営事のりか。 、	40200 2010 2010 2010 2010 2010 2010 2010	- 0 - 0 - 0 - 0 - 0 - 0 - 0 - 0 - 0 - 0
		ぼびたたを要求 にのいんご にのいんご にのいんご にのいんご にのいんご にのいんご にのいんご にのいたの	 通知部門 OK <	表示 シリア		- 0 - 0 - 0 - 0 - 0 - 0 - 0 - 0 - 0 - 0
		ぼびかたを要求 (ごびかたを要求 (ごのかたを要求 (この) (この	 道地部 OK OK OK OK SK <	オ表示 クリア あいけつまたの様 れて、 れての(An、通知 素(0 x000) であ いけ、前日常春の方 、	**>**>***	~
		ぼびたれたを準備 「ほびたれたを準備 にのいろう にの	 通知2020 OK OK	表示 タリア あいオフモビロル す。 、 て、 、 、 、 、 、 また 、 、 また 、 、 また 、 、 、 また 、 、 、 また 、 、 、 また 、 、 、 また 、 、 、 また 、 、 、 また 、 、 、 また 、 、 、 また 、 、 、 また 、 、 、 また 、 、 、 また 、 、 、 また 、 、 、 、 、 、 、 、 、 、 、 、 、		 ヘルプ() ヘルプ() ヘルプ() ・ ・ ・ ・ ・

Q1-163 軸力変動を考慮した非線形解析が可能か?

Q1-164 CADで作成した節点座標を取り込みたい。

A1-164 CADデータ (*.dwg、*.dxf) の読込むことが可能です。ヘルプ「操作方法 | ファイルの読込みと保存 | CADデータ (*.dwg、 *.dxf) の読込み」をご覧ください。

ここに記載しているように、以下のような注意点があります。

- ・直線データのみが対象です。円形や曲線などはスキップします。
- ・線分の開始点と終了点が節点となります。
- ・交差点を自動的に判定して、その位置に節点を置きます。
- ・線要素に数値断面を割当てます。
- ・直線の色の数をみて、同じ数の数値断面を作成し、それを線要素に割当てます。
- ・数値断面の断面定数はゼロに設定されます。値を入力してください。
- ・数値断面の材料特性は、
 - ヤング係数E=2.0E+05 N/mm2
 - ポアソン比v =0.2
 - 単位重量γ=20kN/m3
- としています。適宜編集してください。

・AutoCADで保存を行った場合は、2007形式で保存されたデータを読み込むことが出来ません。2004形式以前の形式 で保存してください。

Q1-165 モデル図において、M-φ要素やファイバー要素の色にならない、支点の絵が表示されない、という現象がみられる。 この 原因は?

A1-165 支点の絵が表示されない原因は、メインメニュー「モデル | 荷重ケースの編集」をクリックして呼び出される画面で、基本 荷重ケースやランに支点ケースが指定されていないことが考えられます。指定されているときは、メイン画面左下の荷重 タブにおいて、基本荷重ケースやランをクリックして選択してください。選択された荷重ケースやランの支点の状況が表示 されます。

> M-φ要素やファイバー要素は、ラン毎に設定しますので、メイン画面左下の荷重タブにおいて、ランの行やその下の部分 をクリックして選択してください。

Q1-166 鉛直荷重の合計、水平荷重の合計を知る方法は?

A1-166 荷重の合計を知るには、解析結果の支点反力を合計することになります。

計算後に全ての節点を選択して「節点の結果」画面を開き、反力を表示させると、添付図のように確認できます。全ての節 点を選択するコマンドが右クリックメニューにあります。すべての節点を選択して節点の結果画面を呼び出しても、反力は 支点になった節点にしか生じないので、支点を1つ1つ選択するよりも便利です。



Q1-167 断面から生成するばね特性でM-θ特性を自動的に作成し、要素座標系はばね要素の編集画面で「部材で固定」を利用 しました。ところが、ばね要素の照査が行われません。

A1-167

橋軸方向が全体X軸、橋軸直角方向が全体Z軸方向であると仮定すると添付図に示すように、 橋軸方向はθxl 直角方向はθzl

となります。この場合は、ばね要素の編集画面「荷重ケース」 タブで、図のように 橋軸方向のランや平均は、θxlにチェックを入れる 直角方向のランや平均は、θzlにチェックを入れる としてみてください。



Q1-168 M-の特性で、ひび割れ曲げモーメントが初降伏曲げモーメントより大きくなることがある。また、初降伏曲げモーメント が終局曲げモーメントより大きくなることがある。計算上問題ないか。

A1-168 M-の要素の非線形特性(=M-の特性)で、負の勾配があると通常は計算できません。これは、与えられる曲げモーメン トの増分に対してそれに見合う解(曲率の増分)がみつからないからです。正の勾配であれば曲げモーメントの増分に対 して解(曲率の増分)を見つけることができますので計算できます。片持ち梁や単純梁などの静定構造に対する非線形解 析ではこのことが顕著に表れます。不静定構造の場合では、ある部材の剛性が急変して低下しても、他の部材が力を分担 することができるので、負の勾配であってもある程度は計算が可能な場合もあります。

> 負の勾配は脆性的な破壊となるため、設計上好ましくありません。そのため負の勾配がないように、断面形状や配筋状態 を変更する必要があります。補強設計などの場合で、断面諸元を変更できない場合は、負の勾配がないようにΜ-φ特性 の形を強制的に変更することが考えられます。断面の特性を無視することになるので注意が必要です。

01-169 固有値解析に地震波形は関係するか?

- A1-169 固有値解析は、
 - ・モデルの質量
 - ・剛性(非線形要素の場合はその初期剛性)
 - ·支点条件
 - の3つで決定されます。

地震波形などの外力やその方向には無関係です。ヘルプの 「計算理論 | フレーム計算関連 | 固有値について」 に詳しく解説しておりますのでご確認ください。

Q1-170 橋梁を全体系でモデル化して固有値解析を行った場合、計算結果の1次モードが卓越していると考えてよいか。

A1-170 本プログラムでは、固有値解析を3次元で解析しています。そのため、モード次数も3次元で得られます。したがって、全体 X、Y、Zの各方向に振動するようなモードが混在しています。プログラムは、振動数の低いものから単純に1次、2次、3 次、…と数えています。この詳細について、ヘルプの「操作方法 | 解析条件 | 固有値解析と減衰マトリクスの設定 | ■固有値 解析の結果の解釈」に解説しておりますので、ご一読ください。

Q1-171 橋梁の動的解析の結果から、橋軸方向の遊間を取り出したい。

遊間を検討するときは、上部構造側節点と下部構造側節点(あるいは隣接上部構造端部)の相対変位が必要と思います。 A1-171 それぞれの節点の時刻歴結果を取り出して、表計算ソフトヘコピーし、差をとる、という手順が考えられます。ただし、下 部構造側節点がほとんど振動しないとみなせる場合は上部構造側節点の時刻歴に着目することも考えられます。

> 別案としては、それぞれの節点間にダミーのばね要素(6成分自由)を配置しておく方法があります。ばね要素の結果は相 対変位です。この場合は、節点の場合と異なり、ばね要素の要素座標系に対する値で、かつ、ばね要素i端側節点に対するi 端側設定の相対変位量になります。相対変位の符号は、ばね要素座標系の向きを正としています。ばね要素の結果につい ては、ヘルプの「計算理論|フレーム計算関連|ばね要素の符号について」をご一読ください。6成分自由の設定ですので、 解析結果には何ら影響せずにばね要素の結果 (=2節点の相対変位) を取得できます。計算させると、ばね要素の長さが ゼロでないというメッセージがでますが無視して頂いて結構です。

結果は、ばね要素の結果をみることになります。ばね要素の結果は、ヘルプの

「操作方法|結果|フレーム計算結果(5)~ばね要素の結果(抽出)~」 「操作方法|結果|フレーム計算結果(8)~時刻歴結果(ばね要素)~」

をご覧ください。

一例として、モデル内の全てのばね要素のレポート出力を簡単に行う手順をご案内いたします。ばね要素の変位に対して 抽出キーが計算前に設定されている必要があります。

1.1個のばね要素を選択して、右クリックメニューから「全ての「ばね要素」を選択」を実行する 2.再度右クリックメニューを呼び出して「ばね要素の時刻歴結果をレポートに追加(抽出キーに依存)」を選択する 3.レポート出力ボタンでレポート設定画面を呼び出し、フレーム計算タブの画面出力タブで「グラフ」、「回転方向」の「力/ 変位」にチェックを入れる。

4.適用ボタンを選択、左側ツリーの「結果|時刻歴結果(ばね)」にチェックを入れ、プレビューボタンを実行する。

Q1-172 M-φ要素でモデル化するとき、軸力をプログラムに自動算出させる設定手順は?

A1-172

部材をM-φ要素としたときにM-φ特性を自動生成するための軸力自動算出機能の設定方法は、以下のとおりです。 なお、軸力を自動算出させるときは、プログラムが内部でモデル設定を「材料線形+微小変位」と変更した上で計算され ます。つまり、軸力自動算出は弾性解析、支点条件は指定した荷重ケースの支点ケース、若しくは組合せ荷重ケースによる 軸力となります。

1.「モデル設定 | オプション設定 | M-φ特性を自動作成するための荷重ケースの選択」 で荷重ケースを選択します。死荷重状態の軸力を求めるなら、死荷重状態の荷重ケースを指定します。

2.「部材の編集|一般| $M - \varphi$ 特性」 で $M - \varphi$ 特性の指定と軸力の指定を行います。 $M - \varphi$ 特性は事前にメイン画面で $M - \varphi$ 特性を作成しておくか、断面作成時に $M - \varphi$ 特性を生成しておきます。 軸力の指定方法には下記の3種類があります。 ・[指定した荷重ケースの結果を使用する] ・[$M - \varphi$ 特性で与えた値を使用する] ・[任意設定] 自動算出させる場合は、[指定した荷重ケースの結果を使用する]としてください。

3. プログラムがM-φ特性を自動算出するときは、i端側の軸力とj端側の軸力の平均を算出して、その平均軸力に対して M-φ特性を作成しています。この平均された軸力の意味が要素中央でM-φ特性を算出していることと等価と考えられ るので、M-φ要素は要素中央で非線形特性を算出していると言えます。そのため、部材の編集画面「着目点」タブで、着 目点を要素中央に1個だけ配置してください。その他の場所に配置した場合は整合のとれない状態になりますので。

4. 自動算出された軸力は、計算した後の状態(結果モード)で、「部材の編集画面|一般| $M - \phi$ 特性」に表示される「 $M - \phi$ 用軸力 N'」です。その画面では[>>]のボタンがありますので、それを押して呼び出される $M - \phi$ 特性画面が自動算定された $M - \phi$ 特性です。メイン画面の $M - \phi$ 特性タブ内にある $M - \phi$ 特性は解析に使用されていないことにご注意ください。





Q1-173 フレームモデルの作成方法がわからない。プログラムが推奨する操作手順があるか?

A1-173 操作の順番としては、ヘルプの「目的別ガイド|フレームモデルを作成するには(基本)|◆フレームモデルの作成と荷重載 荷」に並んでいる順を推奨いたします(余計な警告やエラー等をみなくて済みます)。

Q1-174 鉄筋コンクリート断面を作成したが、断面積や断面二次モーメントの数値が少し異なる理由は?

A1-174 下図に示す場所のチェック状態に応じて、断面定数が換算断面の数値になったり、コンクリート断面の数値になったりします。

ヘルプ「操作方法 | モデル作成 | 断面(7)~断面諸量と断面計算オプション~」をご覧ください。 また、同様な説明がQ1-149. にもあります。こちらも合わせて御覧ください。

Q1-175 部材を剛域にする方法は?

A1-175 剛域のモデル化方法は2種類あります。

1つは、剛体要素を用いる方法です。剛体要素は剛域と考える節点の集まりのことです。 剛域と考える節点は、1つの主節点と複数の従節点から構成されます。

もう1つは、大きな断面定数を与えた数値断面を用いる方法です。 これらの方法について解説したヘルプがあります。「目的別ガイド|剛域をモデル化するには」をご一読ください。

Q1-176 せん断耐力のCN、Cpt、Ceを出力したい。

A1-176 下図に示すように、レポート出力の「断面計算 |標準出力 | 詳細 | せん断結果書式2」で出力可能です。

14	レポート設定	×.
\$ \$ 8 0 X ×	A 5 16 10 01 07	
$\begin{array}{cccc} U^{\mu-\mu} & & & \\ & & & U^{\mu-\mu} & & \\ & & & & U^{\mu} & & \\ & & & & & U^{\mu} & & \\ & & & & & U^{\mu} & & \\ & & & & & U^{\mu} & & \\ & & & & & & U^{\mu} & & \\ & & & & & & U^{\mu} & & \\ & & & & & & U^{\mu} & & \\ & & & & & & U^{\mu} & & \\ & & & & & & U^{\mu} & & \\ & & & & & & U^{\mu} & & \\ & & & & & & U^{\mu} & & \\ & & & & & & U^{\mu} & & \\ & & & & & & U^{\mu} & & \\ & & & & & & U^{\mu} & & \\ & & & & & & U^{\mu} & & \\ & & & & & & U^{\mu} & & \\ & & & & & & U^{\mu} & & \\ & & & & & & U^{\mu} & & \\ & & & & & & U^{\mu} & & \\ & & & & & & U^{\mu} & & \\ & & & & & & U^{\mu} & & \\ & & & & & & & U^{\mu} & & \\ & & & & & & & U^{\mu} & & \\ & & & & & & & U^{\mu} & & \\ & & & & & & & & \\ & & & & & & & $		
		*
	 ● (1) (1) (1) (1) (2) (2) (2) (2) (2) (2) (2) (2) (2) (2	

-1.1.3 00 # 0.7 - (1) [2:4] - 1) + 2.8(2.8)				
0.31.01 M RUNE 0	1.1 新留計算 1.1.1 新留計算 (1) 数値 D: せん新道美書の2 必 総力計算			
	# d' 5.40 21 80.821	4		
		-		1 000 2 210
	11 11 11 11 11 11 11 11 11 11 11 11 11		012+112	146746.4 246746.6
	- 111日日日 (第十一)	×4400		19
	報道位置:5+1431 度置アース名称:220 (約)			
	戦力 マム 田内 治グモーメント 安防軍 支防戦 計画変化量 記句を人類で力量	100 100 100 100 100 100 100 100 100 100	9111.9 0.0 4.5501 2.2000 0.020	900.0 2400.0 2 1000 0 000 0 50
	令人的力(因为此的人的事 出来文章中间力加工制度 文人的人心心地理制度 文人的人心心地理制度 和无法之情中人的理制度 中二期中心的变形度	Birladi Di Con Con Con Con Con	8.0 1.000 1.000 0.000 1.000 1.004	8006.5 1.000 1.000 0.548 1.549
	料料の水料加加加 料料の小料用 料料の小料用 料料の小料加加加 料料の小料加加加加加	27(m2) 2(P) 2(P) 2(P)	965.0 0.1500 90.00 145.00	1191.4 0.2000 90.40 340.90
	生ん影響力 ロンテリート 生人影響力 割引援許部 生人影響力	Fx (48) 3x (48) 3x (48)	12440.8 > 0.0 2240.1 9481.1	3124.4.1 9106.8 2006.8 4127.9

Q1-177 鉄骨鉄筋コンクリート構造 (SRC構造)の断面計算が可能か。

A1-177

UC-win/FRAME(3D)、UC-win/Sectionでは、自由に断面形状を作成することができますので、SRC構造の断面計算は可能と考えます。ただし、SRC構造に特化した入力はありません。入力するときに注意すべき点は、添付図01.gifに示す2 カ所です。左側ツリーでチェックを入れた材料を考慮して換算断面図心位置が算出されます。この図心は断面計算を行うときに軸力作用位置になります。RC断面であれば、鉄筋のチェックをはずしてコンクリートだけで部材剛性を算出してフレーム計算を行うことが従来からよく行われてますが、SRC断面のときにもコンクリートだけでフレーム計算を行ってよいかは明らかではありません。鉄筋とは異なり、断面内に占めるH型鋼の面積が大きいと考えられるからです。無視せずに、考慮する場合は鉄筋にもプレートにもチェックを入れてください。チェックのある鋼材を考慮した図心が算出されます。

曲げ応力度計算を行う場合は、添付図01.gifに示すように、デフォルトで鉄筋とコンクリートのヤング係数比を15としま す。しかし、この仕様はRC断面計算が前提ですので、SRC断面では実ヤング係数としたほうがよいかもしれません。その 場合は、添付図01.gifに示す箇所で「実ヤング係数比」を指定してください。 曲げ応力度の算出はRC断面でもSRC断面でもその他の複雑な材料の組合せでも可能ですが、注意すべき点は許容応力 度です。UC-win/FRAME(3D)、UC-win/Sectionには道路橋示方書等に準じた許容値を持っていますが、SRC断面特有の 許容値はありません。必要に応じてコンクリート材料や鋼材料の許容値を変更することになります。

曲げ耐力の計算では、添付図02.gifに示すように、鋼板の応力ひずみ曲線は材料係数を考慮して算出されます。添付図 02.gif最下部には、限界状態設計の照査一覧の様子を示しています。

せん断応力、せん断耐力の計算では、鋼板に関係する入力がありません。代替案として、せん断補強筋の入力で鋼板を考慮した断面積を与える等の工夫が必要になります。







	0.000777										
安全係数 乙乙酮	れ せん断 腰外	\$ ね じり		•				4 - 0 6900-	_		
構造物係数 / 材料	名表生: 2米 EN-20 90	(ALTER 0)	00-24129 029				<	u - 0.00000		>	
181846/578	1 150	1000	1,000	1							
watering	1.900	1.000	1 200	8							
SENT 1	1.000	1.000	1.050								
-fl	1500.000	1.000	1.050	1							
PC#Bht	1.000	1.000	1.050	81							
FRP	1.000	1.000	1.050								
Paderina				-		<u>//</u>		% •	• •		
52代7[1年32]: 28. 開始開 開 1月8日、山口・	(611).84611)		1.150								
#5. Mill 1997 1993 1997 1997 1997 1997 1997 1997	向射力の上限値		1300			1 <u>1</u> /			•		
終展現現紅龍 廿4	新動力(コンクリ		1.200	2							
お局限界状態 せん	新耐力(鉄筋)		1.150	0			111111		•		
お局限界状態 せん	あがけた (PC編材)	1.150								
お局限界状態 せん	進新耐力 (FRP)		1,150			Act = 7	CE 8mm2			<u> </u>	
終局限界状態 ねじ	利利力		1.300							20	
使用限界			1.000								
续労限界			1.000	18-			11844		•		
疲労限界状態 せん	。新耐力(コンクリ・	-+>	1.300	1							
						151			•		
				04							
						19/1			• •		
										-	
				~ 1,							
					-0.6	-0.4	-0.2	•	• •	0.4	0.6

7*14(E) 時期(E) FFX(B) 表示(D) オ方-2×00 ヘルブ(E) ■ (C) (E < (→ (/ / / 5)) ● () (E < (→ (/ / 5)) ● () (E < (→ (/ / 5)) ● () (E < (→ (/ / 5)) ● () (E < (→ (/ / 5)) ● () (E < (/ / 5))	¢		UC-	win/Sectior	Ver.6.01.13	- MinReoC	heck.rc2		- 0	×
日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日	ファイル(E) 編集(E)	モデル(M) 表	示(⊻) オプション	ン(Q) ヘルプ(H)						
	Ø 🖉 🖬 🔍 🗠	1 CM 15	1							E
● Marcing (1) ● Marci	& 1500 th \$5 M.	1500 DR 70		(西) 🎽 橋均市	****1 65 ****1	de accesa ever				
	CT-108-51-107-0073		1010 000	BL C+ 57 BL (198	nater Marinater Sacil		Pre			
1 3 1 <th1< th=""> 1 1 1<td>16/1度 11/1音() 181</td><td>E PROPHOLINES</td><td>1720 CALONNEL</td><td>「「「「「「「「」」」」</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></th1<>	16/1度 11/1音() 181	E PROPHOLINES	1720 CALONNEL	「「「「「「「「」」」」						
OK 44-構成用化性 使用成用化性 使用成用化 ####################################	· • • • X	171 👬 M	ВСР			÷			ŧ	<u>)</u> 🖉
Trild/Mat Trild/Vyd Trild/Mat Trild/Vyd Trild/Mat Trild/Vyd Trild/Mat Trild/Vyd Trild/Mat Trild/Vyd Trild/Mat Trild/Vyd Trild/Mat Trild/Yyd Trild/Mat Trild/Yyd Tril/Yyd Tril/Yyd	ОК		終局限界状態		[使用限界状態		疲労隊	界状態	T
合 584 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1		γi,Md/Mud	%i.Vd/Vyd	7i.Mtd/Mtud	w1, wa(mm)	Vd/Vcd	Mtd/Mtud	% Gard/(fard/%b)	yi Owrd/(fwrd/)b)	1
10 2 8 8 1	自部材 1									
	白着目点 1									
	- PR7FIX.85									

Q1-178 剛体要素の主節点の位置を変更するには?

A1-178

下図のように剛体要素の編集画面で主節点にしたい節点を選択し、主節点の変更ボタンを押すと変更できます



Q1-179 【F3D&Section共通】道路橋示方書では、鉄筋の許容応力度に、水中/地下水以下の部材用や、地震/衝突の場合用があります。これらをどこで設定するか?

A1-179 「荷重ケースの編集」画面で、「一般荷重」「地震・衝突」「主荷重」のいずれかを選択します。 「部材の編集」画面「荷重ケース」タブで、「一般部材」「水中部材あるいは地下水位以下の部材」「上部構造部材あるい は下部構造はり部材」のいずれかを選択します。

UC-win/FRAME(3D)ヘルプでは、

「操作方法|モデル作成|部材の定義・編集(10)~荷重ケース~」 「操作方法|断面計算|断面力(2)~検討部材エディター~」

を御覧ください。

Q1-180 活荷重の計算結果をレポート出力する方法は? また、死荷重と活荷重を組み合わせた場合のレポート出力は?

A1-180 活荷重の結果は標準出力では出力されません。「部材の結果」画面や「活荷重の結果」画面にある「レポートに追加ボタン」をクリックして出力して下さい。

下図 (LiveLoadResultReport-1.gif) は、「部材の結果」 画面からレポートへ追加する例です。





	活荷	重抽出対	象キーの紙	編集		×
抽出キーを選択してくだ 抽出キーをクリックする。	さい. と、最大(M/	AX)、最小(MIN)と状態	が変化しま	ŧ.	
	×	У	z	Rx	Ry	Rz
成分	-	-	-	-	-	HTH .
断面力	N	Syp	Szp	Т	Мур	Mzp
部材変位	&×p*	ðyp*	٥zp*	ŏ×p*	ðyp*	δzp*
節点変位	δx	δy	δz	θx	өу	θz
反力	RX	RY	RZ	RmX	RmY	RmZ
				0	ж	キャンセル

-					日本市の日	吉田						-	
AF 1=1 20 30 BRIERDAN	10 10 4	= 🖌 m D =	177	232	1266	1 1	1 701 001	5 D B	パーパル	V d a M	9 E	44	1 10
	**		Acres 600 6	0 H085	7 11254 7 18000	6009 4 1 644 8 644 8	1 1000 1 0000 1 000	e contra C antra B B B B B	2 00101 2 00101 2 00101	0 1001 1000 1000 1000 1000 1000 1000 10			
Dry nai Dry nai													
Dry nas Dry nas	6.h •	7~24	(m)	100.10	5610	50.10	70.10m)	M_(18-)	M-Otio)				
C Dry, sin	- 15g	クース名 Live Load Fit MAX	7(m) 8.000	N0.10	5w0.00	5 ₁₀ 0.10	T0.Nm)	M _e (3.Ne)	Mg(kNm)				_
Dry, sia	@At •	クース名 Live Load Rz MAX Live Load Rz MAX	2(m) 0.000 0.000	N0.10 0.0 0.0	5.e6.00 0.0 522.3	5 ₀₀ 0.10 0.3	T0.Nm) 0.0 0.0	M _e (1.Nm) 03 03	Maj(kNin)]			
Charles Dry, sie	6/1 •	クース名 Live Load Rt MAX Live Load Rt MAX Live Load Rt MAX	7(m) 8.000 6.000 12.000	N0.10 0.1 0.1 0.1	5 ₄₆ 6,00 84 522,3 112,8	Sm0.N0 03 03 03	T0.Nm) 0.0 0.0 0.0	M _m (3.Nm) 03 03	My(0.16m) 88 89(7) 1533.8				
Dry sin	8/17 •	クース名 Live Load Rr MAX Live Load Rr MAX Live Load Rr MAX Live Load Rr MAX	21(m) 0.000 6.000 72.000 10.000	N0.10 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0	5.46 Ab 80 522.3 152.8 -152.8	5 ₈₈ 0.N0 03 03 03 03 03	T0.Nm) 0.0 0.0 0.0 0.0	M _e (3.Nm) 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0	Maj(J-Her) 10 10/73 5533 40143				3
Dry,se	8/17 • 1 1 1	7-2. Live Load Rr MAX Live Load Rr MAX Live Load Rr MAX Live Load Rr MAX Live Load Rr MAX	26m) 0.000 6.000 12.000 10.000 24.000	N0.10 03 03 03 03 03 03	5.46.00 8.0 5.22.3 112.8 -182.9 188.1	5 ₀₀ 0.N0 03 03 03 03 03 03 03	T0.5tm) 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0	M _m (J.Mm) 03 03 03 03 03 03	Maj(kHei) 88 80173 55838 80848 80848 85628				
Dry na Dry na Dry na	8/11 •	クース島 Live Load Rr MAX Live Load Rr MAX Live Load Rr MAX Live Load Rr MAX Live Load Rr MAX	21(m) 0.000 0.000 12.000 10.000 28.000 28.000 20.000	N0.10 03 03 03 03 03 03 03 03	5.005 AD 8.0 522.8 152.8 -362.9 188.1 198.1 198.1	Sm0.N0 03 03 03 03 03 03 03 03	T0.5(m) 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0	M _m (J.Mm) 03 03 03 03 03 03 03	Muj0-Ne0 80 40175 5533 4044 45428 57923				
Dry se	3月1 · · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	7-24 Live Load Rr MAX Live Load Rr MAX	2000 0.000 12.000 12.000 18.000 24.000 25.000 00.000	N0.10 03 03 03 03 03 03 03 03 03	Supplements 80 522.8 152.8 -362.9 188.1 196.1 -548.1	SmGN0 03 03 03 03 03 03 03 03	T0.Nm) 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0	M _e (k.Nm) 63 63 63 63 63 63 63 63 63	MagGi Neo) 88 40175 5583.8 404.8 4542.8 5782.8 5782.3				
Dry se	④府 •	7-74 Ine Load Rr MAX Ine Load Rr MAX	3(56) 8,000 6,000 12,008 18,000 28,000 8,000 18,000 18,000	N0.10 03 03 03 03 03 03 03 03 03 03	5.463.00 80 822.8 192.8 192.8 192.8 198.1 198.1 198.1 198.1 981.7	5 ₀₀ 0.N0 03 03 03 03 03 03 03 03 03 03	T0.Nm) 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.	M _e (k.Nm) 63 63 63 63 63 63 63 63 63 63 63	Maj(3.Nec) 88 40173 55833 45828 45828 87923 87923 85212	1			
Dry se	QAT -	7-24 Ine coad fa MAX Ine coad fa MAX	2000 0.000 0.000 02.000 02.000 03.000 03.000 03.000 03.000 03.000 03.000	NO-NO 03 03 03 03 03 03 03 03 03 03 03 03 03	Sup(9.02) 9.0 522.3 1152.8 -182.9 188.1 198.1 198.1 198.1 881.7 648.1	Sm0.N0 03 03 04 04 05 05 03 03 03	T0.Hm) 86 86 88 88 88 88 88 88 88 88 88 88 88	M.(3 Mm) 03 03 03 03 03 03 03 03 03 03 03 03 03	Mg(k Nm) 88 40175 5503.8 4084.8 4084.8 4592.8 4592.8 5792.3 4592.7 10846.7	1			
Dry Me	6府 * 1 1 1 1 2 2 2 2 2 2 2	7-24 Ine Load Ry MAX Live Load Ry MAX	2000 0.000 0.000 02.000 02.000 03.000 03.000 03.000 03.000 03.000 03.000	NO.NO 04 03 03 03 03 03 04 03 04 03 03 03 03 03 03 03 03 03 03	Sur6.N0 84 5123 -1828 -1828 188.1 186.1 -548.1 448.1 -273.4	Sup0.N0 03 04 04 04 04 05 05 05 05 05 05 05 05 05	T0.Nm) 06 06 00 00 00 00 00 00 00 00 00 00 00	M _m (3.Nm) 03 03 03 03 03 03 03 03 03 03 03 03 03	Mg(0.16m) 88 40173 55033 40048 40648 45623 57023 57023 57023 500557 112122				
Dry An	8年 •	ウーフル Live Load Fg MAX Live Load Fg MAX	3(m) 8.000 6.000 72.008 18.000 28.000 8.000 10.000 20.000 20.000 20.000 40.000	N0.N0 03 03 03 03 03 03 03 03 03 03 03 03 03	5,4630 80 5223 1528 -5625 1681 1681 1681 -5681 8017 -6681 8017 -2734 -2754 -2054	Sup0.N0 03 00 00 00 00 00 00 00 00 00 00 00 00	T0.Nm) 20 80 80 80 80 80 80 80 80 80 80 80 80 80	M ₁₀ (3.Nm) 60 60 60 60 60 60 60 60 60 60 60	Mg(k Nm) 88 40173 58834 40843 40843 57923 57923 57923 57923 57923 57923 57923 57923 57923 57923 57923 57923 57923 506657 112122 68794	1			
and the second s		7-74 Inte Load Rg MAX Live Load Rg MAX	30(m) 8.800 4.800 12.808 18.808 28.808 38.809 48.800 48.800 48.800 48.800 58.808	NO.NO 03 03 03 03 03 03 03 03 03 03 03 03 03	5,46 x0 80 5223 1028 - 5625 1061 - 5481 8017 4481 8017 4481 8017 4484 8017 4484 8017 8010 8017 8010 8010 8010 8010 8010	Sup0.N0 03 03 04 04 04 05 05 05 05 03 03 03 03 03	T0.Hm) 8.6 9.6 9.0 8.6 9.0 8.6 9.6 9.6 9.6 9.6 9.6 9.6 9.6 9	M _e (LNm) 04 04 05 05 05 05 05 05 05 05 05 05 05 05 05	Mg(2) Nm) 84 40173 58833 40843 40843 40843 57823 57823 57823 57823 57823 57823 57823 57824 4888 4888				
C Poryan	(約 *) 1 1 1 1 2 2 2 2 2 2 2 2 3 3	07-246 Ine Load Tr MAX Live Load Tr MAX	2000 2000 22.000 23.000 25.000 25.000 20.0000 20.000 20.000 20.000 20.000 20.000 20.000 20.000 20.000 20.000 20.000 20.000 20.000 20.000 20.000 20.00000 20.00000000	NG-N0 03	Sadente 84 5223 1128 1861 -5429 1861 -5481 -5481 -5481 -4481 -2754 -88 484 -88	Sup0.N0 03 04 04 05 04 05 05 05 03 05 03 05 05 05 05 05 05 05 05 05 05 05 05 05	T0.Nm) 06 06 08 08 08 08 08 08 08 08 08 08 08 08 08	Mag(3.Mm) 03 03 03 03 03 03 03 03 03 03 03 03 03	Mg(L16n) 88 40175 55838 40848 45848 57828 57828 45828 45828 45828 45828 45828 45888 4688 4688	1			

					日本もの日	和第					-	
M 1-1 20 30 MRISTON	10 IQ a	mi Dia	77	222	288	1 1	3 70 44	5 2 8	げモーズホー	VID AND 1	11 CA	1 10 1
K		88										
Pic MAX Distance Distance Distance Distance			400 P.B.	5 0000 5 0000	7.1224 7.1224	6079 A 10	10000	1 2000 B	2 00 10 1	9 Luga 9 Luga 9 Subar		
C Dry, sin												
C Dry,nax Dry,nax	6.ft •	7~24	2000	NO.10	SubN	Sugar	[T0.Nm)	Multile	Mathini			
C Dry,nin	6ft •	クース名 Live Load Rz MAX	2(m) 0.000	N0.10	5.e0.N0	5 ₁₀ 0.N0	T0.Nm) 0.0	M _{et} liNe)	Mg(kNn)			-
C Dry, sie	6/F +	クース毛 Live Load Rr MAX Live Load Rr MAX	3(m) 8.000 6.000	N0.10 0.0 0.0	50 512.3	5m0.N0 03 03	T0.Nm) 0.0 0.0	M _{el} (3.Ne) 03 03	Mg(kNm)			
Dry, no	8.87 •	クースル Live Load Rr MAX Live Load Rr MAX Live Load Rr MAX	X(m) 0.000 6.000 12.000	NO.10 0.0 0.0 0.0	5.00 N) 0.0 522.3 152.8	5 ₁₀ 0.N) 03 03 03	T0.Nm) 0.0 0.0 0.0	M _{at} (1.Nm) 03 03 03	May(kNin) 88 40175 5583.5			
Dry,nik	8,87 • 1 1 1	7-28 Live Load Rr MAX Live Load Rr MAX Live Load Rr MAX Live Load Rr MAX	3(m) 0.000 6.000 12.000 18.000	N0:10 03 03 03 03	Suplimit 8.0 8.22.3 182.8 -182.9	5 ₁₀ 0.Nj 03 03 03 00	T0.Nm) 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0	M _{el} (LNe) 03 03 03 03 03	Maj(Jr.Nev) 88 40173 5583.8 4084.8			
Dry, nor	8.47 • 1 1 1 1	クース後 Line Load Rr MAX Line Load Rr MAX Line Load Rr MAX Line Load Rr MAX Line Load Rr MAX	3(m) 0.000 6.000 12.000 18.000 24.000	N0-10 23 03 03 03 03 03 03	5.0600 8.0 822.3 152.8 -162.9 198.1	Sm0.NJ 03 03 03 03 03 03 03 03	T0:Nm) 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0	M _e (3.Ne) 03 03 03 03 03	May(Jr.Hen) 88 40175 5523 4084.8 4562.8			
Dry,nex	2.47 • 1 1 1 1 1	7-2.8 Live Load Rr MAX Live Load Rr MAX	36m) 0.000 6.000 12.000 18.000 24.000 24.000 30.000	NO NO 23 23 23 23 23 23 23 23 23 23 24	5.4630 522.3 152.8 -352.9 198.1 196.1	Sm0.N0 03 03 00 00 00 00 00 00	T0.Nm) 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0	M _e (LNe) 03 03 03 03 03 03 03 03	May(J-Hen) 88 40175 5533.6 4084.8 4562.8 5722.3			
C Dry, nas	2.47 • 1 1 1 1 1 2	7-7.4 Live Load Rr MAX Live Load Rr MAX	X(m) 0.000 6.000 12.000 18.000 24.000 90.000 0.000	NO NO 23 23 23 23 23 23 23 23 24 23 24 23 24 23	5.4630 8.0 522.3 152.8 -382.9 168.1 190.1 -548.1	5m0.Ni 03 03 03 03 03 03 03 03 03	T0.Nm) 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0	M.,(B.Nm) 03 03 03 03 03 03 03 03 03 03	Mg(3.5m) 88 4017.5 5883.8 4084.8 4562.8 5722.8 5722.2			
Dry, se	④新 - 1 1 1 1 1 1 2 2 2	7-24 Ine Load Rr MAX Ine Load Re MAX Live Load Re MAX	2000 0.000 12.000 18.000 28.000 28.000 0.000 19.000 19.000	NG:10 03 03 03 03 03 03 03 03 03 03 03	Sud6x0 8.0 522.3 182.8 -182.9 188.1 190.1 -548.1 801.7	Su0N 03 03 03 03 03 03 03 03	T0.5tm) 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.	M.,(3 Mm) 03 03 03 03 03 03 03 03 03 03 03 03	Mig(2,15m) 88 40175 5583.8 4084.8 4542.8 5792.3 5792.3 4521.7			
D Pry new	€At → 1 1 1 1 1 2 2 2	ウーフル Live Load Fg MAX Live Load Fg MAX	3000 0.000 12.000 18.000 28.000 0.000 0.000 18.000 19.000 19.000 19.000	103.10 03 03 03 03 03 03 03 03 03 03 03 03	54630 88 5223 1528 -5629 1883 1861 -5483 8017 4834	Sup0.N0 03 03 03 03 03 03 03 03 03	T0.Nm) 8.0 9.0 9.0 9.0 8.0 8.0 8.0 9.0 9.0 9.0 9.0 9.0 9.0 9.0 9	M _{ef} (J.Nm) 03 03 03 03 03 03 03 03 03 03 03 03 03	Mag(3,Nec) 00 40173 55833 40040 45423 45423 57923 87923 85217 505557			
C Dry, se	3.許・	7~2% Une Load Re MAX Live Load Re MAX	300m0 0.000 0.2000 12.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000	N0.10 93 93 93 93 93 93 93 93 93 93 93 93	5 ₀₀ 670 80 5223 1528 -3529 1863 1961 1961 1961 1961 4483 8117 4484 -2724	Sw0.N0 03 03 04 04 04 05 05 05 05 05 05 05 05 05	T0.Nm) 86 86 80 80 80 80 80 80 80 80 80 80	M _{ef} (I.Ner) 63 63 63 63 63 63 63 63 63 63 63 63 63	MgQ-Mm2 88 80175 85838 8088 8088 8088 8088 8088 8088 80			
D Pry new	(法称: ・) 1 1 1 1 1 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2	ケースを 1.0m Load F2 MAX 1.0m Load F2 MAX	3000 0.000 0.200 0.200 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000	N0.10 93 93 93 93 93 93 93 93 93 93	Sup0.N0 88 5223 1528 -3829 1881 1961 -4681 8817 -2734 -2734 -2850	Sw0.N) 03 03 03 03 03 03 03 03 03 03	T0.Nm) 20 00 00 00 00 00 00 00 00 00 00 00 00	M _{at} (3Am) 03 03 03 03 03 03 03 03 03 03	Mg0.Nev) 88 40775 55938 40888 45428 57929 57959 5795959 57959 57959 57959 57959 57959 57959 57959 5795			
Dry see	6.ht + 1 1 1 1 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2	7-24 The Cool To MAX Live Lood To MAX	3000 0.000 0.000 0.2.000 0.2.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000	N0.10 D3 D3 D3 D3 D3 D3 D3 D3 D3 D3 D3 D3 D3	5.465.00 8.0 522.3 112.8 -302.9 118.1 110.1 -548.1 841.7 445.4 -275.4 -685.0 84.4	Su0-N0 03 03 04 04 05 05 05 05 03 03 03 03 03	T0.Nm) 2.0 2.0 2.0 2.0 2.0 2.0 2.0 2.0	M _{el} (3Ne) 63 63 63 63 63 63 63 63 63 63 63 63 63	Mg(kHm) 88 40775 50833 40848 40428 40428 57923 40542 57923 45517 200487 112122 200487 112122 40284 4028 4028			
	(品称 マ 1 1 1 1 1 1 1 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2	0 → 2.4 Ine Load To MAX Ine Load To MAX Live Load To MAX	36m) 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000	N0.10 03 03 03 03 03 03 03 03 03 03 03 03 03	Sw600 80 5223 1528 1621 1621 1621 1621 1621 1621 1621 16	Su0.N0 03 03 04 04 05 05 03 03 03 03 03 03 03 03 03 03 03	T0.Nex) 80 80 80 80 80 80 80 80 80 80	M _e (3.Net) 63 63 63 63 63 63 63 63 63 63	Mg()(He) 88 40175 50833 40848 40848 40848 40848 40848 40848 112122 108583 112122 40934 4088 4088 4088			
Dry and Dry and	€.87 ← 1 1 1 1 1 2 2 2 2 2 2 2 3 3 3	7-24 Ine coal Pr MAX Ine Load Pr MAX	3000 0.000 12.000 12.000 13.000 10.000 10.000 10.000 00.0000 00.0000 00.0000 00.0000 00.0000 00.0000 00.0000 00.000000	100.100 03 03 03 03 03 03 03 03 03 03 03 03 0	5.000 N0 80 5223 1528 -5529 1861 1961 -5451 4817 4453 -2754 -883 4755 4755	SubN 03 03 03 03 03 03 03 03 03 03 03 03 03	T0.Nm) 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.	M _a (3.Nm) 63 63 63 63 63 63 63 63 63 63	M ₀ (J, Nin) 88 40(73) 55838 40848 40848 45828 57923 57923 57923 57923 57923 57923 57923 57923 57923 57923 57923 57924 12122 12122 120584 5717			

13		レポート	設定							×
	88	8			涟用					
** (2) 日本 × × × × × × × × × × × × × × × × × ×	 □ □<th>11 入力す・ (ル名称 名 ル ル</th><th>■ -9 □ つ</th><th><u>第</u> レーム計</th><th>道明 道 新西</th><th>市力 照査・</th><th>-¶t hida</th><th>計算標準出力</th><th></th><th></th>	11 入力す・ (ル名称 名 ル ル	■ -9 □ つ	<u>第</u> レーム計	道明 道 新西	市力 照査・	-¶t hida	計算標準出力		
						QI -JU	Р ^а а —(Р)	対キャンセル	B 15	(H)



下図 (LiveLoadResultReport-2.gif) は、「活荷重の結果」 画面からレポートへ追加する例です。



13	レポート設定
	17 B 🔀 📰 📼 10/11
ボート ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・	
I I	
└□ = 新遊方	<u>∂</u> , 7125a−00 % ++>100 80 36 ~1070

下図 (LiveLoadCombiResultReport.gif) は、死荷重と活荷重を組合せた場合の出力方法です。組合せ荷重は標準出力にありますので、標準出力を利用できます。もちろん、「部材の結果」 画面から個別出力することも可能です。

点ケース 分布ばれ	a ala				荷重ケースの編	集			
	(リース) き	5本荷重ケース 🕯	合せ荷重	ケース 拍	由出荷重ケース 限界	状態荷 <u>重</u> ケース			
the second se									
組合せ何 <u>車</u> ケース						増加可能なケース			
組合せ荷重ケース	照置	osaの荷重種類	許容割増	全体割増	最小鉄筋量用条件	荷重ケース	082	の荷重種類	許容割够
D+Mz_max	なし	ねし	1.000	1.000	し地震時	Dead Load (Non St.)	 ない	-	1.000
D+Mz_min	なし	ねし	1.000	1.000	L1地震時				
D+y_max	rsi,	ねし	1.000	1.000	L1地震時				
D+y_min	なし	ねし	1.000	1.000	L1地震時				
						組合せ対象荷重ケース	F + + 4	活荷重打	8出キー
						the first and the second secon	a 10 17 17 1	and no	we command
						荷重ケース	ocaの荷重種素	順許容割増 1000	部分割増
						荷重ケース Dead Load (St) Live Load Rz MAX	ったの荷重種類 なし なし、	第1千容害世後 1,000 1,000	部分割増 1.000 1.000
± R. =1 ▲	1 Y					荷重ケース Dead Load (St) Live Load Rz MAX	osaの荷重種類 なし なし	■ 1,000 1,000	部分割増 1.000 1.000

					選択可能なケース	
目合せ荷重ケース	服置	osaの荷 <u>重種</u> 類	許容書理會	全体調理	荷重ケース	osaの荷重種類許容割期
)+Mz_max	なし	ねし	1.000	1.000	Dead Load (Non St.)	たい、 1,000
0+Mz_min	なし	ねし	1.000	1.000		
)+y_max	ねし	tal.	1.000	1.000		
					相合せ対象荷重ケース	• ◆ ▲ 活得重化出+-
					Dead Load (St) Live Load y MIN	たまし、 1,000 1,000 たまし、 1,000 1,000
	×	力度を遅ぶための服	定です。			



Q1-181 せん断に関する照査において、yP方向のみ照査したい

A1-181 本プログラムは3次元解析を前提にしているため、せん断の照査等においては、zp軸方向とyp軸方向の両方を常に照査 し、厳しい方が部材の照査結果として表示されます。 たとえば、抽出キーがSyp ABSのとき、以下のような流れになります。

> 抽出キーがSyp ABSなので、SypABSとなるステップを探す そのステップにおける断面力N', Syp, Szp, T, Myp, Mzpを得る その断面力を用いて、zp軸方向の照査を行う その断面力を用いて、yp軸方向の照査を行う 照査結果が厳しい方を「せん断の照査」として表示する

このため、zp軸方向だけを照査しないように設定することができません。

ー案としては、zp軸方向が厳しくならないように、zp軸方向のスターラップの断面積Awを大きく設定し、間隔aを小さく入力することが考えられます。このように入力すると yp軸が厳しい照査結果に、zp軸は余裕となり、結果的にyp軸の照査結果が「照査一覧」 タブに表示されます。

Q1-182 【F3D&Section共通】 道示IVに準拠したPHC杭のM-φ特性を算出できるか?

- A1-182 コンクリートの設計基準強度が60N/mm2以上の場合であれば、プログラムが終局ひずみを0.0025に設定します(道示 III-p.138の表-4.2.2を使用)ので、コンクリートの応力ひずみ曲線は定義可能です。しかし、PC鋼材の応力ひずみ曲線に ついては、道示IV-p.413 「図-解 12.10.5」に対応していません。つまり、PHC杭に用いるPC鋼材の応力ひずみ曲線では、 のpuに対して0.93や0.84の係数を乗じないこと、0.05という終局ひずみを考慮することが道示IIIと異なります。そのた め、道示IVに準拠したPHC杭のM-*φ*特性を算出することは困難です。
- Q1-183
 【F3D&Section共通】断面要素として「FRP貼付け」を使用すると、「部材軸方向の貼付長」という入力があるが、考え方は?
- A1-183 「部材軸方向の貼付長」とは、照査位置から炭素繊維シート端部までの長さの最小値のことで、下図に示すLです。



ここで入力された貼付長は、剥離ひずみを計算するときに使用されます。照査する位置によって貼付長が異なる場合は、 設計上厳しい剥離ひずみ(小さなひずみ)になるように何ケースか検討して入力することになると推察します。剥離ひずみ の規定は土木研究所「コンクリート部材の補修・補強に関する共同研究報告書(III)、H11.12」に準じておりますので、それ に準じない場合は剥離ひずみを考慮しないこともあろうかと思います。剥離ひずみを無視したい場合は、剥離ひずみで終 局曲げモーメントが算出されないように、貼付長に大きな数値(例:100mなど)を与えてください。

Q1-184 【F3D&Section共通】せん断応力やせん断耐力の検討で、FRP(繊維シート)の入力がわからない。

A1-184 まずは、下記ヘルプをご確認ください。

「操作方法|モデル作成|断面計算の入力(4)~せん断(オプション)~」 「計算理論|断面計算関連(一般)|せん断力による炭素繊維シートの必要面積(道示III)」 「計算理論|断面計算関連(一般)|せん断耐力(道示IV、V)」 「計算理論|断面計算関連(一般)|斜引張破壊に対する耐力(H14道示III)」

繊維シートの必要面積を求める場合に必要な入力が、

[CFRPが負担するせん断力 Scf] [貼付け間隔 s] [配置角度 θcf] [設計時の許容引張応力度 σcf] [終局時の引張強度 σcf]

繊維シートを考慮したせん断耐力を求めるために必要な入力が、

[断面積 Acf] [貼付け間隔 s] [配置角度 θcf] [設計時の許容引張応力度 σcf] [終局時の引張強度 σcf]

です。

ヘルプ「はじめに|プログラムの概要|UC-win/Sectionとは|◆準拠基準の指定に応じてせん断関連の計算」に指定する せん断関連の準拠基準の種類に応じて計算される項目が異なります。上記入力部分は入力の途中で準拠基準を変更して も過不足がないようになっていますので、全てを入力することになります。もし、準拠基準を変更しない場合は必要な部分 だけ入力してください。

Q1-185 M-φ要素に用いるM-φ特性を自動算出した場合のレポート出力がしたい。

A1-185 レポート設定画面の左側ツリーで、結果の下にある「M-φ特性計算結果」にチェックを入れて出力してください。 (下図の赤枠部分)。

BOXX		8 8 18	10 28 291			
J 6000 6000			-0 70-6318 8680	n Istan - Ar Iscainte	COLUMN TO LOSS	
モデル	- /	健康会力	7			
= 入力データ = 結果		Endern	1			
8 = フレーム計算	0	N-XR				
- H = 10 M		1000	5 N 12 W M 19 0 H 12	D PLEISE	And A	
S = yp Ma S = P1 MEARS		De-ris 1	COSTA CTRORE	a Pacifica de la	#3£. 4	
· ₩ = F1 558110		Land the second second		and the state of the		
-R = P1 58811		ZA Z	997			
- R = P2 201113 - R = P2 201113	1	BH:ALW				
R = P2 204821		X10	DA			
R = P1 114125		70:817	(A)(AZ AND AMY	LANCE	
= P0 (04100 = P0 (04101		展力	DA MORE	N RT BAK BAY		
		1				
= P4 (514)		THIC ALM	110			
= P4 204841 = P4 204842		新売力	DA IN D	a la T Ma	No.	
			(2) March	4-5400000000000000000000000000000000000	55. F	
= <u>mainten</u> □ = − <u>N</u>		はなる要素の高品素	1			
能力 商一覧		20	<u></u>	and the second		
-1			the stand			
「日出力編集ツール」「日・日日	(石油) 日取プレビュー (単質的	D		Q THEA-D	141991 [1835)(
FR出力構成ツール(FR FP 77イル(E) 表示(O) 第1 motos) 合 日 1 1 日 11 70~4月 日 11 70~4月 日 11 70~4月	(注意) 印刷プレビュー (特別) FMB(○ へいプ(出) H ▲ ▶ H ○ □ □ □ 	0 H§ - 9-2	18 09		(1453) (1993)	
FS出力編集ワール(F8-PP アイル(日) 思ち(1) 第一 10:509 金 日 15 11:51-544 日 15:55 11:55-54 日 15:55 11:55-54 日 15:55 11:55-55 日 15:55 11:55-5		0 	18 09		ra+282 (* 806	
日本の編集フール(F8-PP ファイル(日 第50) 年 第550 日 日 1 日 18 年日 1.1 日本 1.1 日本	(国内) 日和プレビュー (判策部 (利用) ローズング(出) (日本) 日 □ □ □ □ □ □ (日本) 日 □ □ □ □ □ (日本) (0 	18 09		(1442) (1 1114)	
F8±5488 2 - IL(F8-PP F744E) 8500 € S500 € S500 € S13 50- 15	EDB) 日和ブレビュー(特徴部 HALLO、ヘルプ化) H → ▶ □ □ □ X H → ▶ □ □ □ X H → ▶ □ H → ▶ □	D - リース 1.7レーム計算 1.1mm (19月末後日)	18 09		(44)87 (83	
Sathas 2 - R(F8-PP - (ALE) S∓20 8: 0 12 45 0 13 1 72 - 438 0 13 1 72 - 438 1 72 - 438 1 72 - 438 1 72 - 438 1 72 - 438 1	Egg) DBUプレビュー (特徴 HARANG) へいプせい H ▲ ▶ ┃ □ □ □ □ H HARANGA HI HARANGA HI HARANGA HI HARANGA HI	0 	18 09			
は力減度シール(FB-PP 「AUE】 影学(2) 巻) ● 日 (14) ● 第学(2) 巻 (14) ● 14 (15) ● 14 (15) ● 14 (15) ● 14 (15) ● (15)	FEMA) DNUプレビュー(特徴語 FAMABIC) ヘルジプ(b) H ▲ ● M □ □ □ □ X X X FATS DEFIN DEFI	D 	18 0.9			
7/34.5 y − x (F8.97) (E) 35.7 (x) 31.5 35.7 (x) (E) 1.5 (E) 1.5 (E) 1.5 (E) 1.5 (E) 1.5 (E) 1.5 (E) (E) (E) (E) <t< td=""><td></td><td>0 </td><td>18 0 Q</td><td></td><td></td><td>i</td></t<>		0 	18 0 Q			i
	Elia Diag アレビュー(特徴語 HAMELO へんブ(セ) H イ ト 川 D 1 1 S 1	0 - 1 フレーム計算 1 フレーム計算 1 マレーム計算 1 マレーム計算 1 マレーム計算 2 マス 1 アレーム計算 1 マレーム計算 1 マレーム 1 マーム 1 マ	18 0.9			i i
2015 2 - J. (F8-PP) 2 2 37-00 € 2 3 37-00 € 2 3 37-00 € 3 12 45 0 11 11 15 4 0 11 11 15 4 0 0 F 0		D: H () ()	18 0 Q			i
カ通馬ンール(F8-99) 地区 第500 第一 20 第一日 第一 115 125 125 125 125 125 125 125 125 125		0) 	18 0.0			i i
★ 27-K(R8-PP)		D 	18 0 Q			- i
Jail > - (4/5.00) Jail > - (4/5.00) Statistics	(第二) DR7レビュー (第三) (11) (11) (11) (11) (11) (11) (11)	0) 1.754-24788 1.754-2478 1.754-2478 1.754-2478 1.754-2478 1.754-2478 1	18 0 Q			
		$\begin{array}{c c} & & & \\ & & & & \\ & & & \\ & & & \\ & & & \\ & & & \\ & & & \\ & & & \\ & & & \\ & &$	مدور			
JALE >- ((76 + 07 U2 STO() W3 ST W1 ST W1 <t< td=""><td></td><td>0 17 10 - 2 H (2) 17 10 - 2 H (2) H (2) 17 10 - 2 H (2) H (2) 17 10 - 2 H (2) H</td><td>18 () Q 18 () Q 18</td><td></td><td></td><td></td></t<>		0 17 10 - 2 H (2) 17 10 - 2 H (2) H (2) 17 10 - 2 H (2) H (2) 17 10 - 2 H (2) H	18 () Q 18			
		$\begin{array}{c} & & & \\ & & & & \\ & & & \\ & & & & \\ & & & & \\ & & & & \\ & & & & \\ & & & & \\ & & & & \\ & & & & \\ & & & & \\ & & & & \\ & &$	azár-vejás azár-vejás azár-vejás azár-vejás azár-vejás azár-vejás azár-vejás			i
L/AEX 2- A/F8-00 AE2 25/20 € 10 0 14 1 14 0 14 2 14 14 0 14 1		0) 1 7 - 2 - 2 1 9 - 2 1 - 2 1 9 - 2 1 9 - 2 1 - 2 1 - 2 1 - 2 1 - 2 1 - 2 1 - 2 1 - 2 1 - 2	10 0 0			
		(1) (2)				
2.548 y(16+00 (A2) ≥ 35(0) = 1 (3)		$\begin{array}{c} 0 \\ \hline \\$	10 0 0			

 $M-\phi$ 特性を算出するときの軸力の指定オプションによって、最終的な $M-\phi$ 特性の値が異なります。 上記のレポート出力では、軸力の指定オプションと軸力の数値、最終的な $M-\phi$ 特性の一覧表となっています。 これは、メイン画面の $M-\phi$ 特性ではなく、部材の編集画面から確認できる $M-\phi$ 特性の一覧にもなっています。

Q1-186 M-φ特性やばね特性を削除できない場合がある。削除する方法は?

A1-186 M-φ特性やばね特性を、断面形状と配筋状態、および曲げ計算用準拠基準から自動算出させて作成する場合、方法が2
 種類あります。断面からM-φ特性やばね特性を作成させる方法とM-φ特性やばね特性から断面を選択する方法です。
 前者の方法で作成した場合は、下図に示す箇所のボタンを押してください。
 後者の方法で作成した場合は、メイン画面のM-φ特性タブやばね特性タブ内の削除ボタンで削除できます。

13	編集 'pier_rigid'	- 🗆 🗙
n a	🎨 😵 🤀 🕀 🕀 🕀 🌐 🌐 🖭 🖕 🧗 🐌 雅 光 洋 治 🏛 🕸 米 ギ 🛠	
		Соор II 2017(R); Колон II 2017
		しるし、なし 最小鉄筋量、なし
PC编材 v	₫ -2.5 -2.0 -1.5 -1.0 -0.5 0.0 0.5 1.0 1.5	2.0 2.5 Þ
$ + $ $ \nearrow \times \diamond \diamond $	OK ++24	21/ ~1/J(H)

Q1-187 ばね要素の要素座標系を指定したい。第1ベクトルV1、第2ベクトルV2とは何か?

A1-187 🔨

ヘルプの「操作方法|モデル作成|ばね要素の定義・編集(1)~一般~」に「◆任意に指定する方法 」という説明がありま す。 抜粋しますと、以下のとおりです。

◆任意に指定する方法

第1ベクトルV1と第2ベクトルV2の方向を指定することで平面が決まり、その法線方向が要素座標系の1軸となります。V1とV2は平面が定義できればよいので直交している必要はありません。ただし、平面が定義できない平行となるようなベクトル指定は不可です。座標軸は常に「xl→yl→zl→xl」の順で考えます。したがって、

第1ベクトルV1が[xI]の場合は平面は[xI-yI]となり、法線方向が[zI]となります。 第1ベクトルV1が[yI]の場合は平面は[yI-zI]となり、法線方向が[xI]となります。 第1ベクトルV1が[zI]の場合は平面は[zI-xI]となり、法線方向が[yI]となります。 第2ベクトルV2が[xI]の場合は平面は[zI-xI]となり、法線方向が[yI]となります。 第2ベクトルV2が[xI]の場合は平面は[xI-yI]となり、法線方向が[zI]となります。 第2ベクトルV2が[zI]の場合は平面は[yI-zI]となり、法線方向が[xI]となります。

これを参考にして設定を行ってください。 あるいは、同ヘルプの上の説明で「◆近くの要素の要素座標系をコピーする方法」があります。これを利用することができ るかもしれません。こちらもお試しください。

Q1-188 節点や部材の時刻歴結果をレポート出力すると、複数のランの結果が1つのグラフに重なった状態になる。個別のグラフ にできないか?

A1-188

下図に示すように、メイン画面で1つの節点を選択して、右クリックメニューの『全ての節点を選択』を実行すると、モデル内の節点がすべて選択された状態になります。

そして、その後でもう一度右クリックメニューを出して、「節点の時刻歴結果をレポートへ追加(抽出キー依存)|全てのランを個別に出力」を実行すると、一度にレポート出力へ追加されます。その後でレポート出力設定画面を開いて出力を行うと便利です。この機能は、抽出キーに依存しているので、目的に沿わない出力がある場合は抽出キーが設定されていない可能性がありますので、抽出キーの設定をご確認ください。部材の時刻歴結果も同様です。



Q1-189 質量と荷重を区別している理由は?

A1-189 動的解析のときは重量(kN)に加速度を乗じていません。質量(tonnes あるいは kg)に加速度を乗じて慣性力が生じます。 「道路橋示方書・同解説 SI単位移行に関する参考資料 平成10年 7月 日本道路協会」には、基本的な方針として、

・質量と力 (重量、重さ、荷重)の区別を明確にする

- ・重量、重さという用語は質量と重力加速度の積の意味に用いる
- ・重量、重さを質量の意味で用いる場合は、その用語を「質量」に改める

とされています。 UC-win/FRAME(3D)では、これに準じていると言えます。ちなみに質量の単位(トン)は、非SI単位に区分されています。

部材の質量はプログラムが内部で算出しているので部材の質量を直接入力しませんが、剛体要素や節点には質量を与えます。このように、基本的には全て質量で管理されていると言えます。

Q1-190 残留変位の照査結果にある記号の意味は?基礎の回転による変位や支承の変位は含まれているか?

A1-190 各記号の意味は、

δR:道路橋示方書V耐震設計編に示される式で算出した残留変位 δRa:許容残留変位 δy:非線形部材(ファイバー要素、M-φ要素)が降伏したときの指定された節点の変位 δr:指定された節点の最大応答変位

です(ヘルプ「操作方法|結果|フレーム計算結果(11)~照査一覧~」より)。

残留変位の照査は、ヘルプ「操作方法|荷重|ランの定義|残留変位の設定」で解説しているような手法ですので一度、ご 一読ください。この手法は、道路橋示方書V耐震設計編p.99の式(6.4.9)、p.117の解説文、p.196の表-11.2.1に準じていま すが、3次元挙動に対しても適用することを目的としているために、最大応答変位と降伏変位は節点結果の全体X軸方向 と全体Z軸方向の平方和をとっています。

なお、プログラムが計算する残留変位は「荷重ケースの編集画面 | ランタブ | 残留変位オプション」で指定された節点変 位を使用しますが、節点変位は全体座標系での変位ですので、基礎の回転角の影響や支承の水平変位もすべて含まれま す。これらを含めない考え方が

・(財)海洋架橋・橋梁調査会、既設橋梁の耐震補強工法事例集、平成17年4月、p.II-97

・前原康夫;鉄筋コンクリート橋脚の設計例とチェックポイント、基礎工、総合土木研究所発行、2002.6

に掲載されています。ヘルプの「目的別ガイド | 残留変位の照査を行うには」 に図入りで解説しておりますのでご覧ください。

Q1-191 傾斜した部材の死荷重が不等分布荷重となる理由は?

A1-181 骨組み線の位置を任意設定でずらした場合や非構造部材を使用した場合などに部材の質量中心と断面全体の剛性中心 (図心、骨組み線の位置)とが一致しなくなります。この状態で、部材軸線が傾きを持つと、傾斜の低い方に質量中心が 少しずれます。このため、傾斜の低い方の荷重強度w1が大きく、傾斜の高い方の荷重強度w2が小さくなるように、台形分 布荷重が生成されます。こ

算出式については、ヘルプの「操作方法 | 荷重 | 部材荷重 | <傾斜した部材の死荷重 >」を御覧ください。

Q1-192 固有値解析を行った後のモード図をレポート出力するとき、スケールを調整して出力したい。

A1-192 固有値解析結果の縮尺を変更できます。

添付図の固有値解析結果を選択し(①)、②で「固有値解析結果」を選択して、③のボタンでスケールを調整します。④のボ タンを押し、スケール設定画面で、固有値解析結果のスケールを入力することもできます。

モード図全体の縮尺を変更する場合は、ヘルプの「操作方法 | モデル作成 | モデル(4)~拡大・縮小・回転~」の方法で、 縮尺を変更し、レポート設定画面の、「フレーム計算 | 標準出力 | 固有値解析」のカメラ位置という設定で「現在選択の表 示」を選択すると、現在3D モデルで表示している状態の角度・サイズでレポートへ出力することができます。



hange gene i generalise en g	Provide a start for an and the second	
	📲 8 🛤 💷 mm	
t-h:	- 岐寨境 入力データ フレーム計算 新国力 福吉一覧 新国計算標準出力	
 ► PARAMENTAL ● REVENENTAL ● STANSFERAL ● ST		
- □ = モード次数 6 - □ = モード次数 7	7) R THE THE HE HE HE HE	
	×	
	Q tita-(0) I ++ 100	

Q1-193 重力が作用する方向を変更できるか?

A1-193 重力が作用する方向は全体座標系のマイナスY軸方向です。重力方向を変更する入力はありません。

Q1-194 【F3D&Section共通】終局ひずみ発生位置を橋軸方向と橋軸直角方向とで異なる入力にできるか?

A1-194 終局ひずみ発生位置(圧縮縁からの距離)は図形の全周に適用されます。 1つの断面で1つだけ定義できます。橋軸方向と橋軸直角方向とで異なる入力とすることはできません。 「断面諸量と断面計算オプション | Mu, My0」画面右側に、角度を入力して二軸曲げが作用するときにどのように考慮されるかを確認できます。

> この角度は計算上必要なデータではありません。確認用です。任意の角度で、黄緑色の内側が終局ひずみの位置になり、 黄緑色に着色された部分のコンクリート応力はゼロと仮定されます。

- Q1-195 【F3D&Section共通】照査一覧タブ「応力度・耐力等の照査」では、ランの結果がNGなのに、総合判定はOKと表示されるのは何故か。
- A1-195 「モデル設定画面 | オプション設定タブ」で「照査一覧での抽出判定」が「平均荷重から」になっている場合に、照査一覧 タブ「応力度・耐力等の照査」が「OK 平均荷重から」と表示されることがあります。 この指定になっていると、OK/NGの判定は、ランの単位で実施されず、部材の下にぶら下がっている平均荷重ケースの抽 出キー (N MAZ、N MIN、Mzp MAX、Mzp MINなど)の結果をみて判定されます。 平均荷重ケースがないにもかかわらず、この指定になっていると、デフォルトのOKが表示されます。ランの単位で判定し たい場合は、「モデル設定画面 | オプション設定タブ」で「照査一覧での抽出判定」を「ランから」に変更してください。

Q1-196 【F3D&Section共通】コンクリートの斜引張応力度のの照査をしないようにするには?

A1-196 本プログラムでは、せん断の準拠基準が、道示-III(H8orH14)の場合は、コンクリートの斜引張応力度σIの計算結果も照査 一覧に表示する仕様となっております。せん断の準拠基準に道示-IVまたは道示-Vとした場合はσIの照査は行いません。 照査一覧画面ではσIの照査を省略するというオプションがありませんので、その準拠基準の場合はいつもσIの照査結果 がでます。しかしながら、レポート出力ではσIの照査結果を出さないように指定することができます。 レポート設定画面にある「せん断出力オプション」ボタンを押して呼び出されるウィンドウ内で指定します。設定した内容 は、「断面計算標準出力」に反映されます(添付図参照)。

なお、ヘルプの「はじめに | プログラムの概要 | UC-win/Sectionとは | ◆準拠基準の指定に応じてせん断関連の計算」にせん断関連の準拠基準の種類に応じて計算される項目が掲載されています。この表に従って、計算・照査されます。

	レホート設正
lå lå ⊠ X ×	AF B 🔀 🔳 🚍 30.00
L#-1:	一般事項 入力データ フレーム計算 新面力 報道一覧 新面計算標準出力
• V EVU ∧ • □ A/75-3 ∧ • □ EV/382 ∧ • □< EV/382 ∧ • □< EV/382 ∨ • □< EV/382 ∨ • □< EV/382 </th <th>□>r/4×6h □%6 >>1+b □ > □ > ></th>	□>r/4×6h □%6 >>1+b □ > □ >
	日 プレビュー(1) ボキャンセル 開いる ヘルプ(1)

		PPFレポートせん断出力オ	ブション		
わ		結果			
共通		共通		付着応力度計算	
✓ 桁高変化の影響	tan β + tan γ	✓荷重の正負交番作用の補正	係数 Cc	☑付着応力度計算	۳0
▼コンクリートの平均せん	断応力度 💊	✓ 軸方向圧縮力による補正係	敌 CN	✓ 周長の合計	U
✓平均せん断応力度の最	大値(Suc) ¶max	■せん断えいシ割増係数	Cdc		
	In LAURIA	■せん断スパン低減係数	Cds		
	ゼットハンゼット	✓ dic関する補正係数	Ce		
		✓ ptic関する補正係数	Cpt		
料引張鉄筋		✓ せん断力(有効高を考慮)	Sh		
▼断面積	Aw	t	マットハリセット	ta	ットルセッ
く間隔	8	and the second second second		7 data = 1 m/r	
▼ 配置角度	θ	応力度計算		耐力計算	
✔許容引張応力度/降伏。	5 0 _{Se} 0 _{SV}	✓ 平均せん断応力度	۳m	■コンクリートの平均せん断応	力度 陑
		✔最大せん断応力度	Tmax	✔ 料引張鉄筋量	Aw
	セットハリセット	 斜引張鉄筋の許容応力度 	α _s	✔ 必要鉄筋量	As
		✔ 斜弓 課鉄筋量	Aw	✓ 必要FRP面積	Afrp
EDD		✓必要鉄筋量	As	■りェフロン別ートの圧壊に対する	·耐力 Suc
110		✓必要FRP面積	Afrp	■北州ーが負担できるせん断	力 Sc
■せん断力	Sh	✓ σ cが引張録でのこなるモー	xC/F Mo	✓斜引張鉄筋が負担できるせ、	ん断力 Ss
✓ 実断面積	Atroreal	■断面に生じる直応力度	σ _×	✓ PC鋼材が負担できるせん断	力 Sp
▲ 開始	s	☑ 断面一次モーパト(外側部分目	3.心軸)이	☑ FRPが負担できるせん断力	Strp
✓ 配置角度	e _{fp}	✓コンクリートのせん断応力度	2	✔料引張破壊に対する耐力	Sus
■許容引張応力度/降伏。	5 offp offp2	コンクリートの斜引張応力度	9	■せん断耐力	Ps
		✓ σ1発生位置	Vo		
	セットハリセット	t	マットハリセット	t	ットルセッ

- Q1-197 Mーの要素の損傷判定で降伏しているのに、曲率の照査一覧結果では降伏していないことがあるのは何故か?
- A1-197 Mーφ要素の損傷判定は部材中央で行っています。照査一覧での「許容曲率の照査」は指定された着目点位置で行っています。このため、照査している位置が異なっている可能性が考えられます。Mーφ要素の非線形特性は部材中央で算出されていますので(i端とj端の軸力を合計して2で割り、それを用いてMーφ特性を計算しているので平均的な位置、つまり、要素中央)、着目点位置を中央だけに設置すると整合します。
- Q1-198 【F3D&Section共通】曲げモーメントが正とは、断面下側が引張になるときと考えてよいか?
- A1-198 二軸曲げ状態にも対応していますので、Mzpが正、Mypが正の2種類があります。断面の図心から上側を圧縮側、下側を引 張側となるような曲げモーメントMzpが正です。左右で言えば、右側が圧縮、左側が引張になるような曲げモーメントMyp が正です。

ヘルプの「目的別ガイド|断面力の記号と一軸曲げの関係」に示す図がわかりやすいと思います。

- Q1-199 【F3D&Section共通】RC断面の許容応力度照査で、二軸曲げの許容値になっている。二軸曲げの判定はどのように行っているか。
- A1-199 ー軸曲げか二軸曲げかを入力データから自動的に判断し許容応力度を表示します。一軸曲げと判定されるのは下記(1)または(2)に該当する場合です。

(1)中立軸の傾きと主軸zp軸の傾きが3度未満のとき
 (2) ly = lzかつlyz = 0 のとき

上記(1)または(2)に該当しない場合は二軸曲げの許容応力度を表示します。

(ヘルプの「計算理論|断面計算関連(一般)|許容応力度の適用範囲」より抜粋)

- Q1-200 非線形動的解析モデルを作成した。断面の断面二次モーメントは固有値解析や動的解析に使用されるか?
- A1-200 「断面諸量と断面計算オプション」画面にある断面諸元の面積や断面二次モーメントは、部材タイプが弾性梁要素のとき に参照されます。部材タイプがファイバー要素やM-φ要素のときには参照されません。このことは、固有値解析、本体解 析の両方に共通しています。
- Q1-201 非線形動的解析モデルを作成した。固有値解析時の剛性はどのように処理されるか?
- A1-201 固有値解析のときの初期剛性は、ファイバー要素やM-φ要素の初期剛性が計算に使用されます。ファイバー要素のとき は、各材料のヒステリシスの第1勾配を使用します。コンクリートヒステリシスは原点から曲線なので、原点での接線勾配 が使用されます。部材タイプがM-φ要素のときは、部材に割り当てられているM-φ特性の第1勾配が使用されます。

ばね要素は、固有値解析時の初期剛性としてばね特性の第1勾配が使用されます。テトラリニアの緩衝装置型は初期剛性 がゼロとなります。非対称バイリニア正方向/負方向は、Ver 5.00.00以降の版ではKpriを初期剛 性、Ver 4.00.02以前の版ではゼロが初期剛性となります。

Q1-202 【F3D&Section共通】複数のアウトラインを組み合わせて断面を作成した。あるアウトラインを削除したり、別のアウトラインに変更したい。

A1-202 下図に示す「セット位置の編集」画面の「コネクションポイント」には、アウトライン要素の中心にいくつかのDefault Originがあります。これらのうち最初のもの(下記(1)番)を指定し

て、図形どうしを配置すると、後でアウトライン要素を削除して別のアウトライン要素を定義することができます。 (アウトラインが矩形の場合の例)

- (1) Default Origin
- (2) Default Origin (アウトライン1)
- (3) Default Origin (矩形)

Default Origin以外の参照点を使用して図形どうしを配置すると、依存関係ができるので、アウトライン要素を削除したり、別のアウトライン要素に変更したりすることができなくなります。

、町田の反転で回転、イリセット ーポイント	の設定も入力できます。	
■ 探 ^{*2} ≪ € 田 ⊡	合作 信事 2 1000 Y 1000 上下反転 左右反転 四転方向 内反(?) 0	- ///a~ (€ ⊞ ⊡ +
	並進方向 z (m) 0000 y (m) 0000 回転方向への移動 動作 ● 追加 12%	<u></u>

Q1-203 要素別に入力したRayleigh減衰の α と β をレポート出力で確認する方法は?

A1-203

レポート設定画面で下図の「減衰パラメータ表」にチェックを入れてプレビューを実行すると出力できます。

13	レポート設定	×
ige ige ⊠ ⊡ × ×	📲 🖁 📕 🥅 🚍 🦄 MA	
↓ ↓ ↓ ↓ ↓ ↓ ↓ ↓ ↓ ↓ ↓ ↓ ↓ ↓ ↓ ↓ ↓ ↓ ↓		
	Other and a constraint of the second	89°7 oil =1/10

3			FR出力編集ツー	-ル(F8-P9F且換)日	前九七コー(有賞版)			
2(11)(11)	#F00 #FMB(D ^67) #F1 15 H 4 F H	000	250 40	09 8 7				
1 - 1	1.3 第第219:5-9	Ac- 2-3						
	1.1.3 15_ford_0.3							
÷.			Adula Ave. 4					
		1.1	演長ハフメー	- 4				
		1.1.1	1 LG_Type2_No.	1				
			名称	h	タイプ	a	β	
			部材 :A1-1	0.05000	デフォルト	0.25328	0.00923	
			部材 :A1-2	0.05000	デフォルト	0.25328	0.00923	
			剛体要素:3		デフォルト	0,25328	122	
			剛体萎素:4	1000	デフォルト	0.25328	2777	
			部材:5	0.05000	デフォルト	0.25328	0.00923	
			部材:6	0.05000	デフォルト	0.25328	0.00923	
			則体要素:7		デフォルト	0.25328	-	
			部材 :112	0.05000	デフォルト	0.25328	0.00923	
			部材:111	0.05000	デフォルト	0.25328	0.00923	
			部材:110	0.05000	デフォルト	0.25328	0.00923	
			#7\$7 .100	0.05000	ボッチルト	0.02208	0.00023	

Q1-204 【F3D&Section共通】断面に鋼板巻き立てをする補強の場合、鋼板巻き立てによる拘束効果を考慮したい。

A1-204 断面に鋼板を配置すると(「巻き立て」を使うなどにて)、鉄筋を増加させた場合と同じような効果になります。鋼板によ る横拘束効果だけを考慮したい場合は、断面に配置せず、横拘束筋の体積比で与えてください。 具体的にはメイン画面の「横拘束材料」タブで、鉄筋の横拘束材料に対して、体積比を任意設定にして直接与えます。 「既設道路橋の耐震補強に関する参考資料(平成9年8月)、日本道路協会」のp.2-20に、鋼板を考慮した体積比の考え 方がありますのでご参考ください。

Q1-205 数値断面でモデル化したが、エラーになって計算できない。

A1-205 数値断面の断面相乗モーメントlzyにゼロでない値がセットされていることが考えられます。数値断面は、通常主軸回りに 関して断面定数を算出することが多いのでlzy=0としてみてください。
Q1-206 ファイバー要素のモデルで、コアコンクリートとかぶりコンクリートを分けている理由?

A1-206

ファイバー要素のときに、コアには横拘束効果を考慮したコンクリートヒステリシスを、カバーにはそれを考慮しないコンクリートヒステリシスを設定することがあります。たとえば、製品添付のサンプルデータ「s10__EccentricPier.f3d」がそのように設定しています。このようにモデル化するのは、実際の構造を考えると、かぶり部分には横拘束効果が作用していないはずだからです。

道路橋示方書V耐震設計編ではコアとカバーの区別をしておらず、その代わりに軸方向鉄筋位置に終局ひずみを置いて、その外側のかぶり部分を無視することが解説されています。しかしファイバー要素については、これに準じた設定ができません。

したがって、コアにもかぶりにも横拘束効果を考慮したコンクリートヒステリシスを定義するか、前述のように実際の構造に近い設定にするか、を適宜ご判断いただき設定することになります。

→関連:Q1-19. 自動作成されるコンクリート断面のアウトラインでカバーとコアを分けている理由は?

Q1-207 動的解析の3波平均の曲率照査で、ABSの値が「---」表示となり、算出されないのは何故か?

A1-207 絶対値の抽出キーによる曲率の照査が「---」になる理由は、許容曲率が定まらないからです。応答曲率は、単純に絶対値 の大きい数値を3個選んで平均値を計算できますが、それに相当する許容曲率をどのように算出すべきかが不明です。

M-φ特性が非対称の場合の平均照査については、下記文献のp.3-69に、

上側引張となるときの曲率照査 (φ max< φ a)

下側引張となるときの曲率照査 (φ min< φ a)

が記述されています。

(社)日本道路協会、道路橋の耐震設計に関する資料~PCラーメン橋・RCアーチ橋・PC斜張橋等の耐震設計計算例 ~、平成10年1月

これは、非対称型の場合には絶対値で照査できないことを表しており、本プログラムでもこれを参考にしています。

断面が対称な形状で配筋も対称であれば、M-φ特性も対称型とし、絶対値で照査することをお勧めします。

やむを得ず、M-の特性を非対称型とする必要がある場合は、1つの案として、Max側だけ(あるいはMin側)に最大応答がでるように、地震波形の最大振幅を正側(または負側)に揃えるという方法があります。これは、シーケンス荷重の入力 角度を0度または180度として反転させることにより、3波形の最大振幅が正側(または負側)になるように調整します。こ のようにすると、最大応答値が3波形とも正側(または負側)にでてくることを期待できます。ただし、これは柱部材など の部材座標系(または主軸座標系)がすべて同じ向きになっていることが必要です。また、曲線橋の場合などではうまく いかないかもしれません。必要に応じて、この方法もお試しください。

→関連:「サポートトピックス / UC-win/FRAME(3D) 地震波形の最大加速度と最大応答の関係」 http://www.forum8.co.jp/topic/up91-support-topics-ES.htm

- Q1-208
 【F3D&Section共通】断面幅1mに鉄筋を150mmピッチで配置するとき、鉄筋本数は1000/150=6.66666本となるが、鉄

 筋本数を小数点入力できない。どうすればよいか?
- A1-208 UC-win/FRAME(3D)は、二軸曲げを基本としているので、計算時には鉄筋1本1本の位置と応力を評価する都合上、鉄筋本数の入力は整数としています。このため、小数点での入力ができません。

幅1.0m当たりの応力度計算は、一軸曲げを想定しているので、この場合は下記のような変換をすることが考えられます。

nA=n'A' n:入力したい本数 A:本来の鉄筋1本当りの面積 n':実際に入力する本数 A':調整した鉄筋面積

A'=(n/n') A

このA'は、断面要素ウィザードのページ、「直径」において「任意」を選択すると入力できます。(添付図参照)

日形配筋の編集 巻当な数値をそれぞれ入力して下さい。					
	 配筋方法の指す ・ 	È ○本数	-1 F	• • 🖽 🗉	
1 0 </td <td>名称 直達 鉄筋菌種 (mm²) 幅 (m) 高さ (m) b (m) c (m) c (m) ビッチ1 (m) n1 幅数の最小値1 (m) 場数1 (m)</td> <td>Idit D6 D10 D13 D14 D15 D19 D29 U150 0.150 0.100</td> <td>Deg = 0.1%</td> <td></td> <td></td>	名称 直達 鉄筋菌種 (mm ²) 幅 (m) 高さ (m) b (m) c (m) c (m) ビッチ1 (m) n1 幅数の最小値1 (m) 場数1 (m)	Idit D6 D10 D13 D14 D15 D19 D29 U150 0.150 0.100	Deg = 0.1%		

Q1-209 圧縮に抵抗せず、引張に抵抗する筋交ブレース構造をモデル化できるか?

A1-209 フレーム要素として引張剛性だけを持つような設定はできません。フレーム要素は軸剛性(圧縮・引張の区別無く)、曲 げ剛性、ねじり剛性の3つが必ず必要です。このため、ばね要素を用いる方法でモデル化することになります。筋交ブレー スをフレーム要素+ばね要素+フレーム要素という構成にして、ばね要素に非線形特性(圧縮側剛性ゼロ、引張側剛性あ り)を割り当てることになります。ばね要素は、同一座標の2節点間に設置してその節点間に剛性を与える要素です。非線 形のばね特性を使用するので、UC-win/FRAME(3D) Liteでは設定できません。Standard版若しくはAdvanced版が必要 です。

Q1-210 シーケンス載荷とは?

A1-210 UC-win/FRAME(3D)では、ケース載荷とシーケンス載荷という2種類の解析種類があります。ケース載荷は、複数の基本 荷重ケースや組合せ荷重ケースの単位で解が得られます。それぞれは独立しています。 シーケンス載荷は、100ステップの解析などというステップ解析です。100ステップの載荷方法をシーケンス荷重で定義し ます。それに、支点条件を加えて、「ラン」という単位で計算します。解もランの単位で得られます。ランの計算では、前の ステップの計算結果の影響を受けて次のステップの解が得られます。 ケース載荷では弾性解析のみ行えます。シーケンス載荷では線形弾性解析だけでなく、非線形解析も可能です。部材の 非線形タイプには、ファイバー要素、M-φ要素があります。

Q1-211 整合質量と集中質量の違い

A1-211 部材全長に渡って連続分布している質量を解析する上でどのように考えるか、というオプションです。集中質量マトリクス は、質量点が少ないと精度が低下すると言われています。そのために部材長を短くして節点を多数設ける必要がありま す。整合質量マトリクスに比べると質量点が多数必要になるというデメリットがある反面、部材質量を単純に2節点間に 割り振る (=2で割る)のでわかりやすい、という利点があります。

> 整合質量マトリクスは、分布質量マトリクス(教科書によっては調和質量マトリクス)と呼ばれるもので、剛性マトリクスを 導出する際の形状関数を用いて作成する方法です。UC-win/FRAME(3D)で普通にモデル化するとこれがデフォルトとなっ ています。寸法形状を持つ断面を作成して部材に割り当てると、プログラムが、断面形状、部材長、単位体積重量から部材 の質量を算定し、それより整合質量マトリクスが計算内部で作成されます。回転慣性質量も自動的に考慮されます。この 方法は、少ない節点数でも精度のよい解を出すと言われています。2006年に発刊された

> 「鋼橋の耐震・制震設計ガイドライン」(宇佐美勉編著・日本鋼構造協会編、2006年9月1日、技報堂) では、p.123にこれらの質量マトリクスの違いを解説しており、その中で集中質量法では数値的不安定を起こすことがある ので、整合質量法を採用するのがよい、とも紹介されています。

Q1-212 3次元のモデル図を真正面からみたような2次元表示にしたい

A1-212 下図のように、メイン画面3Dモデルから呼び出す「視点位置の編集」画面で、「マルチアングルの作成」ボタンを押してく ださい。このボタンを押すと、自動的に6方向からみた視点リストを作成されます。作成されたリスト「From +Z 1」をダブ ルクリックすると、図のように全体Z軸のプラス側からモデルを眺めた表示になります。



13	視点位置の	の編集	×
	х	Y	Z
カメラ位置 (m):	227.615	151.953	227.615
被写体位置 (m):	0.000	-8.971	0.000
視野角度 (o) :	30		
視点位置のリスト		∲ 1888 1898	5 📑 🗙
From +Z 1			
From +X 1			
From -X 1			
From +Y 1			
From -Y 1			



Q1-213 円環状のフレームに要素座標系yl軸方向に部材分布荷重を載荷したが、各部材の要素yl軸方向にならない

A1-213 複数の部材を選択して部材分布荷重を載荷すると、最初に選択された要素の要素yl軸方向が適用されます。下図のよう に、部材荷重の編集画面にある単独分布荷重に変換するボタンを押して分解し、改めて要素yl軸の設定を行うとうまく行 きます。





Q1-214 下記のようなエラーがでて計算できない。対処方法は? [エラー](3) モデルに線要素が含まれています。不要な線要素は削除してください。

A1-214

線要素はモデル作成途中段階の要素であり、解析に使用する要素ではありません。線要素には必ず断面を割当てる必要 があります。

断面を割当てた後に、線要素が残っているとエラーが生じます。不要な線要素を削除する必要があります。線要素を一括 して削除する機能がメインメニューの「モデル|部材|線要素の一括削除」にありますので、不要な線要素が残っていると きはこれを実行してください。

Q1-215 モデルをケース載荷からシーケンス載荷へ変更するには?

A1-215 下図に示すように、モデル設定でシーケンス載荷を指定し、シーケンス荷重を作成後、ランを定義してください。下図の例では、シーケンス荷重の設定で、荷重ケースを選択してから、単調増加で荷重割増0.1、適用回数10回としています。 この意味は、選択した荷重ケースを「荷重A」とすると、

> ステップ1 ……「荷重A」を1/10倍して載荷、結果は1/10の結果 ステップ2 ……「荷重A」を1/10倍して載荷、結果は2/10の結果 ステップ3 ……「荷重A」を1/10倍して載荷、結果は3/10の結果 ステップ4 ……「荷重A」を1/10倍して載荷、結果は4/10の結果 ステップ5 ……「荷重A」を1/10倍して載荷、結果は5/10の結果 ステップ6 ……「荷重A」を1/10倍して載荷、結果は6/10の結果 ステップ7 ……「荷重A」を1/10倍して載荷、結果は6/10の結果 ステップ8 ……「荷重A」を1/10倍して載荷、結果は8/10の結果 ステップ8 ……「荷重A」を1/10倍して載荷、結果は8/10の結果 ステップ8 ……「荷重A」を1/10倍して載荷、結果は9/10の結果 ステップ8 ……「荷重A」を1/10倍して載荷、結果は9/10の結果

です。

つまり、ステップ1から1/10刻みで荷重が載荷され、ステップ10で選択した荷重ケースの大きさになります(0.1*10=1.0)。



ままで-ス 3+###かた-ス 3+####まで#なース 2+***278 (ま) 年時発達ケース 2####8発 1 シーアンス目 ・10(57- 10(57-	13	荷重ケースの編集
□ 40(21970) (5(219)重 + (21)(319)(31)(22) - (35.77) -	ま ま ま ま た か - ス 今報ばれかース ま シークンス以スト シークンス同業 1(10 ステップ) ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・	酒飯ケース(シーケンス用金(タン) 日本約酒飯ケース) 日本約 日本約酒飯ケース) 日本約酒飯ケース) 日本約酒飯ケース) 日本約酒飯ケース) 日本約 日本約 日本約酒飯 日本約 日本約酒飯 日本約 日本約
<u> </u>	<u> </u>	
OK キャンセル ヘルプ(出)		OK キャンセル ヘルプ(H)

/名称	計算実行	照査	Seaの荷重種類	調許容割増 (ca)	荷重割增	残留変位 オブション	シーケンス荷重	支点ケース	分布ばねケース	独出牛一色
21	~	7	地震·衝突	1.500	1.000	[:::]	シーケンス荷重 1	支点ケース1	<<7.jl_>>>	[=]
/ 2	7	₹	地震·衝突	1.500	1.000	[::]	シーケンス荷重 2	支点ケース1	<04L>>	=
₽5 ∰ ↑ ♦	X									
Bas (1) ▲ ↓	X 大筋の0F容3	張応7	り度を違ふため	の検定です	•					
Ba ■ ▲ ◆ saの荷重種類は該 総行重計	× 大筋の許容引 5含まない場合	現応	力度を選ぶため	の酸定です	•					

Q1-216 【F3D&Section共通】PHC杭のモデル化 (断面作成やM-φ特性など) は可能か?

A1-216 PHC杭を対象とした断面作成を支援する機能はありませんが、円形アウトラインとPC鋼材の配置を行うことで、PHC杭の断面の定義は可能と思います。断面計算が不要でフレーム計算だけが必要であれば、円形アウトラインなどを用いずに、直接断面積や断面二次モーメントを与えることができる数値断面が利用可能です。

ヘルプの 「操作方法 | モデル作成 | 断面(10) 〜数値断面リスト〜」 「操作方法 | モデル作成 | 断面要素(5) 〜数値断面〜」 をご覧ください

しかし、M-φに関しては、UC-win/FRAME(3D)が道路橋示方書IV下部構造編の「12章 杭基礎の設計」に準拠してお りません。そのため、H14道路橋示方書IV下部構造編p.411解説にある、コンクリートの終局ひずみを0.0025とするという 規定に準拠していません(H24道路橋示方書IV下部構造編ではp.437)。H14道路橋示方書IIIコンクリート橋編p.138の表 -4.2.2に準拠しています(H24道路橋示方書IIIコンクリート橋編ではp.142-143)。道路橋示方書IIIコンクリート橋編の範 囲内でよければ利用可能です。

PC鋼材の応力ひずみ曲線についても、H14道路橋示方書IV下部構造編p.413「図-解12.10.5」に準拠していません(H24 道路橋示方書IV下部構造編ではp.439)。H14道路橋示方書IIIコンクリート橋編p.138に準拠しています(H24道路橋示 方書IIIコンクリート橋編ではp.142-143)。PHC杭に用いるPC鋼材の応力ひずみ曲線では、道示IIIのようにσpuに対して 0.93や0.84の係数を乗じないようです。さらに、0.05という終局ひずみを考慮するようです(道示IIIでは考慮しない)。こ の違いを縮める方法がありません。

Q1-217 フレーム計算した後に表示される「断面力」タブでは、フレーム計算結果の断面力値の符号と同じか?

A1-217 断面力タブに表示される数値の符号は、軸力以外フレーム計算と同じ符号です。軸力は、フレーム計算と逆符号になります(フレーム計算では引張が正、断面計算では圧縮が正(ダッシュつけてN'で表示))。せん断力の符号は、ヘルプの「操作方法|結果|フレーム計算結果(3)~部材の結果~|◆断面力の符号」にある図の向きが正です。この図は「部材の結果」 画面上部右から3番目にあるボタン「断面力の凡例(iの絵)」を押すと呼び出されます(xp成分などのボタンを押している数だけ表示される)。

上記ヘルプ最下部にもそのボタンの説明がありますのでご覧ください。

- Q1-218 鉄筋コンクリート部材の動的解析モデルにおいて、レベル2地震動ではタイプIとタイプIIがある。f3dファイルはそれぞれ 作成することになるか
- A1-218 平成14年道路橋示方書V耐震設計編では、終局ひずみがタイプIとタイプIIとで異なるので、それぞれ設定したf3dファイル が必要です。 平成24年道路橋示方書V耐震設計編では、限界状態に相当するひずみに関してタイプIとタイプIIとで違いがなくなりまし たが、せん断耐力に関しては荷重の正負交番繰返し作用に関する補正係数CcがタイプIとタイプIIとで異なるので、このた めに、それぞれ設定したf3dファイルが必要です。
- Q1-219 UC-win/FRAME(3D)でモデルを作成するとき、面内モデルや面外モデルなどの2次元モデル専用の設定があるか?
- A1-219 UC-win/FRAME(3D)には解析モデルを2次元に限定するスイッチはありません。 常に3次元空間に3次元モデルを作成する必要があります。

そのため、3次元空間に2次元モデルを作成した場合は、支点条件の設定で、面外に関する成分を固定にすることとなります。解析結果をみて、固定にした面外成分に反力がゼロであれば、2次元モデルを作成できたと判断できます。

Q1-220 動的解析のときに地域別補正係数Cz、Clz、Cllzは、どこで入力するか?

A1-220 荷重ケース画面の「シーケンス荷重」において、動的荷重を選択したときに表示される補正係数の欄で設定します。下図 の赤枠部分です。

13	荷重ケースの編集	×
支点ケース 分布ばねケース 基本荷重ケース	組合せ荷重ケース シーケンス荷重 ラン 平均荷重ケース	
シーケンスリスト シーケンス首集 1 <2 ステップ> シーケンス首集 2 <1000 ステップ>		
		1.022
	-1.017 -1.017 - 2種方向成分()度がゼロのと定地義次のNS成分と符号反応)	-1.017
	1.022 ▲ 方印速度 (m/s2)	0.000
	0.000	24,360
+ • • • • ×	-1.017 V##%(dist)-(H##%(#/1)(0)(%))	0.000
シーケンス荷重	1.022 ▲ 加速度 (m/s2)	0.000
- 単卸型加 <相合で 12 - 動的商量 <i-kainoku2 - 〈終了〉</i-kainoku2 	0.000	24.960 時間 (s)
	-1.017	0.000
	プロパティ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・	2496
	補正係数 1.000 始めのステップ:	129
		129 🔹
	************************************	1
ш → + + + X		
	OK ++>	セル ヘルゴ(田)

Q1-221 「橋脚の設計」からUC-win/FRAME(3D)データファイル出力すると、上部構造慣性力作用位置に支点がある理由?

- 1基下部構造の動的解析モデルを作成するときは、下図のように設定します。 ・上部構造慣性力作用位置の支点=設定する
 - ・Wuおよび上部構造からの死荷重=設定する

A1-221

このように設定してUC-win/FRAME(3D)データを作成すると、上部構造分担重量をUC-win/FRAME(3D)の剛体要素の 質量として入力しています。 質量の位置は、上部構造重心位置になります。

そして、橋軸方向の解析では、上部構造の質量と「質量から柱天端までの距離を乗じたモーメント」が柱に作用しないように、ばね特性のRzlを自由にしています(Rzl=支承の橋軸直角軸回り)。これにより、上部構造慣性力の水平力だけが柱に作用するので、事実上柱天端に水平力を与えた場合と同じ状態になります。ただし、ばね特性のRzlが回転自由なので、そこから上部構造重心位置までの剛体要素(仮想部材)が倒れてしまう不安定構造になります。これを防止するために、上部構造重心位置の節点を回転固定(θzl)に設定されています。

直角方向の解析では、上部構造の質量と「質量から柱天端までの距離を乗じたモーメント」が柱に作用するように、ばね 特性のRxIを固定(制限により実際は大きな線形ばね、1e10)にしています。これにより、上部構造慣性力の水平力とそれ によるモーメント荷重が柱に作用します。このときは、上部構造重心位置までの剛体要素(仮想部材)が倒れることはあり ませんから、上部構造重心位置の節点の回転は自由(θxl)と設定されます。

UC-win/FRAME(3D)デ-	-タファイル出力
モデル選択 「Fibre で Takeda(M-φ) (M-θ(※1) - M-φのモデル化(※2)	任意中間部節点(※2) ・ Lpより上を 10 等分割 ・ ロ関係を直接指定
 ● パイリニア ● トリリニア1 ○ トリリニア1 ○ トリリニア1 ○ トリリニア1 ○ トリリニア1 ○ トリリニア1 ○ トリリニア1 	
Myの算出方法 C My=My0 で My=MIs	2 3 4
地震動タイプ	5
上部構造慣性力作用位置の支点 ○ 設定する ○ 設定しない	7
Wuおよび上部構造からの死荷重 ・ 設定する	9
支承ばねの位置 C min(橋軸hIL,直角hIT) ・ 播脚天端	11 12
主鉄筋の段落とし位置(※2) ○ 設計上の段落とし位置 ○ 実際の段落とし位置	13
M-φ特性の生成方法(※2) ○ 保耐法結果から抽出	16
- 基部の部材長道町に用いる塑性ビンジ長Lp C 0.50(精軸方向) C Lp(精軸方向) C Lp((補助方向)西角方向))	18 19 20
 ○ Lp(方向毎) Lpの直接指定(0.5D(偽軸方向)以外のとき)(※2) □ 橋軸方向Lp 0.000 (m) □ 直角方向Lp 0.000 (m) 	減衰定数の直接指定(※2) 構態線形部材 機能線形部材 0.00 機能非線形部材 0.00 基礎
※1:弾型性回転パネ要素の上下部材のRayleigh滅宴」 谷孫致り値は、「UC-win/FRAME(30)」側で設定 ※2:「義鹿算出(支承談計)」と連携時の設定と共通です	, こ関する係数α,Aは0.0とします。 ・確認を行ってください。 ト。
出力実行	確定 取消 ? ヘルプ(出)



Q1-222 円弧状に配置されているフレーム要素の要素yl 軸を円の中心に設定したい

A1-222 下図のように、円弧中心にダミーの節点を追加し、その節点を使って要素yl 軸の向きを設定します。設定が完了したら、 追加した設定を削除すると、各部材の要素yl 軸を円の中心に設定できます。







Q1-223 部材分布荷重を定義するとき、全載にする簡単な入力方法は?

A1-223 部材分布荷重を入力するときに、i端からの距離をゼロ、j端からの距離をゼロと入力すると便利です。荷重載荷後に節点 を移動しても自動的に全載となります。下図の上側は「部材の編集」 画面の例、下側は「荷重テーブル」 画面の例です。



同業団		視聴テーブル						- 0	
100100 200 2005	s · 8	\$ 102			854	ĉ.	al an A	-	
z x									
			, and	10. A					
 1重ケース	÷	1041 全ての	Wet v	317	1.	主法用	M 1/ 34		
C.									
917	77202	対象	V.Vi	[vi	100 C	U (m)	(j (m)	140.00	m)
部村-分布前量(単位)	亚洲河北	1	-20.556	-28.855	kN/m	0.000	10000	8.008	
部村-分布同重(単位)	自由可能	2	-20.555	-20.556	kN/m	0.000		8.000	
部村-分布简重(单独)	正语符度	9	-20,556	-20.555	kN/m	0.000		8.000	
部村-分布简重(单独)	並達同重		-20555	-29.554	kN/m	0.000		8.000	
部村-分布简重(單独)	並通問意	5	-20.555	-29.558	kN/m	0.000		4.000	
超林-分布岗重(单独)	自由可定	. 6	-28.555	-21.556	kN/m	0.000		.8.009	
	the local second		-20.555	-20.555	kN/m	0.000		8.000	
部村-分布岗重(單位)	2.18月末								
部林-分布简重(單性) 部林-分布简重(單性)	立:後可重 五:後可重	1	-20.555	-29.554	kN/m	0.000		8.000	
部村-分布流量(単位) 部村-分布流量(単位) 部村-分布流量(単位)	立 赤可重	1	-20.555 -20.556	-29.554 -29.555	kN/m kN/m	0.000		8.000 8.000	
部社-分布現重(単性) 部社-分布現重(単性) 部社-分布現重(単性) 部社-分布現重(単性)	立 後可重 三 後可重 三 後可重 三 後可重	8 9 10	-20.555 -20.556 -20.555	-29.554 -29.555 -29.558	kN/m kN/m kN/m	0.000 0.000		8.000 8.000 8.000	
99	■ 2 - × 10年2 - 2 - 約4. まてのある 10年 10年 10年 10年 10年 10年 10年 10年				A A 金でひ掛点 V Mail 金でひ掛点 Mail 金でひ掛点 Mail 金でひ掛点 Mail 金でひ掛点 Mail シーク・フ Mail A クイク・ Mail シーク・フ Mail シーク・ク Pail ターク・ アーク・ Pail シーク・ Pail シーク・ Pail シーク・ Pail シーク・ Pail Pail シーク・ Pail P	n z → x n/max >- 2. u M.d. actoBM.d. u BH1 (actoBM.u 9-(7) 2) N ² 9-(7) 200 100 100 2) 2) N ² 9-(7) 100		n z → x n/max >-2. v N.6. ± COBMA v BH1 ± CoBM1 v 9-(7) ‡ ± ± ≤ ≤ M M U M 10 10.1 km 10	

	部材内載何点エティター					
+ ∓ ×						
i	距離(m)	値(kN//m)	1			
	0.000	100.000	1			
	5.600	100.000				
1						
		キャンセル				

Q1-224 減衰定数には、要素に与える減衰定数と、計算結果として得られるモード減衰定数の2種類がある。両者の違いは?

A1-224 要素に与える減衰定数は、モード減衰定数を算出するときに必要な入力データです。 モード減衰定数は、各モードにおけるモデル全体の減衰定数と言えます。

> ヘルプ「計算理論 | フレーム計算関連 | 減衰について | ■Rayleigh型」に解説しているh1とh2がモード減衰定数です。 モード減衰定数は、H24道路橋示方書V耐震設計編p.124の式 (解 7.3.3) によって算出されます。 この式中に、要素に与える減衰定数hj があります。

Q1-225 【F3D&Section共通】応答曲げモーメントが初降伏曲げモーメントを超えないことを照査をしたい

A1-225 応答曲げモーメントが初降伏モーメントを超えないことを照査する機能はありませんので、応答曲率が初降伏曲率を超えないことを照査する機能で代用することになります。この設定は、UC-win/FRAME(3D)の場合「部材の編集」画面で、下記設定を行うことになります。

・ $M-\phi$ 特性を指定する

・着目点を配置

・「荷重ケース」タブで、荷重ケースを右側に移動してφy0にチェックを入れる

UC-win/Sectionでは、断面力タブ内から検討部材をダブルクリックして呼び出す画面で設定します。 点ではないことを示します。凡例の前にある赤い星印は終局モーメントMuがどの材料で決定したかを表しています。』 以下、UC-win/FRAME(3D)での解説になります。UC-win/FRAME(3D)では、部材が「 $M-\phi$ 特性」を持っていれば、部材 タイプが「弾性梁要素、 $M-\phi$ 要素、ファイバー要素」のいずれであっても、それらの応答曲率を $M-\phi$ 特性の「ひび割れ 曲率、降伏曲率、許容曲率」のいずれかで照査することができます。

PC部材の場合は注意点があります。PC部材のときに自動算出されたM-φ特性では、φy0が鉄筋降伏なのか、PC鋼材の降伏なのか、どちらで決定されたものかを把握しておく必要があります。通常は、鉄筋がPC鋼材の外側に配置されているので、鉄筋降伏によって決定されることが多いと思います。これを確認する方法は、2次元M-N相互作用図でプロットされている四角の点の色 (←材料色) で判別することができます。下図は、PC鋼材の材料で決定したMy0は紫色、鉄筋で決定したMy0は茶色の四角点になっています。



ヘルプの「操作方法|モデル作成|一時的な断面計算(2)〜M-N相互作用図〜」にある下記記述もご覧ください。 『グラフ中の四角い点が各相互作用図を作成するために計算された点です。それぞれの計算点がどの材料で決定したか を色分け表示しています。緑色表示は断面に使用されている材料による点ではないことを示します。凡例の前にある赤い 星印は終局モーメントMuがどの材料で決定したかを表しています。』

Q1-226 固有値解析を行うと分担重量がわかるか?

A1-226 固有値解析の結果は、固有モードと固有振動数が得られますが、分担重量は得られません。 UC-win/FRAME(3D)では「震度算出(支承設計)」にあるような固有周期算出、それから設計震度算出、分布重量の算出 という機能はありません。UC-win/FRAME(3D)で行うとすれば、下記のような手順で解析を行い、手作業で結果を整理す ることになります。

> <固有周期を求めるための解析> ・一般的な固有値解析を行う →多数のモードが得られるので、その中から卓越するモードの固有周期を探す →道路橋示方書V耐震設計編にある設計震度の標準値k0を手動で算出する

<分担重量を求めるための解析> ・自重に相当する重量を水平方向に載荷したフレームモデルを作成する →柱天端のせん断力若しくは支承を表すばね要素の水平力を読み取って分担重量とする

自重に相当する重量を与えるには、モデル設定にある水平震度荷重を利用すると便利です。

道路橋示方書V耐震設計編に規定されているT=2.01 $\sqrt{\delta}$ を用いる方法は1自由度振動系であることが前提になっていま す。お考えの構造が1自由度振動系に該当する場合はT=2.01 $\sqrt{\delta}$ によって固有周期を求めることができますが、この式中 の δ は、「 δ ={ Σ Wi*ui^2}/{ Σ Wi*ui}」なので、これを算出するために、各節点での重量と変位をご自身で集計することにな ります。この作業はかなり煩雑なので、上述のようにUC-win/FRAME(3D)の固有値解析機能を用いることをお勧めしま す。

1自由度振動系とは、振り子のように振動する系です。そうでない場合、たとえば、上部構造は右に変位しているときに、 下部構造が左に変位するような振動は1自由度振動系とは言えません。また、上部構造が右に変位していても、下部構造 がさらに右に変位している場合も該当しません。固有値解析の結果から卓越するモードの振動形状が、道路橋示方書が 想定する1自由度振動系とみなせることを確認しておく必要があります。

関連するQ&A Q1-40. 固有値解析だけ行いたい。 http://www.forum8.co.jp/faq/ucwin/ucwinF3Dqa.htm#q1-43 Q1-44. 免震橋の設計で、固有値解析は免震支承の等価剛性で行い、動的解析時には免震支承を表すばね要素をバイリ ニア型として計算させたい。 http://www.forum8.co.jp/faq/ucwin/ucwinF3Dqa.htm#q1-47 Q1-47. 降伏剛性を与える方法 http://www.forum8.co.jp/faq/ucwin/ucwinF3Dqa.htm#q1-50

Q1-227 【F3D&Section共通】UC-win/FRAME(3D) Ver.5.1.3で作成したファイルをUC-win/FRAME(3D) Ver.6.1.3で読むときの注意点は?

A1-227

旧版のデータを新版で読み込むと、曲げ計算用準拠基準が平成24年道路橋示方書V耐震設計編のものに強制的に変換 されますので、平成24年道路橋示方書V耐震設計編10章の鉄筋の許容ひずみを算出するための入力が新規に必要です。 添付図に示すように、

・断面を右クリックして「編集」をクリックする

・ボタン「断面諸量と断面計算オプション」(左から2番目のアイコン)をクリックする

・「道示-V&NEXCO二集 H24 (RC)」タブでデータを入力する

をお試しください。各入カパラメータについては「平成24年道路橋示方書V耐震設計編10章」を御参考ください。





Q1-228 部材 (弾性梁要素、ファイバー要素、M-φ要素) の質量を確認する方法は?

A1-228 断面を構成する断面要素として、単位長さ当たり重量を与えた数値断面(材料は非構造材料)を追加しておけば、その単 位長さ当たり重量と部材長から、部材の質量が計算されます。動的解析時には部材の質量による慣性力が考慮されま す。

部材の質量は、ヘルプ「操作方法|モデル作成|モデル質量の設定」の部材タブで確認できます。

Q1-229 ファイバー要素に用いる鋼ヒステリシス「F3D」の参考文献は?

A1-229 鋼ヒステリシス「F3D」は、下記文献 ・ 渡辺洗 崎元達郎 コンクリート ちご

 ・渡辺浩,崎元達郎:コンクリートを充填した角型鋼管柱の局部座屈を考慮した地震応答解析,土木学会論文集,土木学 会,No.647/I-51, pp.357-368, 2000.4
 ・崎元達郎,渡辺浩,中島黄太:局部座屈を考慮した鋼箱型断面部材の復元カモデル,土木学会論文集,土木学会, No.647/I-51, pp.343-355, 2000.4
 を参考にして作成しています。
 座屈に関しては、弊社ホームページの下記Q&Aをご参考ください。
 http://www.forum8.co.jp/faq/ucwin/ucwinF3Dqa.htm

Q1-110. 座屈に関する照査を行う方法は? http://www.forum8.co.jp/faq/ucwin/ucwinF3Dqa.htm#q1-110

Q1-230 座屈に関する検討事例はないか?

A1-230 UC-win/FRAME(3D)を使用した座屈の検討事例がありますので下記ページを御覧ください。

月刊誌「橋梁と都市プロジェクト」(橋梁編纂委員会刊)掲載記事 http://www.forum8.co.jp/product/ap_at.htm 第2回 幾何学的非線形解析の概論と簡単な応用としての擬似管の座屈解析 ftp://ftp.forum8.co.jp/forum8lib/pdf/ap_at/AT02.pdf 第3回 トラス橋の座屈解析 ftp://ftp.forum8.co.jp/forum8lib/pdf/ap_at/AT03.pdf

Q1-231 計算が収束しない。 どのように対処したらよいか

A1-231

添付図に示すモデル設定画面で「収束しない場合に計算を打ち切る」のチェックを入れた上で、「収束しないことを許す ステップ数」に10回などの数値を与えてみてください。この場合は、10回までは収束しないステップがあっても計算を続行 するが、11回目に収束しないステップが表れたら計算を打ち切る設定になります。 計算後に節点や部材等の時刻歴結果画面をみて(どの節点・部材でも構いません)、結果が赤表示となっているステップ があるかどうかをご確認ください。赤く表示されているステップは収束していないステップです。赤く表示されているス テップが何ステップも連続しているようでしたら、計算結果としては信頼性が落ちます。ところどころに赤いステップがみ

かめるかとうかをと確認くだとい。赤く表示されているステップは収集していないステップです。赤く表示されているス テップが何ステップも連続しているようでしたら、計算結果としては信頼性が落ちます。ところどころに赤いステップがみ られるようでしたら、あるステップでは収束していないが、次のステップでは収束しているので、モデル全体の解としては 採用しても問題ないと判断できます。ただし、赤い表示のステップが多数散在している場合はやはり信頼できる解とは言 い難い、ということになります。

ヘルプの「操作方法|結果|フレーム計算結果(1)~モデル全体~|◆収束の結果」、「操作方法|結果|フレーム計算結果 (6)~時刻歴結果(節点)~|◆その他」にも説明がありますのでご一読ください。



Q1-232 ある節点に対して全体X軸方向に100mmの強制変位を与えたい

A1-232 強制変位を載荷する場合はその方向の節点の拘束条件を固定にする必要があります。 その節点を支点にして、xlを固定、yl、zl、θxl、θyl、θzl、は自由とし、100mmの強制変位を節点荷重で与えてください。

Q1-233 【F3D&Section共通】PC断面に対して、全断面有効の曲げ応力度計算ができるか?

A1-233 曲げ応力度計算は通常のRC断面に対する処理ですので、常にコンクリートは引張応力を無視した計算です。 コンクリートの引張応力を考慮した全断面有効の曲げ応力度計算はできません。 プログラムの想定外となりますが、鋼板材料のヤング係数にコンクリートのヤング係数を入力し、鋼板材料を断面要素に 適用すれば、全断面有効の曲げ応力度計算になります。

Q1-234 【F3D&Section共通】限界状態設計法の途中の計算式は?

A1-234 下図に示す「計算書書式」を指定すれば、詳細な計算書がレポート出力されます。

\$	レポート設定	×
13° 13° ⊠ □ × ×	😹 🗄 🛤 🗮 🐹 🕅	
LUT-1: LUT-1: 		第8007 〒40140 20世界以後的分点
→ ■	代記の時代・ ● 予修・ 十級項 「対応の時代・ ● 受修の上の項 (学校の時代におから) (学校の時代にあから) (学校の時代にあから) (学校の時代にあから) (学校の時代にあから) (学校の時代) (学校	(1) (1) 年春年、 (1) (1) (1) (1) (1) (1) (1) (1) (1)
		Q プレビュー(P) ジェキャンセル 開いる ヘルプ(H)

Q1-235 【F3D&Section共通】メイン画面「材料」タブで不要な材料を削除する方法は?

A1-235 材料タブで消去したい材料を選択して、右クリックメニューから「従属要素の表示」を選択し、材料が他のデータに使用されているかどうかを確認します。あるいは、下図のように「従属要素の表示」ボタンを押します。 材料が他のデータに使用されている場合は削除できませんので、材料がどこにも使用されないようにデータを変更します。その後、材料が削除可能になります。

	- Jos Database (Research	0 m (+une) hete)			
-				-	
	-			and a second	
M. Harad	III II MANU	No. or Advand	Rent Hand	Mi Minet	
			Work OA KOURSE		
			CC0148 CC0148	-	
				÷.	

Q1-236 震度算出 (支承設計) の固有周期算出とUC-win/FRAME(3D)の固有値解析の違いは? 特に減衰定数の有無による違いがあるか?

- A1-236 震度算出(支承設計)の固有周期算出は、H24道路橋示方書V耐震設計編p.70の図-解6.2.4に示されるフローに従って算 出されます。このフローには減衰定数は考えていません。 UC-win/FRAME(3D)の固有値解析は、H24道路橋示方書V耐震設計編p.69の解説文に示される「多自由度系としてモデ ル化した解析モデルに対して別途固有値解析を行なって固有周期を求める場合」に相当します。この場合も、固有周期を 求めるだけであれば減衰定数の入力は不要です。各要素に与える減衰定数が必要な場合とは、Rayleigh減衰のαとβを 決定するときです。 震度算出(支承設計)の計算方法とUC-win/FRAME(3D)の固有値解析の結果は、構造物の揺れ方が1自由度振動系とみ なせる場合には、ほぼ同じになります(計算手法の違いによる差は生じます)。 どちらの場合も減衰定数は固有値とは関係がないので、震度算出(支承設計)とUC-win/FRAME(3D)の固有値解析の結 果が同じになるためには、部材の剛性、質量モデル、支点条件、節点の数が同じであることが条件になります。
- Q1-237 【F3D&Section共通】メールに添付されているUC-win/FRAME(3D)のファイル (*.f3d) を開くと、エラーメッセージ 「not well-formed (invalid token)」が出てファイルを開けないことがある
- A1-237 電子メールにf3dファイルを圧縮せずに添付した場合によくみられます。f3dファイルはテキストファイルですので、メーラー (メールソフト)あるいはメールサーバが改行位置を変更するなどの処理が施されることがあります。圧縮して添付すれ ばこのような問題は生じませんので、お試しください。
- Q1-238 【F3D&Section共通】許容曲げ応力度の照査において、炭素繊維シートの許容値には許容割増(許容応力度の割増係数)が適用されていない理由?
- A1-238 炭素繊維シートの許容値は、土木研究所の「コンクリート部材の補修・補強に関する共同研究報告書(III)、H11.12J p.63 に準拠したコンクリート床版やコンクリート桁などの補修・補強の場合を参考にしています。この文献のp.173の計算例に は、炭素繊維シートの引張ひずみ1000µに相当する許容値が示されています。プログラムはそのひずみにヤング係数を乗 じた許容応力度を算出しています。同計算例では、地震時に対する検討がないこと、1000µというひずみの値が応力度に 変換したときの割増しの対象となるかどうかが不明なことから、割増係数を乗じない処理にしています(安全側、過大設 計側となるように配慮)。

Q1-239 断面からM-の特性を作成するには?また、部材の編集画面で「弾性梁要素のi(j)端側断面を使用する」との関係は?

A1-239 UC-win/FRAME(3D)の中でM-φ特性を作成する方法は2つあります。



Q1-240

橋梁の全体系モデルを解析したが、計算結果がおかしい。たとえば、支承を表すばね要素に発生した力が異常に大きいな ど。

A1-240 モデル内にある部材剛性の大小差が著しく大きい状態になっていないかどうか確認してください。たとえば、断面二次 モーメントやねじり定数の値が、

Izp ・・・マイナス6乗~プラス4乗、10桁という大差

- lyp ・・・マイナス7乗~プラス4乗、11桁という大差
- J ・・・マイナス8乗~プラス4乗、12桁という大差

のようになっていないでしょうか。このように大小差が大きいと桁落ちや丸め誤差といった数値計算誤差が生じて、信頼 できる解を得ていない可能性があります。

よくみられるのは、剛域を表すために数値断面を利用して断面定数(A、Izp、Iyp、J)を大きくしている場合です。 数値計算誤差が発生しているかどうかを確認する目的のために、それらの断面定数の値を現在よりも小さくしてみてくだ さい。たとえば、A、Izp、Iyp、Jの各数値をモデル内の平均的な数値よりも100倍程度に変更することが考えられます。 詳細は、ヘルプの「目的別ガイド|剛域をモデル化するには|<数値断面>」を御覧ください。

また、モデル内にL形鋼やH形鋼などの小さな面積の鋼部材と10乗のオーダーを持つばね要素が混在していると全体剛 性マトリクス内の大小差が著しく開いて数値計算誤差による精度低下の可能性が考えられます。ばね特性で固定を表す 線形ばねのオーダー(例:10乗)を、9乗、8乗、7乗、6乗、…と変化させてみてください。モデルによっては、10乗のオー ダーが桁落ちや丸め誤差といった数値計算誤差を生じさせている場合があります。

数値計算の観点から理想的な状態は、モデル内の全部材の長さが同じで全部材の断面定数が同じ状態です。 現実の構造物が全てそのような理想的な解析モデルにはなりませんが、数値計算誤差の疑いがある場合には、上述のよ うに、断面定数やばね特性のオーダーの比較検討を行う必要があります。

•	UC-sectIMB(32) Rel.0112 Ballockbrige Adv. Spell, SociE11/16	5 A
the still the star star they when		
Same Wranes (Was Doorse Surrent Sam	ana (dina) kutum (hinda)	
****************	and a set to set and the set of the set	

1つは、断面から $M-\phi$ 特性を作成する方法です。この方法では、部材の編集画面で「弾性梁要素のi(j)端側断面を使用する」というオプションが使用可能になります。このしくみは、断面から $M-\phi$ 特性を作成しているので、断面を指定するだけで $M-\phi$ 特性を認識できるという利点があります。

もう1つは、メイン画面のM- φ 特性から断面を指定することです。この方法では、まず最初にM- φ 特性を作成し、その後で断面を選択するので、断面を指定するだけではM- φ 特性を認識できません。したがって、部材の編集画面で「弾性梁要素のi(j)端側断面を使用する」というオプションは無効(グレー表示)になって利用できないようになります。唯一「M- φ 特性を使用する」というオプションだけが指定可能になります。

 $M-\varphi$ 特性を削除するときは、上記の作成方法の違いによって削除する場所が異なります。下記Q&Aを御覧ください。 「Q1-188. $M-\varphi$ 特性やばね特性を削除できない場合がある。削除する方法は?」

Q1-241 両端固定の水平梁に鉛直荷重を載荷する解析を幾何学的非線形で行うと、支点には鉛直反力だけでなく、水平反力が発 牛する理由?

A1-241 両端固定の水平梁に死荷重が単調増加で載荷されたときを考えると、死荷重が増えていくに従い、部材には引張軸力が 生じて、それによる部材の抵抗が生じ、鉛直方向の変位が抑制されます。部材に軸力が生じるので、それによる水平反力 が生じます。荷重は死荷重という鉛直方向だけなのに、水平反力が生じるという現象がみられます。これは、微小変位理 論ではみられない現象です。微小変位理論では、部材軸方向の荷重を載荷しない限り、軸力は生じませんし、それによる 水平反力もみられません。

> このように、幾何学的非線形を考慮すると、微小変位理論ではみられない結果が得られます。現実の挙動に近くなると言 えます。

Q1-242 非線形単調増加解析を行うときの最低ステップ数は?

A1-242 非線形の計算では、載荷する荷重幅が大きすぎると収束しないことがあります。 シーケンス荷重の設定で、「荷重割増=0.1、適用回数=10回」(10ステップの解析)をスタートとすればよいと考えます。 この意味は、選択された荷重ケースの各荷重値を0.1倍に分割したものを10回載荷する解析になります。 0.1*10=1.0となので、10ステップ目で選択された荷重ケースの大きさになります。 収束状況を見ながら、その後、100ステップ解析、1000ステップ解析と精度を高めていくとよいでしょう。

> 「荷重割増=0.1、適用回数=10回」(10ステップの解析) 「荷重割増=0.01、適用回数=100回」(100ステップの解析) 「荷重割増=0.001、適用回数=1000回」(1000ステップの解析)

Q1-243 【F3D&Section共通】 既設橋梁の補強のために、繊維シートを中空断面の内側に貼り付ける方法は?

A1-243 残念ながら、本プログラムは中空断面(=1つの図形)の内側に繊維シートを貼り付けることを想定しておりません(閉じ た図形の内側にFRPを貼り付けることができません)。 面倒な作業になりますが、下図のように断面を作成するときに、複数の図形を組み合わせることで可能となります。



Q1-244 プレストレス部材をM-の要素でモデル化し、初期断面力を与える方法は?

PC部材をM-の要素とし、UC-BRIDGE等で別途算定した初期状態の断面力を初期断面力として与える場合は、以下の A1-244 手順を推奨します。

- 1) プレストレス1次力と2次力および他の荷重による断面力すべてを初期断面力として与える(任意入力)
- 2) 断面には、有効プレストレスを与えたPC鋼材を配置しておく
- 3) M-φ特性は、その断面から自動的に作成させる
- 4) そのときのM-φ特性算出用の軸力は、2次力と他の荷重すべてとする (上記1)から1次力を除いたもの) (部材の編集画面で軸力N'に、手動で与える)

ただし、下記留意点があります。

初期断面力はi端とj端に与えるので要素中央の断面力分布を無視することとなる

・M-の特性を自動作成するときの1次力 (Npe、Mpe) は一括施工時と等価なので分割施工時の施工ステップを考慮し た1次力ではない

H24道路橋示方書V耐震設計編14.3「コンクリート上部構造」の許容曲率の算出に対応しているか? Q1-245

A1-245 H24道路橋示方書V耐震設計編14.3「コンクリート上部構造」に解説されている地震後に当面の供用性を確保できる限界 の状態(耐震性能2)およびかぶりコンクリートが大きく剥離しない限界の状態(耐震性能3)に対応した許容曲率を自動 的に算出する機能は残念ながらありません。

> UC-win/FRAME(3D)での許容曲率 φaは、ヘルプ「計算理論 | 断面計算関連(一般) | 許容曲率と許容回転角」(Ver 5, Ver 6) に示す要領で算出されています。

Q1-246 【F3D&Section共通】旧橋の補強設計を平成24年道路橋示方書で照査する場合、材料データベースに無い降伏点の低い 鉄筋材料 (たとえばSR235)を使用する方法は?

A1-246 「UC-win/FRAME(3D)Ver.6」は平成24年道路橋示方書対応なので、従来の道路橋示方書に規定されていた材料は材料 データベースに存在しません。データベースから削除したのみですので、新規に材料を作成すれば、自由に許容応力度を 与えることができます。

新規作成する方法につきましてはヘルプの

「操作方法|モデル作成|材料(1)〜リスト一覧〜」 「操作方法|モデル作成|材料(2)〜材料エディタ〜」

をご覧下さい。

また、UC-win/FRAME(3D) Ver6.00.00以降は、従来の鉄筋材料に異形鉄筋と丸鋼の選択オプションがなく、異形鉄筋の みに対応しています。そのため、鉄筋を配置するときに直径を「任意」とし、丸鋼の鉄筋面積を直接入力することになりま す。

Q1-247 固有値解析結果のモード図の揺れ幅が小さいので大きく揺れるようにスケールを拡大するには?

A1-247

メイン画面「モデル」タブ右側にある拡大ボタンを押してスケールを拡大します(下図参照)。 スケール設定画面を呼び出してスケールの数値を直接入力することも可能です。



Q1-248 【F3D&Section共通】H24道示V準拠で横拘束筋を考慮しない場合のM-φ特性を作成するには?

A1-248 Ver.6.01.00以降から、平成24年道路橋示方書V耐震設計編に規定されている鉄筋の許容ひずみを無視し、コンクリートの限界圧縮ひずみだけを考慮して限界状態モーメントや限界状態曲率を算出できる機能を設けました。
 これにより、横拘束筋を考慮しない場合のM-φ特性が作成できるようになります。
 Ver.6.01.00以降の最新版にて、断面の曲げ計算用準拠基準に「道示-V H24(RC εst無)」を選択してください。

Q1-249 旧活荷重(TL-20)を対象とした影響線解析の設定方法は?

A1-249 旧活荷重の入力例を解説した文書(pdf)とサンプルデータ(f3d)を用意しております。 下記ホームページのリンクより入手されて御覧ください。 サンプルデータは圧縮されておりますので解凍後、UC-win/FRAME(3D) Ver5/6で開くことができます。

> ・『鋼方杖ラーメン橋に対する影響線解析の入力と検証』 ・サンプルデータ

※Q&Aはホームページ (http://www.forum8.co.jp/faq/ucwin/ucwinF3Dqa.htm) にも掲載しております。

UC-win/FRAME(3D) Ver.6 操作ガイダンス

2016年 11月 第12版

発行元 株式会社フォーラムエイト 〒108-6021 東京都港区港南2-15-1 品川インターシティA棟21F TEL 03-6894-1888

禁複製

本プログラム及び解説書についてご不明な点がありましたら、必ず文書あるいは FAX、e-mailにて下記宛、お問い合せ下さい。また、インターネットホームページ上の Q&A集もご利用下さい。なお、回答は 9:00~12:00/13:00~17:00 (月~金) となり ますのでご了承ください。



本システムを使用する時は、貴社の業務に該当するかどうか充分のチェックを行った 上でご使用下さい。本システムを使用したことによる、貴社の金銭上の損害及び逸失 利益または第三者からのいかなる請求についても、当社はその責任を一切負いませ んのであらかじめご了承下さい。

※掲載されている各社名、各社製品名は一般に各社の登録商標または商標です。

UC-win/FRAME(3D) Ver.6 操作ガイダンス

www.forum8.co.jp