港湾設計業務シリーズ

鋼管式防波堤4

Ver 2.X.X

操作説明書



〒730-0833 広島市中区江波本町4-22 Tel (082)293-1231 Fax (082)292-0752 URL https://www.aec-soft.co.jp Mail:support@aec-soft.co.jp

システム名称について

 本システムの正式名称は「鋼管式防波堤4 Ver1.X.X」といいますが、本書内では便宜 上「鋼管式防波堤4」と表記している場合があります。

メニューコマンドについて

- 「鋼管式防波堤4」ではドロップダウンメニューの他、一部機能についてはスピード ボタンが使用できますが、本書ではドロップダウンメニューのコマンド体系で解説 しています。その際、アクセスキー(ファイル(F)の(F)の部分)は省略してい ます。
- メニュー名は[]で囲んで表記してあります。コマンドに階層がある場合は[ファ イル]-[開く]のようにコマンド名を「-」で結んでいます。この例では、最初に[ファ イル]を選択して、次は[開く]を選択する操作を示しています。

画面について

- ・ 画面図は、使用するディスプレイの解像度によっては本書の画面表示と大きさなどが異なる場合があります。
- 「鋼管式防波堤4」は、入力画面の解像度が 960×720ドット以上、総当たり計算の 結果画面の解像度が1200×820ドット以上で色数が256色以上を想定しています。また、画面のフォントは小さいサイズを選択してください。大きいフォントでは画面 が正しく表示されない場合があります。

1. お使いになる前に 1 — 1. はじめに 1 — 2. その他	1 1 1
 2. 鋼管式防波堤4のセットアップ 2-1. 鋼管式防波堤4のインストール 2-2. ユーザー登録 2-3. 鋼管式防波堤4のアンインストール 	. 2 . 2 . 2 . 4
 3.検討処理を始める前に 3-1.基本画面の説明 3-2.装備している機能の一覧 3-3.処理の流れ 3-4.データの作成/保存 3-5.よくあるご質問 3-6.ライセンス認証ユーザーページ 3-7.更新履歴の確認 3-8.最新バージョンのチェックを行う 3-9.起動時に最新バージョンの自動チェックを行う 	. 5 . 6 . 7 . 9 . 10 . 11 . 12 . 13 . 14
 4. データの入力・修正	15 15 15 15 17
 4-2. 波条件 第1タブ(波条件) 第2タブ(直接入力) 4-3. 上部工 	21 21 27 28
 4-4. カーテン版 第1タブ(カーテン版) 第2タブ(形状チェック) 4-5. 杭寸法 第1タブ(杭寸法) 	29 29 31 32 32
第2タブ(腐食) 4-6. 土質条件 4-7. 他外力 第1~2タブ(各検討条件) 4-8. 計算条件	37 38 41 41 41
 第1タブ(条件その1) 第2タブ(条件その2) 第3タブ(支持力) 第4タブ(杭頭部) 4-9.限界状態 	42 45 47 50 52
 第1タブ(部分係数・検討項目) 第2タブ(使用検討) 第3タブ(疲労検討) 4-10. 補強・補修 第1タブ(補強補修) 	52 54 55 55 56 56

一目次一

第2タブ(腐食量)6	i0
4-11. 検討模式図	51
4-12. 設計震度の算定	;3
4-13. 総当たり	57
第1タブ(基本条件)6	57
第2タブ(杭径毎の形状)6	i8
5. 設計計算・報告書作成	1
5-1.エラーメッセージ7	2
6. 総当たり計算	6
6-1.計算実行画面の説明8	6
6-2.計算結果画面の説明	8
6-3. エラーメッセージ	1
7. 帳票印刷	8
7-1. 基本画面の説明	8
7 — 2. WORD/EXCEL文書にコンバート9	9
8. サンプルデータ10)0

1. お使いになる前に

<u>1-1. はじめに</u>

この操作説明書では、「鋼管式防波堤4」のインストールから起動までのセットアップ 方法、及びプログラムの基本操作について記述してあります。動作環境・計算の考え方・ 計算容量・仕様につきましては「商品概説書」をご覧下さい。

<u>1-2.その他</u>

「使用許諾契約書」は、本システムインストール先フォルダ内にある「使用許諾契約書. PDF」を見ることにより、いつでも参照できます。

2. 鋼管式防波堤4のセットアップ

2-1. 鋼管式防波堤4のインストール

- (1) Windowsを起動します。
- (2) 「製品情報&ダウンロード」(http://www.aec-soft.co.jp/public/seihin.htm)
 にて、ご希望のソフトウェア名をクリックします。
- (3) 「最新版ダウンロード・更新履歴」をクリックします。
- (4) 「最新版ダウンロードはこちら」をクリックして、ダウンロードします。
- (5) ダウンロードしたSETUP. EXEを実行し、インストールを実行します。

インストール作業は管理者権限のあるユーザーでログインしてからセットアップして 下さい。

2-2. ユーザー登録

「鋼管式防波堤4」をご利用頂くためには、ユーザー登録を行う必要があります。以降 にその手順を示します。

- ※ 事前に弊社からお知らせしている製品のシリアルNoと、仮ユーザーID・仮パスワード(変更済であれば、変更後のユーザーID・パスワード)をご用意下さい。
- (1) [スタート] [AEC アプリケーション] [鋼管式防波堤4] をクリックし「鋼管式 防波堤4」を起動します。インストール直後に起動した場合、データ入力等のメニュ ーは使用不可の状態です。
- (2) [ヘルプ]-[バージョン情報]をクリックします。

鋼管式防波	を提4のバージョン情報
4	鋼管式防波堤4
N V	ໍ−ງໍョງ 1.0.0 U7∥No [XXXXXXXXXX]
	TEL: 082-293-1231 FAX: 082-292-0752 E-Mail: support@aec-soft.co.jp URL: <u>http://www.aec-soft.co.jp/</u>
(C)19	98-2018 (株)アライズソリューション
	2-ザー登録 OK

(3) [ユーザー登録]ボタンをクリックします。

ユーザ登録	
シリアルNo XXXXXXXX	××××
認証方法 〇 評価版 ④ インターネット認証	認証情報 利用者名 ユーザーII パスワード 識別番号 33
認証回避 「認証回避」はスタンダードプラ	登録 キャンセル ひのみ有効です

- (4) お知らせしている製品のシリアルNo(半角英数12文字)を入力します。
- (5) 認証情報入力部分が入力可能となりますので、次の項目を入力して下さい。 利用者名: 利用者を識別するための任意の名称です。ライセンス認証ユーザーペ ージに表示され、現在使用中であることがわかります。
 - ユーザーID:アプリケーションを動作させるためのユーザーIDを入力します。不明 な場合には、弊社アプリケーションを管理している御社管理者に問い 合わせて確認して下さい。
 - パスワード:アプリケーションを動作させるためのパスワードを入力します。不明 な場合には、弊社アプリケーションを管理している御社管理者に問い 合わせて確認して下さい。

以上が入力し終えたら [登録] ボタンをクリックします。入力に間違いがあればエ ラー表示されます。

(6) [バージョン情報] に戻りますので [OK] ボタンでメニューに戻ります。使用不可 だったメニューが使用可能の状態になります。

2-3. 鋼管式防波堤4のアンインストール

- (1) Windowsを起動します。
- (2) [スタート]-[Windowsシステムツール]-[コントロールパネル]より[アプリケーションの追加と削除]を起動して下さい。ご使用の環境によっては[プログラムの追加/削除]となっている場合があります。
- (3) インストールされているプログラムの一覧表が表示されますので、「鋼管式防波堤4」を選択して下さい。
- (4) 「鋼管式防波堤4」の下に[変更と削除]ボタンが表示されますので、このボタンを 選択して下さい。自動的にアンインストールプログラムが起動します。
- (5) アンインストールプログラムの指示に従ってアンインストールを実行して下さい。
- (6) 主なプログラムファイルは自動的に削除されますが、一部のファイルが削除されず に残っている場合があります。そのままでも問題ありませんが、完全に削除したい 場合には以下の手順で削除することができます。
- ※ 管理者権限のあるユーザーでログインして下さい。
- ※ エクスプローラで、[C:¥AEC アプリケーション]の下にある[鋼管式防波堤4]フォル ダを削除して下さい。

3. 検討処理を始める前に

<u>3-1.基本画面の説明</u>

システムを起動すると下のような画面が表示されます。起動時には「新規データ」を読み込むようになっています。各設計条件は、メニューより選択するか、対応するボタンをクリックすることでタブ画面が切り替わりますのでそこに入力します。

→ 鋼管式防波堤4 Ver1.0.0 - 無題 ファイル(<u>F</u>) データ入力(<u>I</u>) 計算(<u>C</u>) ヘルプ(<u>H</u>)

【メニュー構成】

[771N(F)]	データファイルの作成/保存、帳票印刷を行います。
[データ入力(I)]	検討に必要な各種データを入力します。
〔計算(C)〕	設計条件により計算を行い、報告書を作成します。
[^ルプ(H)]	システムのヘルプ・更新、バージョン情報を表示します。

↓新規 →開く → 上書き保存 → 上書き保存 → 名前を付けて保存 →帳票印刷 →最近使ったファイル履歴 →終了	新しくデータを用意します 既存のデータファイルを読み込みます 元のデータファイルに上書き保存します 新しく名前を付けて保存します 計算結果を印刷します 最近使ったデータを最大4件表示します プログラムを終了します
 →基本条件 →速条件 →波条件 →二テン版 →抗 寸法 →土質条件 →他外力 →計算条件 →福強·補修 →模式 図 	設計検討の基本となるデータを設定します 波に関するデータを設定します 上部工に関するデータを設定します カーテン版に関するデータを設定します 杭に関するデータを設定します 土層に関するデータを設定します その他の外力を設定します 計算、照査における諸条件を設定します 限界状態における諸条件を設定します 補強・補修における諸条件を設定します
│ └総当たり │計算 │ ├実行 │ └結果表示	総当たり計算に関する諸条件を設定します 設計計算の実行します 計算結果を画面に表示します
└へルプ ├操作説明 ├商品概説 └よくあるご質問 └バージョン情報 └ライセンス認証ユーザーページ └更新履歴の確認 └最新バージョンの確認 └最新バージョンのチェック	操作説明書を表示します 商品概説書を表示します HPよりFAQを表示します バージョン番号/シリアル番号を表示します ライセンス認証ユーザーページ表示します 更新履歴を表示します 最新Verの確認を行います 起動時に最新Verを確認するか指定します

「鋼管式防波堤4」は、一般的には以下のように作業の流れで計算を行います。各工程での作業は、次章以降に詳説してあります。また、データを修正する場合には任意の箇所に戻ってその箇所以降の作業をやり直しても構いません。

このフローチャートは一般的な作業の流れであって、必ずしもこの順番どおりでなけれ ば計算できないというわけではありません。



7



3-4. データの作成/保存

ファイル(F) データ入力(I)
 新規(N)
 開く(O)
上書き保存(S)
名前を付けて保存(A)
帳票印刷(P)
終了(E)

【新規(N)】

新規データを作成します。ファイル名は「無題」となります。

- 【開く(0)】 既存のデータを開きます。下図の「ファイルを開く」ダイア ログボックスが表示されますので、対象ファイルを選 択し「開く」ボタンをクリックします。以前のバージョ ンのファイル(拡張子:ws3,ws2,wst,cw2,cdt)を読 み込む場合は、ファイルの種類を変更します。
- 【上書き保存(S)】 現在編集中のデータを保存します。
- 【名前を付けて保存(A)】 新規作成したデータを初めて保存する場合に使用し ます。下図の「ファイル名を付けて保存」ダイアログボック スが表示されますので、ファイル名を入力し「保存」ボタン をクリックします。

<u> 3 - 5.よくあるご質問</u>

インターネットに接続されている環境であれば、次のメニューを選択することにより、 最新バージョンのチェックを行うことができるようになっています。「ヘルプ」-「よ くあるご質問(Q)」を選択して下さい。

ヘルプ(H)	٨J
操作説明(M)	
商品概説(N)	
よくあるご質問(Q)	
バージョン情報(A)	
ライセンス認証ユーザーページ(W)	
更新履歴の確認(R)	
最新バージョンの確認(U)	
起動時に最新バージョンをチェック(V)	

Webブラウザを起動し、よくあるご質問(FAQ)が表示されます。

★♪ 翻アライズソリューション	HOME	製品情報	サポート	お問合せ	会社概要	おためし
よくあるご質問(FAQ) ?						
鋼管式防波堤4						

3-6. ライセンス認証ユーザーページ

Webブラウザを介してライセンス認証ユーザーページに遷移します。ユーザー情報の変 更やライセンス情報の確認、現在利用中ユーザーの確認等が行えます。「ヘルプ」-「ラ イセンス認証ユーザーページ(W)」を選択してください。



ライセンス超過の際、ライセンスを確保している利用者の情報を知ることができます。 詳しくはライセンス認証ユーザーページ説明書をご覧下さい。

AEC-LICENSE	インターネットによるライセンス認証ユーザーページ
お知らせ ユーザー情報 ライセンス 情報 利用状況参照 アクセスログ参照	USB鍵を必要としないライセンス認証システムです。ユーザーページには以下の機能があります。 ・ ユーザー情報の変更 ・ ユーザーID・パスワードの変更 ・ ライセンス情報の確認 ・ 現在利用中ユーザーの確認 ・ お問い合わせフォーム デライセンス認証ユーザーページ説明書
お向い合わせ ログアウト	あ知らせ ユーザーIDとパスワード、シリアルナンパーの3つがライセンス認証の鍵となります。弊社から仮のユーザーID とパスワードを発行しますが、ユーザー様による再設定を強く推奨します。 Word・Excelコンパータ対応のAEC帳票印刷・編集ツールを公開しました。ViewAEC2007単体で起 動しますのでVA2ファイルの印刷・編集やコンパートにご利用下さい。 ViewAEC2007ダウンロード

3-7. 更新履歴の確認

インターネットに接続されている環境であれば、次のメニューを選択することにより、 最新バージョンのチェックを行うことができるようになっています。「ヘルプ」-「更 新履歴の確認(R)」を選択して下さい。

ヘルプ(H)
操作説明(M)
商品概説(N)
よくあるご質問(Q)
バージョン情報(A)
ライセンス認証ユーザーページ(W)
更新履歴の確認(R)
最新バージョンの確認(U)
起動時に最新バージョンをチェック(V)

Webブラウザを起動し、更新履歴及び最新版ダウンロードリンクが表示されます。

メ∕ァ 雛アライズソリューション	HOME	製品情報	サポート	お問合せ	会社概要	おためし
/ 鋼管式防?	波堤4					
最新版ダウンロ	コードはこち	ē	[1 動作環	境 (OS) に	ついて

3-8. 最新バージョンのチェックを行う

インターネットに接続されている環境であれば、次のメニューを選択することにより、 最新バージョンのチェックを行うことができるようになっています。「ヘルプ」-「最 新バージョンの確認(U)」を選択して下さい。

ヘルフ	Ĵ(H)
	操作説明(M)
	商品概説(N)
	よくあるご質問(Q)
	パージョン情報(A)
	ライセンス認証ユーザーページ(W)
	更新履歴の確認(R)
	最新バージョンの確認(U)
	起動時に最新バージョンをチェック(V)

リビジョンアップ/バージョンアップの有無を確認し、「お知らせ」ダイアログを表示 します。「自動更新」はセットアッププログラムのダウンロード〜実行/更新までを自 動的に行います。「手動更新」はWebブラウザを起動し、セットアッププログラムのダ ウンロードサイトに遷移します。ダウンロード〜実行/更新までを手動で行って下さい。 正常終了すれば、更新されたプログラムが自動的に起動します。

足利口	Version	製品に関す	るお知らせ	更新		
20XX/YY/ZZ	1.0.6	更新履歴内容その7		未更新		
20XX/YY/ZZ	1.0.5	更新履歴内容その6		更新済		
20XX/YY/ZZ	1.0.4	更新履歴内容その5		更新済		
20XX/YY/ZZ	1.0.3	更新履歴内容その4		更新済		
20XX/YY/ZZ	1.0.2	更新履歴内容その3		更新済		
20XX/YY/ZZ	1.0.1	更新履歴内容その2 更新済				
20XX/YY/ZZ	1.0.0	更新履歴内容その1		更新済		
更新日		アライズソリューションからのお知らせ				
2020/04/27	新型コロナウ	ライルス感染症拡大による当社製品サポート体制剤	変更のお知らせ。			
2020/01/06	FAQをリニュ	FAQをリニューアルいたしました。				
2019/05/09	新製品『係	新製品『係留枕設計計算』を発売いたしました。				
2010/05/00	新製品『二	新製品『二重矢板式防波堤』を発売いたしました。				
2013/00/03						
2013/03/03						
2013/03/03						
2013/03/03						

インターネットに接続されている環境であれば、プログラム起動時にインターネットを 経由して最新バージョンのチェックを行うことができるようになっています。「ヘルプ」 - 「起動時に最新バージョンをチェック(V)」にチェックをつけて下さい。次回起動時 から有効となります。

ヘルプ(H)	
操作	说明(M)
商品材	既説(N)
よくあ	るご質問(Q)
バージ	ョン情報(A)
ライセ	ンス認証ユーザーページ(W)
更新	履歴の確認(R)
最新/	(ージョンの確認(U)
起動	時に最新バージョンをチェック(V)

チェック機能を有効とした場合、未更新プログラムの有無に関わらず「お知らせ」ダイ アログを表示します。チェックが無い場合は未更新のプログラムがある場合に限り「お 知らせダイアログ」を表示します。「自動更新」はセットアッププログラムのダウンロ ード~実行/更新までを自動的に行います。「手動更新」はWebブラウザを起動し、セ ットアッププログラムのダウンロードサイトに遷移します。ダウンロード~実行/更新 の処理を手動で行ってください。正常終了すれば、更新されたプログラムが自動的に起 動します。

20XX/YY/ZZ 1.0.6 更新履歴内容その7 未更新 20XX/YY/ZZ 1.0.5 更新履歴内容その6 更新済 20XX/YY/ZZ 1.0.4 更新履歴内容その7 更新済 20XX/YY/ZZ 1.0.3 更新履歴内容その7 更新済 20XX/YY/ZZ 1.0.3 更新履歴内容その3 更新済 20XX/YY/ZZ 1.0.2 更新履歴内容その3 更新済 20XX/YY/ZZ 1.0.1 更新履歴内容その3 更新済 20XX/YY/ZZ 1.0.1 更新履歴内容その3 更新済 20XX/YY/ZZ 1.0.0 更新履歴内容その4 更新済 20XX/YY/ZZ 1.0.1 更新履歴内容その3 更新済 20XX/YY/ZZ 1.0.0 更新履歴内容その4 更新済 20XX/YY/ZZ 1.0.0 更新履歴内容その1 更新済 20XX/YY/ZZ 1.0.0 更新履歴内容その1 更新済 20XX/YY/ZZ 1.0.0 更新履歴内容その1 更新済 20XX/YY/ZZ 1.0.0 更新履歴内容その1 更新済 2020/01/02 新型コロナウイルス感染症拡大による。 1 2020/01/06 FAQをリニューアルになしました。 1 2019/05/09 新製品に当年、	史和口	Version	製品に関するお知らせ	更新				
20XX/YY/ZZ 1.0.5 更新履歴内容その6 更新済 20XX/YY/ZZ 1.0.4 更新履歴内容その5 更新済 20XX/YY/ZZ 1.0.3 更新履歴内容その4 更新済 20XX/YY/ZZ 1.0.3 更新履歴内容その9 更新済 20XX/YY/ZZ 1.0.2 更新履歴内容その3 更新済 20XX/YY/ZZ 1.0.1 更新履歴内容その9 更新済 20XX/YY/ZZ 1.0.0 更新履歴内容その9 更新済 20XX/YY/ZZ 1.0.1 更新履歴内容その9 更新済 20XX/YY/ZZ 1.0.0 更新履歴内容その1 更新済 2020/01/27 新型コロナンノス感染症拡大による。 アションからのお知らせ 2020/01/06 FAQをリニューアルになしました。 2019/05/09 新製品部「美観品学生たいなしました。 2019/05/09 新製品部「当を発売いなしました。	20XX/YY/ZZ	1.0.6	更新履歴内容その7	未更新				
20XX/YY/ZZ 1.0.4 更新履歴内容その5 更新済 20XX/YY/ZZ 1.0.3 更新履歴内容その4 更新済 20XX/YY/ZZ 1.0.2 更新履歴内容その3 更新済 20XX/YY/ZZ 1.0.1 更新履歴内容その9 更新済 20XX/YY/ZZ 1.0.1 更新履歴内容その9 更新済 20XX/YY/ZZ 1.0.0 更新履歴内容その9 更新済 20XX/YY/ZZ 1.0.1 更新履歴内容その9 更新済 20XX/YY/ZZ 1.0.0 更新履歴内容その1 更新済 20XX/YY/ZZ 1.0.0 更新履歴内容その1 更新済 2020/01/27 新型コロナウレス感染症拡大による アシインス感染症拡大による アレーションからのお知らせ 2019/05/09 新製品FU 更大式応防波場合にならした。 2019/05/09 新製品に二重大式応防波場合になどんならしました。	20XX/YY/ZZ	1.0.5	更新履歴内容その6	更新済				
20XX/YY/ZZ 10.3 更新履歴内容その4 更新済 20XX/YY/ZZ 10.2 更新履歴内容その3 更新済 20XX/YY/ZZ 10.1 更新履歴内容その4 更新済 20XX/YY/ZZ 10.0 更新履歴内容その7 更新済 20XX/YY/ZZ 10.0 更新履歴内容その1 更新済 2020/01/27 新型コロナンレス感染症拡大による当社製品サポート体制変更のお知らせ。 2020/01/06 FAQをリューアルになしました。 2019/05/09 新製品ド国を発売いたしました。 2019/05/09 新製品に二重矢板式防波堤底発売いたしました。	20XX/YY/ZZ	1.0.4	更新履歴内容その5	更新済				
20XX/YY/ZZ 1.0.2 更新履歴内容その3 更新済 20XX/YY/ZZ 1.0.1 更新履歴内容その2 更新済 20XX/YY/ZZ 1.0.0 更新履歴内容その1 更新済 20XX/YY/ZZ 1.0.0 更新履歴内容その1 更新済 20XX/YY/ZZ 1.0.0 更新履歴内容その1 更新済 20XX/YY/ZZ 1.0.0 更新履歴内容その1 更新済 2020/01/27 新型コロナットノス感染症拡大による当社製品サポート体制変更のお知らせ。 100 2020/01/06 FAQをリニューアルいたしました。 101 2019/05/09 新製品FW目前設計計算過を発売いたしました。 101 2019/05/09 新製品FUT 101 101	20XX/YY/ZZ	1.0.3	更新履歴内容その4	更新済				
20XX/YY/ZZ 1.0.1 更新履歴内容その2 更新済 20XX/YY/ZZ 1.0.0 更新履歴内容その1 更新済 20XX/YY/ZZ 1.0.0 更新履歴内容その1 更新済 20XX/YY/ZZ 1.0.0 更新履歴内容その1 更新済 2020/04/27 新型コロナウイルス感染症拡大による当社製品サポート体制変更のお知らせ。	20XX/YY/ZZ	1.0.2	更新履歴内容その3	更新済				
20XX/YY/ZZ 1.0.0 更新履歴内容その1 更新済 000000000000000000000000000000000000	20XX/YY/ZZ	1.0.1	更新履歴内容その2 更新済					
更新日 アライズソリューションからのお知らせ 2020/04/27 新型コロナウイルス感染症拡大による当社製品サポート体制変更のお知らせ。 2020/01/06 FAQをリニューアルいたしました。 2019/05/09 新製品IF係留枕設計計算』を発売いたしました。 2019/05/09 新製品IF工重矢板式防防波堤Iを発売いたしました。	20XX/YY/ZZ	1.0.0	更新履歴内容その1	更新済				
とれ合 アノイ ス ジリュー フ コンパーののみがら と 2020/04/27 新型コロナウイルス感染症拡大による当社製品サポート体制変更のお知らせ。 2020/01/06 FAQをリニューアルいたしました。 2019/05/09 新製品『係留枕読計計算』を発売いたしました。 2019/05/09 新製品『二重矢板式形放堤』を発売いたしました。	百姓口	1	ማድ / ተን ሀሀ _{ት መ} ን ፈንድ ለተን የመስተቶ					
2020/01/06 FAQ&JILL-アルいたしました。 2019/05/09 新製品『保留枕設計計算』を発売いたしました。 2019/05/09 新製品『二重矢板式形放堤』を発売いたしました。	史村口 2020/04/27	金んぜいついます	アクキスソリューンヨンからのおおらせ 新刊コューカイルフ成為庁が大にトスピン制用サポートは実地変更のななたサ					
2019/05/09 新製品『係留枕設計計算』応発売いたしました。 2019/05/09 新製品『二重矢板式防波堤』応発売いたしました。	2020/04/27	FAG&UED	料空コリアイル人認未加払入による当社設品サルード(本利支)を切り取りと。 こののカリニューフリハナレキレカ					
2019/05/09 新製品『二重矢板式防波堤』を発売いたしました。	2019/05/09	新製品(係	新製品「保留柿設計計算」が発売したしました。					
	2019/05/09	新型品に一重矢板式的波堤が多奈心としました。						
		1.12100						

<u>4-1. 基本条件</u>

業務名称、設計基準、地盤標高、検討潮位等々の各種データを指定します

<u>第1タブ(条件その1)</u>

ァイル(E) データ入力(I) 🚅 🔲 🗐 🚭 💡	計算(<u>C</u>) ヘル	ブ(<u>H</u>)				
□ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □	■ 上部工 か-	〒 ■ ・テン版 杭寸法 土 その2	▲ 50 算条件 他外力 部分係数	□ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □	▶ ▲ 熊 補強·補修 模式	図総当たり
		000	10.22 01.87			
業務名称			**			
カーテン式防波堤_	-111港湾構造和	M設計争例集(ト)_第6	单			
設計構造物		設計法		a		
○ カーテン式防波		○ 許容応力度	法			
○ 自立鋼管式防>	皮堤	○ 港湾基準(H	111)			$\overline{\nabla}$
		○ 港湾基準(H	130)	b		Ť
形状標高(m)		鋼管本数				
a:上部工天端高	3.600	○1本				
b:上部工下端高	2.000	○ 2本				
c:カーテン版下端高	-3.000	0 3本				
d:マウント、天端高	-5.000	鋼管種類	カーテン版			
e:地盤高	-5.000	 鋼管杭 (1) 鋼管杭 		с		
		〇日形鋼杌	0 無し			
設計潮位	(古)(上) (二)	*全三十 18 万、 丶				
ннмі	7#B112(m)	検討したい	~	d		
	2 600			е		
	0.200	波圧時のみ				
L.VV.L 任音潮位	1.500	検討しない	~			
任意潮位名称	M.S.L.	12010/001				

[業務名称]

業務名称を入力します。(半角60文字まで)

[設計構造物]

「カーテン式防波堤」、「自立鋼管式防波堤」から検討する構造物を選択します。

[形状標高]

各位置の標高を入力します。マウンドがなければ、マウンド天端高は地盤高と同じ値を 入力します。

※ 本システムでは「変位法」「フレーム計算」を用いた場合、上部工下端から埋め込み長(実寸長)を差し引いた杭長の長さLでモーメントを算出しますが、「チャンの方法」の場合はLに天端高から上部工下面高までの高さを付加します。

[設計法]

設計方法を「漁港基準」「港湾基準(H11)」「港湾基準(H30)」から選択します。設計方 法によって各照査、検討の手法は次のようになります。

	漁港基準	港湾基準(H11)	港湾基準(H30)
応力・支持力	苏密内中度计	款 穷 古 由 计	/ᆕ ᇏᄽᅮᆕᇧᆍᆂ᠈ᆠ
負の周面摩擦の検討	计谷心力度法	計谷心力度法	后积性改乱法
杭頭部の結合計算	苏密内中展达	限界状態設計法	限界状態設計法
	計谷心力度法	(港湾基準(H11))	(港湾基準(H30))
カーテン版の照査	許容応力度法	限界状態設計法	限界状態設計法
コンクリート被覆の照査	許容応力度法	限界状態設計法	限界状態設計法

[鋼管本数]

鋼管の本数を「1本」「2本」「3本」から選択する事ができます。

[鋼管種類]

設計構造物で「カーテン式防波堤」を選択した場合、鋼管の種類を「鋼管杭」と「H形鋼 杭」から選択する事ができます。

[カーテン版]

設計構造物で「カーテン式防波堤」を選択した場合、カーテン版の有無を選択する事がで きます。

[潮 位]

各潮位を入力します。潮位は4種類を入力する事ができます。

[任意潮位名称]

任意潮位を検討する場合に、潮位名称を入力します。

[検討パターン]

潮位毎に検討内容、「1:波圧時のみ」、「2:波圧時+地震時」、「3:検討しない(作図しない)」、「4:検討しない(作図する)(※1)」、「5:波圧時(異常時)のみ(※2)」、「6:波圧時(異常時)+地震時(※2)」を選択します。カーテン版の断面計算で、使用性検討の波圧計算に も使用します。

- ※1 4を選択した場合、検討処理は行いませんが、検討条件図などの図面帳票で潮位 を作図します。
- ※2 設計方法が「漁港基準」の場合に選択できます。波圧時(異常時)では異常時とし ての安全率、許容応力度により計算します。(許容値を1.5倍に割り増し)

<u>第2タブ(条件その2)</u>

ファイル(E) データ入力(J) 計算(<u>C</u>) ヘルプ(<u>H</u>)		
D 🖆 🖬 📃 🎒 💡		
■	語	
条件その1 条件その2	部分係数	
計算方法 ● 変位法 ○ フレーム計算	沈下量(m) 0.000	いげ
 ○ チャンの方法 ○ C型地盤 ○ S型地盤 	杭における波圧の作用 ● 作用しない ○ 作用する	
鋼管頭部の許容変位量(cm) 波圧作用時 5.0 レベルイ地震動 10.0	 チャンの方法での頭部変位の計算方法 ● 漁港の技術指針 (1989年) ○ 漁港・漁場の施設の設計の手引	
コンクリート基準強度(N/mm ²) 上部工 24.0 カーテン版 24.0		
鉄筋(N/mm ²) 引張降伏強度 <u>295.0</u> 引張強度 <u>490.0</u> 許容応力度 176.0		
		.:

[計算方法]

設計構造物の計算方法を選択します。第1タブー設計構造物で『カーテン式防波堤』を 指定した場合、「変位法」「フレーム計算」を、『自立鋼管式防波堤』を指定した場合、 杭本数が「1本」であれば、「変位法」「フレーム計算」「チャンの方法」「C型地盤」 「S型地盤」を選択できます。

[鋼管頭部/上部工の許容変位量]

鋼管頭部/上部工の変動波浪、レベル1地震動での各許容変位量を入力します。計算方法 で「変位法」「フレーム計算」を選択した場合、鋼管頭部、「チャンの方法」「C型地 盤」「S型地盤」を選択した場合、上部工と表記が変わります。レベル1地震動は波の 谷で揚圧力が作用した場合、またはレベル1地震動での検討の場合に使用します。

[コンクリート基準強度]

上部工及びカーテンウォールのコンクリート基準強度を入力します。

[鉄筋]

鉄筋の「引張降伏強度」、「引張強度」、「許容応力度」を入力します。

[沈下量]

沈下量を設定します。この値により構造物の標高、土層標高が設定した沈下量分、下が った値で算定されるようになります。

[杭における波圧の作用]

杭に波圧を「作用しない」「作用する」から選択します。「作用する」を選択した場合、 杭径の幅に応じて波圧が作用します。また波条件ー直接入力にて2列目、3列目の杭に 波圧を作用させることができます。

[チャンの方法での頭部変位の計算方法]

チャンの方法での変位の計算方法を「漁港の技術指針(1999年)」「漁港・漁場の施設 の設計の手引き(2003年)」から選択します。

第3タブ(部分係数)

□ □ ■ ↓ 本条件 条件	2 ■ 波条件 その1	¥ 上部工	して カーテン版 条件その2	し 杭寸法 土質 部3	条件 他外力 计係数	/////////////////////////////////////	₩ 存限界状態	<mark>●</mark> 《補強·補修	展 模式図 総当	້ະວ
応フ	<u></u>				負の)周面摩打	察			
		波圧作用時	L1 地震動	揚圧力作用時		2	極限支持力	降伏応力度		
	荷重項	1.00	1.00	1.00	Ĩ	苛重項	1.00	1.00		
-	抵抗項	1.00	1.00	1.00	1	抵抗項	1.00	1.00		
司司会	整係数	1.67	1.12	1.12	言周召	整係数	1.20	1.00		
支	寺力									
	押込				弓	抜				
		波圧作用	時 [1 地震]	動 揚圧力作用	時		波圧作用間	f L1 地震動	揚圧力作用時	
	荷重項	1.00	1.00	1.00		荷重項	1.00	1.00	1.00	
	抵抗項	1.00	1.00	1.00		抵抗項	1.00	1.00	1.00	
	調整係数	2.50	1.50	1.50	高周	整係数	3.00	2.50	2.50	
波詳	住作用時 しくは「へ」	の調整係数 Jプ」をご参照	の初期値はH1 ください。	1 港湾基準の常	時相当にしている	ます。				
								123	ポ− ト	エクスポート

「設計法」で「港湾基準(H30)」を設定した場合に入力ができるようになります。

[部分係数]

部分係数を入力します。

「エクスポート」をクリックすると設定した部分係数のデータを保存します。 「インポート」をクリックすると保存した部分係数のデータを読み込みます。

〇調整係数の初期値について

H30基準に鋼管防波堤の標準的な部分係数は示されていません。しかし、「性能照査に 用いる調整係数は、過去の設計法等に基づく許容応力度等を参考として、適切に設定す る。」の記述より、抵抗項、荷重項の部分係数を1.0とし、調整係数を以下の様に設定 しています。

波圧作用時の応力は、H11基準P319の表-参2.3.1の①÷③の値を参考に設定しています。 (① 降伏応力強度、③許容応力度)

波圧作用時の支持力(押込)は、H11基準P437の表-参4.1.1の常時として2.50とします。 波圧作用時の支持力(引抜)は、H11基準P451の表-参4.2.1の常時として3.00とします。 L1地震時の応力は、H11基準p321の2.3.7を参考に異常時相当としています。 揚圧力作用時は、H11事例集下巻p6-6を参考に異常時相当としています。

・H11基準

応力

常時	SKK400	SKK490	SM490Y	SM570
降伏応力度①	235	315	355	450
許容応力度③	140	185	210	255
1÷3	1.68	1.70	1.69	1.76

異常時	SKK400	SKK490	SM490Y	SM570
降伏応力度①	235	315	355	450
許容応力度③	210	277.5	315	382.5
1÷3	1.12	1.14	1.13	1.18

支持力

昭本	安全	を刺
2011年	常時	地震時
支持力(押込)	2.50	1.50
支持力(引抜)	3.00	2.50

・H30基準

		調整係数	[
	波圧作用時	L1地震時	揚圧力作用時
応力	1.67	1.12	1.12
支持力(押込)	2.50	1.50	1.50
支持力(引抜)	3.00	2.50	2.50

4-2. 波条件

波圧算定式、各算定式での条件を指定します。

<u>第1タブ(波条件)</u>



[波圧算定式]

「合田式」「黒田/広井式」「沿い波」から選択します。また、「合田式」「黒田/広井 式」「沿い波」を選択した場合、「港湾方式」「漁港方式」を選択することで波圧の計 算式が変わります。

※日本港湾協会、港湾の施設の技術上の基準・同解説(平成元年6月 P123) ※全国漁港漁場協会、漁港・漁場の施設の設計の手引[上](2003年版 P60)

[波圧作用範囲]

「マウンドを無視、仮想海底面まで作用」、「マウンド天端上まで作用(水深 d を使用)」、 「マウンド天端上まで作用(水深 h を使用)」から選択します。選択した項目により波圧の 作用範囲、波長計算に使用する水深を切り替えます。

1:マウンドを無視、仮想海底面まで作用



2:マウンド天端上まで作用(水深 d を使用)



波長Lの計算 波圧算定式 設計波高は水深dにおける値を入力してください

3:マウンド天端上まで作用(水深hを使用)



波長Lの計算 波圧算定式 設計波高は水深 h における値を入力してください

基本条件で選択される構造物に対して波圧作用範囲は次のように選択可能です。

波圧算定式	カーテンウォール式防波堤	自立鋼管式防波堤
소미국	波圧作用範囲の変更はありません	1∶マウンドを無視、仮想海底面まで作用
ппт		3:マウンド天端上まで作用(水深hを使用)
	1∶マウンドを無視、仮想海底面まで作用	1∶マウンドを無視、仮想海底面まで作用
赤田/ 亡井子	2:マウンド天端上まで作用(水深dを使用)	2:マウンド天端上まで作用(水深dを使用)
瓜开式		3:マウンド天端上まで作用(水深hを使用)
いい	波圧作用範囲の変更はありません	1∶マウンドを無視、仮想海底面まで作用
石い次		3:マウンド天端上まで作用(水深hを使用)

〔波圧算定式:合田式〕

港湾方式

		潮位(m)	砕波の 影響	波高 H1/3 or Hmax(m)	波長 S W	周期⊤ (s)	波長∟ (m)	入射角 β (度)	引き波 SW	揚圧力 SW	hb での 地盤高 (m)	波圧補 正係数 λ1	波圧補 正係数 λ2
	H.H.W.L	3.300	受けず	0.800	T→L	4.000		23.000	検討する	考慮せず	-5.000	1.000	1.000
	H.W.L	2.600	受けず	0.800	直接入力		24.030	23.000	検討する	考慮せず	-5.000	1.000	1.000
	L.W.L	0.200	受けず	0.800	直接入力		22.400	23.000	検討せず	考慮せず	-5.000	1.000	1.000
	任意潮位	1.500	受けず	0.800	T→I	4.000		23,000	検討する	考慮せず	-5,000	1.000	1.000

漁港方式

	潮位(m)	波高 H1/3 or Hmax(m)	波長 S W	周期 T (s)	波長 L (m)	入射角 β (度)	引き波 SW	揚圧力 SW	hbでの 地盤高 (m)	波高補 正係数 λ0	λ1λ2計算	波圧補 正係数 λ1	波圧補 正係数 λ2	換算沖 波波高 Ho'(m)
H.H.W.L	3.300	0.800	T→L	4.000		23.000	検討する	考慮せず	-5.000	1.000	入力値	1.000	1.000	
H.W.L	2.600	0.800	直接入力		24.030	23.000	検討する	考慮せず	-5.000	1.000	入力値	1.000	1.000	
L.W.L	0.200	0.800	直接入力		22.400	23.000	検討せず	考慮せず	-5.000	1.000	入力値	1.000	1.000	
任意潮位	1.500	0.800	T→L	4.000		23.000	検討する	考慮せず	-5.000	1.000	入力値	1.000	1.000	

[砕波の影響]

最高波高が砕波の影響を受けるかどうか選択します。影響の有無により波高の入力内容 が変更となります。

[波高/6]

〈砕波の影響を受けない場合〉

直立壁前面水深における進行波としての有義波高*H_{1/3}*を入力します。 波圧式に作用する設計波高*H*₀は次の計算値を使用します。*H*₀=1.8*H_{1/3}*

〈砕波の影響を受ける場合〉

不規則波の砕波変形を考慮した*H_{max}*を入力します。

波圧式に使用する設計波高*H*bは次の入力値(Hmax)を使用します。

[波長SW]

「T→L」、「直接入力」から選択します。

[周期工]

波長Lの計算で使用する周期を入力します。(波長SWが「直接入力」の場合、入力不可)

[波長L]

波圧算定式で使用する波長を入力します。(波長SWが「T→L」の場合、入力不可)

[入射角β]

補正後の角度(直立壁の法面法線と垂線の波の主方向から±15°の範囲で最も危険な方 向となす角度)を入力します。

[引き波SW]

引き波時の検討を「検討する」「検討せず」から選択します。

[揚圧力SW]

揚圧力の考慮を「考慮する」「考慮せず」から選択します。 (引き波時のみ検討のため、引き波SWが「検討せず」の場合は入力不可)

[hbでの地盤高]

潮位毎に、有義波高の5倍離れた地点での地盤高を入力します。

[波高の補正係数λ₀]

漁港方式でのみ、設定が可能です。適切な補正係数を入力して下さい。

$[\lambda_1 \lambda_2 計算]$

漁港方式でのみ、設定が可能です。波圧の補正係数λ1,λ2の設定方法を(入力値、計 算値(通常)、計算値(消波被覆))から選択して下さい。水深h、換算沖波波高Ho'から 以下の式により補正係数を算定します。

計算值(通常)

$$\lambda_1 = \begin{cases} 0.4(h/H_0') + 1.0 & (0 \le h/H_0' \le 1.0) \\ -0.4(h/H_0') + 1.8 & (1.0 \le h/H_0' \le 2.0) \\ 1.0 & (h/H_0' > 2.0) \end{cases}$$

 $\lambda_2 = 1.0$

計算值(消波被覆)

$$\lambda_1 = \begin{cases} 1.0 & (0 < h/H'_0 \le 1.0) \\ -0.2(h/H'_0) + 1.2 & (1.0 < h/H'_0 \le 2.0) \\ 0.8 & (2.0 < h/H'_0 \le 3.0) \\ 0.08(h/H'_0) + 0.56 & (3.0 < h/H'_0 \le 5.5) \\ 1.0 & (h/H'_0 > 5.5) \end{cases}$$

$$\lambda_2 = 0.0$$

[波圧の補正係数 λ_1 、 λ_2]

λ1, λ2の補正係数を入力して下さい。漁港方式の場合は[λ計算]で「入力値」とした 場合に入力できます。

通常、直立壁に作用する場合、 λ1,λ2=1.0 消波ブロック被覆堤の場合、 λ1=0.8、λ2=0.0 直立消波ブロックの場合(参考) λ1=1.0、λ2=0.0 となります。

[換算沖波波高Ho']

漁港方式でのみ、設定が可能です。波圧の補正係数λ1,λ2の設定方法を「計算値(通常)」 または「計算値(消波被覆)」を選択した場合に入力できます。

〔波圧算定式:黒田/広井式〕

	潮位(m)	有義波 高 H1/3(m)	波高 HD(m)	波長SW	周期T(s)	波長L (m)	入射角 β (度)	引き波 SW	揚圧力 SW
H.H.W.L	3.300	0.000	5.500	T→L	4.000		23.000	検討する	考慮せず
H.W.L	2.600	0.000	0.800	直接入力		24.030	23.000	検討する	考慮せず
L.W.L	0.200	0.000	0.800	直接入力		22.400	23.000	検討せず	考慮せず
任意潮位	1.500	0.000	2.500	T→L	4.000		23.000	検討する	考慮せず

[有義波高H_{1/3}]

有義波高を入力します。重複波/砕波の判定で使用します。波圧算定式では使用しません。

[波高份]

波圧算定式で使用する波高を入力します。

([波圧作用範囲内]で指定した水深における値)

[波長SW]

「T→L」、「直接入力」から選択します。

[周期T]

波長Lの計算で使用する周期を入力します。(波長SWが「直接入力」の場合、入力不可)

[波長L]

波圧算定式で使用する波長を入力します。(波長SWが「T→L」の場合、入力不可)

[入射角β]

補正後の角度(直立壁の法面法線と垂線の波の主方向から±15°の範囲で最も危険な方 向となす角度)を入力します。

[引き波SW]

引き波時の検討を「検討する」「検討せず」から選択します。

[揚圧力SW]

揚圧力の考慮を「考慮する」「考慮せず」から選択します。

(引き波時のみ検討のため、引き波SWが「検討せず」の場合は入力不可)

〔波圧算定式:沿い波〕

	潮位(m)	有義波 高 H1/3(m)	波高 HD(m)	波長SW	周期T(s)	波長L (m)	引き波 SW	揚圧力 SW
H.H.W.L	3.300	0.000	5.500	T→L	4.000		検討する	考慮せず
H.W.L	2.600	0.000	0.800	直接入力		24.030	検討する	考慮せず
L.W.L	0.200	0.000	0.800	直接入力		22.400	検討せず	考慮せず
任意潮位	1.500	0.000	2.500	T→I	4.000		検討する	老店サず

[有義波高H_{1/3}]

有義波高を入力します。重複波/砕波の判定で使用します。波圧算定式では使用しません。

[波高份]

波圧算定式で使用する波高を入力します。

([波圧作用範囲内]で指定した水深における値)

[波長SW]

「T→L」、「直接入力」から選択します。

[周期工]

波長Lの計算で使用する周期を入力します。(波長SWが「直接入力」の場合、入力不可)

[波長L]

波圧算定式で使用する波長を入力します。(波長SWが「T→L」の場合、入力不可)

[引き波SW]

引き波時の検討を「検討する」「検討せず」から選択します。

[揚圧力SW]

揚圧力の考慮を「考慮する」「考慮せず」から選択します。 (引き波時のみ検討のため、引き波SWが「検討せず」の場合は入力不可)

<u>第2タブ(直接入力)</u>



各検討条件での波圧を直接入力します。入力した値は波圧図として反映されます。 波条件で設定した波圧をそのまま使用したい場合は入力しないで下さい。

また、作用する荷重は上部工のみに作用させることができません。

必ず、上部エとカーテン版(矢板)にまたがるように作用させるかカーテン版(矢板)のみ に作用するように設定して下さい。

尚、本システムでは上部エとカーテン版(矢板)双方にまたがるように荷重を作用させた場 合はそのまま設定した荷重が作用され、カーテン版(矢板)のみに荷重を作用させた場合は 上部工には波条件で設定した荷重が作用されます。(潮位次第では作用しない事もありま す。)

4-3. 上部工

上部工構成点座標、単位体積重量を指定します



[構成点座標]

上部工構成点座標を入力します。〔最大40点〕

開始点は必ず構成点内で〔0.000,0.000〕の点とし、右回りで入力します。

本システムでは上部工下面を基準とした相対座標系での入力になります。

例えば上部エ下面が2.000mで、実際の上部エの座標が下図の場合、相対座標系で入力す ると以下のようになります。



また、開始点は計算方法が「変位法」「フレーム計算」の場合でのその他外力のモーメントを求める際の回転中心位置になります。

[単位体積重量]

上部工単位体積重量を入力します。

- γ : 空中での単位体積重量
- γ': 水中での単位体積重量

<u>4-4.カーテン版</u>

カーテン版各部の寸法、単位体積重量の指定、およびカーテン版の断面形状の確認がで きます。

<u>第1タブ(カーテン版)</u>



[形状タイプ]

カーテンウォールの形状タイプをType1~Type5から選択します。 Type1では勾配 n によりカーテン版中心からの距離が等しく(L1=L2=L3=L4)なる様に d の長さを自動的に計算します。



[形状寸法]

形状タイプ毎に各部の寸法を入力します。

[カーテン版の検討]

カーテン版の検討方法を「海側・陸側を同一視して検討する」「海側・陸側を個別に検 討する」から選択します。「海側・陸側を同一視して検討する」を選択した場合、カー テン版の検討は作用する外力の符号に関係なくカーテン版の陸側・海側の鉄筋径に関す る諸元は同じ値で検討を行います。「海側・陸側を個別に検討する」を選択した場合は カーテン版に作用する外力の符合に応じてカーテン版の陸側・海側での鉄筋径に関する 各諸元を用いて検討を行います。

[単位体積重量]

カーテン版の単位体積重量(空中: γ 、水中: γ')を入力します。

[カーテン版諸元]

鉄筋ピッチ、鉄筋のかぶり厚を入力します。カーテン版の検討で「海側・陸側を個別に 検討する」を選択した場合、海側・陸側での各鉄筋ピッチ、鉄筋のかぶり厚を入力しま す。

尚、鉄筋のかぶり厚は純かぶりとして計算されます。

[カーテン版の張り出し長]

カーテン版で使用する張り出し長 の設定方法を「杭縦断間隔×0.5」 「直接入力」から選択します。「直 接入力」を選択した場合は、カーテ ン版の張り出し長を入力します。通 常は「杭縦断間隔×0.5」ですが、 杭部分に作用する荷重は杭で負担 すると考え、張り出し長を杭縦断間 隔×0.5より短くする場合は「直接 入力」で張り出し長を入力して下さ い。



[鉄筋径の設定]

カーテン版の計算での鉄筋径の設定を「自動計算」「任意設定」から指定します。「自 動計算」を選択した場合、カーテン版の照査が適正となるまで鉄筋径を自動的に変えて いきます。「任意指定」を選択した場合、指定した鉄筋径によってカーテン版の計算を 行います。

[鉄筋本数の考え方]

鉄筋本数を算出するときの小数点の桁を「小数点桁丸め」、「小数点切り捨て」から選 択します。

<u>第2タブ(形状チェック)</u>



カーテン版で入力した寸法値からカーテン版の断面図を画面に表示します。
杭種類、杭各部の寸法、腐食を指定します。

<u>第1タブ(杭寸法)</u>



鋼管種類:鋼管杭・鋼管矢板の場合

		1 列目	
杭の種類		SKK490 V	SK
杭間隔	a (m)	0.650	1.
杭長	b (m)	33.300	34
埋め込み長(実寸長)	c (m)	0.800	0.
傾斜角	d (度)	0.000	-1
外径	(mm)	500.0	50
厚さ1	(mm)	14.0	14
厚さ2	(mm)	9.0	9.
杭の種類 2		SKK400 ~	Sk
継手有効間隔		L65x65x8 ~	L6
充填材		設定	
上杭長さ	(m)	16.400	17
継手位置応力度低減率	(%)	100.0	10
鋼材諸元低減率 1	(%)	100.0	10
鋼材諸元低減率 2	(%)	100.0	10
		カタログ値	

鋼管種類:H形鋼杭の場合

形状寸法			
		1 列目	
杭の種類		SHK400M ~	SH
杭間隔	a (m)	0.650	1.
杭長	b (m)	33.300	34
埋め込み長(実寸長)	c (m)	0.800	Ο.
傾斜角	d (度)	0.000	-1
高さ	(mm)	0.0	Ο.
中區	(mm)	0.0	Ο.
ウェブ幅	(mm)	0.0	Ο.
フランジ幅	(mm)	0.0	Ο.
杭の種類 2		SHK400M ~	SH
設置方向		強軸 ~	強
系列		100x100 ~~~	10
上杭長さ	(m)	16.400	17
継手位置応力度低減率	(%)	100.0	10
鋼材諸元低減率 1	(%)	100.0	10
鋼材諸元低減率 2	(%)	100.0	10
		カタログ 値	

[杭の種類] [杭の種類2]

設計構造物がカーテン式防波堤で基本条件ー鋼管種類が鋼管杭の場合は「SKK400」 「SKK490」「SM490Y相当」「SM570相当」から、H形鋼杭の場合「SHK400M」「SHK490M」から、設 計構造物が自立鋼管式防波堤の場合は「SKY400」「SKY490」から選択します。

[杭の種類2]は継手位置以降の鋼管種類となります。

[杭間隔 a]

前杭は上部工左端から杭中心、後杭は前杭中心から杭中心までの距離を入力します。

[杭長b]

杭長を入力します。

[埋め込み長(実寸長) c]

杭の埋め込み長(実寸長)を入力します。この設定は杭 の上部工下端位置を算出するのに用いたり、杭頭部の結 合計算に用いたりします。尚、杭頭部の検討で用いる埋 め込み長は鉛直方向長さに換算されます。



[傾斜角d]

鉛直下方向より左回りを(-)とした角度を入力します。

[外径]

(鋼管杭・鋼管矢板の場合)鋼管杭・鋼管矢板の杭径(mm)を入力します。

[杭厚さ1] [杭厚さ2]

(鋼管杭・鋼管矢板の場合)鋼管杭・鋼管矢板の杭厚さを[杭厚さ1]に入力します。[杭 厚さ2]には継手以降の厚さを入力します。(継手がなければ0.0を入力)

[継手の強度等級]

(鋼管杭・鋼管矢板の場合)鋼管杭・鋼管矢板の杭継手位置の強度等級を「D(100)」 「E(80)」「F(65)」「G(50)」から選択します。(カッコ内の数値は2×10⁶回基本許容 応力範囲(N/mm²)を表しています)

[高さ, 幅, ウェブ幅, フランジ幅]

(H形鋼杭の場合) H形鋼杭の高さ(mm), 幅(mm), ウェブ幅(mm), フランジ幅(mm)を入力します。

[系列]

(H形鋼杭の場合)「カタログ値を用いる」を選択した場合に使用するH形鋼の規格を 選択します。 (H形鋼杭の場合) H形鋼杭の設置方向を「強軸」、「弱軸」から選択します。

[継手位置有効間隔]

(鋼管矢板の場合)

継手位置の有効間隔の設置方法を選択もしくは数値を直接入力します。

〈選択の場合〉

<直接入力の場合> 例.0.5を直接入力

L65×65×8	\sim
L65×65×8	
L75x75x9	
L100x75x10)
12-13-13-13-13-13-13-13-13-13-13-13-13-13-	
P-P型	

以下の5つから選択

0.5	
0.0	~

[充填材]

充填材の設定を行います。充填材のヤング係数と 単位体積重量、ならびに充填材の作用箇所を設定 します。尚、充填材は変位法、フレーム計算での み反映されます。

[上杭長さ]

杭頭から継手位置までの距離を入力します。(継 手がなければ0.0を入力)

[継手位置応力度低減率]

[設計法]に伴い、継手位置の応力計算で使用する 降伏応力度または許容応力度法の低減率(%)を入 力します。

継手位置がない場合は使用しません。低減しない 場合は100を入力して下さい。

鋼管杭-3	充填材の設定			
上部工下	端高			
			2.	.000 m
一充填材				
ヤング係	數(kN/mm²)		0.000	
単位体	積 <u>重</u> 量(kN/m ³)		0.000	
	上限位置 (m)	充	埴の有無	~
	OK		キャンセ	211

[杭断面諸元の低減率1] [杭断面諸元の低減率2]

杭断面諸元の低減率を入力します。[杭断面諸元の低減率2]には継手以降の杭断面諸元の低減率を入力します。

杭の断面力の計算、応力の照査では低減した断面諸元で計算を行います。

支持力の照査や杭自重の計算では反映されません。

[カタログ値を用いる]

鋼管杭・鋼管矢板の場合、「鋼管杭」に掲載してある"鋼管杭断面性能一覧表"より、H 形鋼杭の場合、"建設用資材ハンドブック"より鋼管の各寸法を入力値から指定するように設定できます。

これにより"鋼管杭断面性能一覧表"、"建設用資材ハンドブック"に掲載してある鋼 管の諸元(断面積・断面二次モーメント等々)を使用します。ただし、杭の腐食速度を設 定している場合は杭の諸元はプログラム内部で自動計算されます。

[杭縱断方向間隔]

杭縦断方向の間隔を入力します。自立鋼管式防波堤の場合で杭本数が1本の場合、杭径 と継手有効間隔を足した値が杭縦断方向間隔となります。

<自立鋼管式防波堤(上から見た図)>

杭本数1本の場合

杭本数2本の場合



[杭縦断方向間隔における杭本数]

杭縦断方向間隔に設置される杭本数を入力します。この値を設定することで解析に用いる2列目、3列目の杭の断面諸元はここで入力した本数倍されて計算されます。

例えば、カーテン式防波堤で杭本数(2列目):2本、杭本数(3列目):3本の場合は以下の 計算イメージになります。



[杭頭部水平カット]

上部工内の杭頭部を「カットしない」「カットする」を選択します。結合計算で考慮し ます。選択により「埋込長」/「杭長」の設定が変わりますので注意して下さい。この設定 は杭本数が2本の場合に有効です。



<u>第2タブ(腐食)</u>

77 1	イル(E)) :	テータ入力() 📃 🚭 🤋	計算(<u>C</u>) へル	プ(<u>H</u>)								
基本	/Ⅲ 本条·	件	<mark>次</mark> 条件 .	上部工 か	で -テン版 杭	山 寸法	±	● 質条件 他	5 1 6 外力 計算	■	ア・ロート 状態 補強・補修 模式図	総当たり	
		杭、	†法	席	「食」	J							
	耐月 1	月期	88				2 제 E	3					<u>^</u> 11,7
	Ĺ	210	範囲上限 標高(m)	腐食速度 (mm/年)	防食方法		- 716	範囲上限 標高(m)	腐食速度 (mm/年)	防食方法	-		
	Þ	1	2.000	0.000	防食なし		▶ 1	2.000	0.000	防食なし			
		2	-3.000	0.012	防食なし	-	2	-0.800	0.012	防食なし	_		
	耐電電	。 用 年 気 防	=数 5食有効年数	(年) (年) (年)		10	3	-3.000					

[腐食]

各杭の腐食速度を入力します。

範囲上限の標高、腐食速度、防食方法を入力して下さい。最終設定値は杭先端までの範 囲となります。

※ 開始範囲は上部エ下面からの値を入力して下さい。

[耐用年数]

腐食による耐用年数を入力します。

本システムでは腐食しろを次のように算定しています。

電気防食を使用していない場合

腐食しろ=耐用年数×腐食速度

電気防食を使用している場合

腐食しろ= {電気防食有効年数×(1-電気防食率)+耐用年数-電気防食有効年数} ×腐食速度

[電気防食率有効年数]

防食方法を「電気防食」に指定した場合、電気防食有効年数を入力します。

[電気防食率]

防食方法を「電気防食」に指定した場合、電気防食率を入力します。

4-6. 土質条件

杭の土質定数を指定します(最大15層)

1 21 0			> ()+%	まあナ白	+====1.2 *	上关于其准定	ī()	000	
1911日	× 層上限の 標高(m)	、 粘着力Co	> 法被 粘着勾配 K	周面摩擦	・括山ビー ↑↑ Kh値の 計算方法	「看力基準層 N値(回)	5(m) 地盤反力 係数 Kh	<u>変形係数</u> E0	周囲の考え方 支:支持力の検討 負:負の周面摩擦の検討
▶ 1	-5.000	21.600	0.000	支〇負×	2	2.0			・考慮する
2	-17.000	56.300	0.000	支〇負×	2	9.0			×:考慮しない
3	-21.000	0.000	0.000	支持地盤	2	16.0			文
									1:Kh値直接入力 2:Kh = 1500 [·] N 3:N値→Kh値 (積山の図) 4:N値→Kh値 (道路橋示方: 5:EO値→Kh値 (道路橋示方 6:粘性土qu→N値→Kh値 7:相関式 Kh = 3910N ⁰⁷ Kh値・續折抗空数(kc kc)
5. #11 +14 s					144	船后中径数	の推定に用い	乙 15 米4 ~	 計算値または入力値を3/4す N値の桁丸め する したい

- ※ マウンドがある場合(マウンドのK値を考慮する場合)はマウンド天端からのデー タを入力して下さい。
- ※ 前杭側/後杭側が同一土層の場合は[土層コピー]ボタンを使用し、片方の土層デー タをコピーして下さい。

[層上限の標高]

各土層の上限の高さを入力します。

[粘着力]

土層の粘着力(Co: kN/m²)、粘着勾配(k)、粘着力基準高(DL)を入力します。入力値より土層の上・下限の粘着力を計算します。

[周面摩擦]

土層毎に支持力計算/負の周面摩擦検討時の作用を指定します。

- 支〇負×:支持力の検討では作用し、負の周面摩擦の検討では作用しない
- ・ 支〇負〇:支持力、負の周面摩擦の検討と共に作用する
- 支持地盤:支持地盤
- ・ 支×負×:支持力、負の周面摩擦の検討と共に作用しない
- ・ 支×負〇:支持力の検討では作用せず、負の周面摩擦の検討では作用する
- ※ 最後の層は必ず「支持地盤」を選択して下さい。

[Кн値の計算方法]

水平方向地盤反力係数K値(kN/m³)の計算方法を以下の7種類から指定します。

- 1) K值直接入力
- 2) $K = 1500 \cdot N$
- 3)横山の図
- 4)道路橋N値→K値
- 5)道路橋E₀値→K値
- 6)粘性土q u→N値→K н値

 $\kappa = 1500 \cdot N$

- N=2 X C
- ここに
- X:一軸圧縮強度qu(N/mm²)=N/Xの分母の値

C: 土層の粘着力(N/mm²)

- 7)相関式 K=3910・N^{0.733}
- ※ 4, 5を選択した場合、本システムでは杭毎に算定された1/βの範囲内での平均特 性値と地盤反力係数を用いて地盤反力係数を計算しています。

[N値(回)]

[K_H値の計算方法]で2、3、4、6を選択した場合にN値を入力します。

[地盤反力係数K_H]

[Кн値の計算方法]で1を選択した場合にКн値を入力します。

[変形係数Eo]

[K_H値の計算方法]で5を選択した場合にE₀値を入力します。

※日本道路協会,道路橋示方書・同解説IV下部構造編(平成29年11月 P187、259) ※鋼管杭協会,鋼矢板 設計から施工まで(2000年 改定新版 P26) ※第41回地盤工学研究発表会,杭軸直角方向地盤反力係数の推定方法に関する一提案

[N値の桁丸め]

N値の小数桁の桁丸めを「する」「しない」を選択します。

[Kh值・横抵抗定数(kc, ks)]

鋼管矢板で、地盤反力係数(Kh)、横抵抗定数(kc,ks)を3/4で検討する場合があります。 その場合は「計算値または入力値を3/4する」のチェックボックスにチェックを入れ てください。

※日本港湾協会,港湾の施設の技術上の基準・同解説 中巻(平成30年5月 P1111 ⑦)

[C型地盤・S型地盤]

基本条件にて「C型地盤」「S型地盤」を選択した場合、解析に用いるKcまたはKs、またはそれらに伴う諸条件を入力します。

<u>第1~2タブ(各検討条件)</u>

➡ ■ ■ ■ ■ 二 本条件 波条件	¥	した。 前 前 寸法 土質系	▶	□	<mark>●</mark> 熊補強·補修 模	<mark>路</mark> 式図 総当たり	
波圧作用時	レベル1 地震	夏動					
港	<u></u>	鉛直力:+ ↓ 水平力:+		│ 鉛直力: < 水平力:		港内	
						<u></u>	
		名称		ī力 作用力(kN/m)	水平 作用位置(m)	^平 力 作用力(kN/m)	
	□ 波の山で作用	名称	6 作用位置(m) 0.000	ī力 作用力(kN/m) 0.000	水平 作用位置(m) 0.000	^平 力 作用力(kN/m) 0.000	
H.H.W.L	 ○ 波の山で作用 ○ 波の谷で作用 	名称	谷 花 作用位置(m) 0.000 0.000	直力 作用力(kN/m) 0.000 0.000	水平 作用位置(m) 0.000 0.000	² 力 作用力(KN/m) 0.000 0.000	
H.H.W.L	 ○ 波の山で作用 ○ 波の谷で作用 マ 波の山で作用 	名称 外力1	谷道 作用位置(m) 0.000 0.000 0.000	I力 作用力(kN/m) 0.000 0.000 0.000 0.000	水平 作用位置(m) 0.000 0.000 0.000	² 力 作用力(kN/m) 0.000 0.000 0.000	
H.H.W.L H.W.L	 ○ 波の山で作用 ○ 波の谷で作用 ○ 波の公で作用 ○ 波の山で作用 ○ 波の谷で作用 	名称 外力1 外力2	谷 作用位置(m) 0.000 0.000 0.000 0.000	正力 作用力(kN/m) 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000	水平 作用位置(m) 0.000 0.000 0.000 0.000	² 力 作用力(kN/m) 0.000 0.000 0.000 0.000	
H.H.WL H.W.L	 波の山で作用 波の合で作用 波の山で作用 彼の公で作用 	名称 外力1 外力2 外力3	谷道 作用位置(m) 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000	作用力(kN/m) 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000	水平 作用位置(m) 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000	² 力 作用力(kN/m) 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000	
H.H.W.L H.W.L L.W.L	 波の山で作用 波の谷で作用 波の公で作用 波の谷で作用 波の公で作用 	名称 外力1 外力2 外力3	谷 で 作用位置(m) 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000	作用力(kN/m) 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000	水平 作用位置(m) 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000	² 力 作用力(kN/m) 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000	
H.H.WL H.W.L L.W.L	 波の山で作用 波の谷で作用 ダのの谷で作用 ダの谷で作用 ダの谷で作用 シの谷で作用 シの谷で作用 	名称 外力1 外力2 外力3	谷道 作用位置(m) 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000	作用力(kN/m) 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000	水平 作用位置(m) 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000	² 力 作用力(kN/m) 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000 0.000	

波圧作用時/変動波浪時、地震時/レベル1地震動それぞれに上部工に作用する外力の[名称]、 [鉛直力(作用位置X、作用力)]、[水平力(作用位置Y、作用力)]を入力します。作用位置Xは上 部工左下隅を基準にした値で、作用位置Yは標高で入力します。また、波圧時の場合では波 の山・波の谷、レベル1地震動の場合では港外側・港内側で他外力を作用する設定を行うこ とができます。

[鉛直力]:下向きの作用力を+値、上向きの作用力を一値で入力します。

[水平力]:港外側からの作用力を+値、港内側からの作用力を一値で入力します。

また、計算方法に応じて外力によるモーメントの計算方法が以下のようになります。



4-8.計算条件

解析、検討における諸条件を指定します。

<u>第1タブ(条件その1)</u>



[設計震度]

(「漁港基準」もしくは「港湾基準(H11)」を選択した場合)

「直接入力」「係数より計算」を指定します。「係数より計算」を選択した場合、地域別震度、地盤種別震度、重要度係数を入力します。これらの値より設計震度を自動計算します。

設計震度 = 地域別深度×地盤種別震度×重要度係数

🙀 鋼管式防波堤4 Ver1	.2.9 - sample	:				
ファイル(F) データ入力	(I) 計算(C	:) ヘルプ(H)				
i 🗅 🚅 📕 💆 🎒	8					
────────────────────────────────────	- 上部:	で エーカーテン版	<mark>↓</mark> 杭寸法	▲ 1111 1111 111111111111111111111111111	シリー・ション 11 他外力 計	個 ·算条件 限界
条件その1		条件その2		支持力		杭頭部
設計震度						
設計震	寝度の計 方法	設計震度	地域別 震度	地盤種別 係数	重要度 係数	
係数より	り計算	0.180	0.110	1.200	1.000	

(「港湾基準(H30)」を選択した場合)

「直接入力」「加速度応答スペクトルより計算」を指定します。「加速度応答スペクトルより計算」を選択した場合、設計震度の計算の『算定』ボタンをクリックして別途設計震度を算定する必要があります。

Γ	🔜 鋼管	式防	波堤4 Ver1.2.9 -	sample									
	ファイル(<u>F</u>)	データ入力(1)	計算(<u>C</u>)	ヘルプ(<u>H</u>)								
	🗅 🚔	H	🧕 🎒 💡										
	∭ 基本条	€件	<mark>资</mark> 波条件	凤 上部工	で カーテン版	<mark>し</mark> 杭寸法	±	■ 質条件	他;	が 外力	₽ 計算:] 条件	Ĩ 限界
		条件	부 その1		条件その2			支持力				杭頭	部
		設	計震度──										
										≢∆ ≡+	一一一一一一一一一一一一一一一一一一一一一一一一一一一一一一一一一一一一一一一		
		設計震度の計算方法								設計震度の計			
			加速度	応答ス	ベクトルよ	り計算		0.1	80	算	定		
Ш													

詳しい使用方法等については<u>設計震度の算定</u>をご参照下さい

〇変位法・フレーム計算

[杭先端支持条件]

杭先端の支持条件を「自由」、「ヒンジ」から選択します。

「自由」は杭先端の変位が拘束されません。

「ヒンジ」は杭先端の軸方向、軸直角方向の変位が拘束されます。

同画面の「杭の軸方向バネ定数の設定」において「平成29年道路橋示方書による算定」 を選択した場合、「杭先端支持条件」は「自由」に固定されるため選択できません。

[杭鋼材の断面諸元]

変位法またはフレーム計算で計算するときの鋼材の断面諸元を「腐食前」「腐食後」か ら選択します。

[補強・補修の検討]

杭に補強・補修を「しない」「する」を選択します。補強・補修の検討は鋼管杭で計算 条件が「変位法」「フレーム計算」の場合に設定できるようになります。

[曲げモーメント表]

曲げモーメント表に「杭頭ピン」の項目を印字するかどうか選択します。本システムで は各杭の最大曲げモーメントの1/2とその最大曲げモーメントの1/2が発生する 位置を出力します。この時に用いる最大曲げモーメントがこの設定で変更されます。こ の設定は計算方法で「変位法」を選択した場合に有効です。

[杭の軸方向バネ定数の設定]

杭の軸方向バネ定数の算定方法を「平成 8年道路橋示方書による算定」「平成24年道路橋 示方書による算定」「平成29年道路橋示方書による算定」「a=1として算定」から選択しま す。算定方法によって選択できる打設工法が異なります。詳細は以下をご参照ください。

₹22/〒→×土	杭の軸方向バネ定物の設定								
RX RI /4	小いの袖刀向へ不足致の反た	打撃工法	ハイブロ	中堀H24	中堀H29	埋め込み			
	平成8年道路教示方書	0	0	0		0			
許容応力度法	平成24年道路教示方書	0	0	0		0			
H11港湾基準	平成29年道路教示方書				0				
	a = 1	0	0	0	0	0			
	平成8年道路教示方書	0							
H30港湾基準	平成24年道路教示方書	0							
	平成29年道路教示方書				0				
	a = 1	0			0				

※日本道路協会,道路橋示方書・同解説Ⅳ下部構造編(平成 8年 12月 P346) ※日本道路協会,道路橋示方書・同解説Ⅳ下部構造編(平成24年 3月 P407) ※日本道路協会,道路橋示方書・同解説Ⅳ下部構造編(平成29年 11月 P260~262)

[断面力/応力/支持力]

断面力、応力、支持力の計算でカーテン版の重量を「考慮しない」「考慮する」から選択し ます。この機能は「断面計算-自重」で「考慮しない」を選択した場合に有効です。

[断面計算-自重]

杭の断面計算でカーテン版、杭、充填材、補強・補修材の重量を「考慮しない」「考慮する(浮力なし)」「考慮する(浮力あり)」から選択します。自重を考慮した場合、地震時は 重量のほかに慣性力も考慮しています。また、カーテン版のみ必ず浮力が作用するもの としています。詳細は以下の表をご参照ください。

表) 各部材重量の一覧

					重量	考慮					
	カーテン版		*	杭		充填材		補強・補修			
断面計算-自重			1.					コンクリート		鉄板	
	浮力	浮力	浮力	浮力	浮力	浮力	浮力	浮力	浮力	浮力	
	あり	なし	あり	なし	あり	なし	あり	なし	あり	なし	
考慮しない	(※)										
考慮する(浮力なし)	0			0		0		0			
考慮する(浮力あり)	0		0		0		0				

(※)カーテン版重量は別の機能で設定できる

[断面力算出位置]

断面力算定位置を入力します。これにより入力した位置での杭の断面力が帳票に出力されます。上部工下端からの距離を入力して下さい。

<u>第2タブ(条件その2)</u>

ファイル(E) データ入力(I) D 2 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日		
※本来に 放来に 条件その1		
★H+201 材の応力照査 ● 各断面詞 ○ 最大モー: □ 応力照望 根入れ長の検討 ● Σ β iLi ○ L	株H202 支持刀 机頭部 都元で照査 メントで照査 図の表記 ○ 腐食符 ○ 突出長計算方法 ○ 突出長のみ ○ 突出長+1/β 2図の表記 ○ 腐食後 ○ 突出長+1/β 1	107
		.:

〇杭の応力照査

杭の応力照査の方法を行います。

「最大モーメントで照査」を選択した場合は、各杭での最大モーメント作用位置での応力 照査を行います。

「各断面諸元で照査」を選択した場合は、各杭の各断面諸元での最大モーメント作用位置 での応力照査を行います。

応力照査で用いる断面力は最大曲げモーメントと最大曲げモーメントが発生する箇所 の軸力により計算されます。

[杭鋼材の断面諸元]

応力照査時の鋼材の断面諸元を「腐食前」「腐食後」から選択します。

[座屈長計算方法]

座屈長の計算方法を「突出長のみ」、「突出長+1/β」から選択します。 座屈長は応力照査での軸圧縮による降伏応力度の算定に反映されます。 (杭継手位置の検討においては座屈長を0として計算しております)

[根入れ長の検討]

根入れ長の検討を「 $\Sigma \beta$ iLi \ge Xで検討」「L \ge X/ β で検討」から選択できます。この設定は計算方法で「変位法」「フレーム計算」「チャンの方法」を選択した場合に有効で す。

※全国漁港協会,漁港・漁場の施設の設計参考図書(2015年度版 [上] P268)※日本港湾協会,港湾の施設の技術上の基準・同解説 中巻(平成30年5月 P705)

[根入れ長の検討での分子Xの値]

根入れ長の検討で使用する分子Xの値を入力します。この設定は計算方法で「変位法」 「フレーム計算」「チャンの方法」を選択した場合に有効です。

<u>第3タブ(支持力)</u>

11十 波衆11十 上 冬在その1	まりエー パーテン版 1011 多位マの2	/広 工員余 	:1十 102/トフ 年力1	」 「「「昇余」「「限 杭頭頭	乔 1人悲 1開5里 1開1诊 14	奥利凶 総当たり	
*17701	来日での2			_j1/1/1×R=D			
打設工法			中振	鋼管(H24年道路	橋示方書)		
○ 打込鋼管(打	撃工法)		0	最終打撃方式		[qd=300/5•N•a]	
○ 打込鋼管(バ-	イブロハンマエ法)			セメントミルク噴出撹	半方式(先端砂層)	[qd=150+N]	
○ 中掘鋼管(平	成24年道路橋示方書)			セメントミルク噴出撹	半方式(先端砂礫層)	[qd=200+ N]	
○ 中掘鋼管(平	成29年道路橋示方書)			コンクリート打設方式	(砂礫層及び砂層)	[qd=3000]	
○ 埋込み杭(漁)	巷構造物の設計ガイド)			コンクリート打設方式	(良質な砂礫層)	[qd=5000]	
支持力計算で使用	する杭重量			コンクリート打設方式	(硬質粘性土層)	[qd=3·qu]	
押込み杭	引抜き杭	(た)(市田)	- 中振	鋼管(H29年道路	(橋示方書)		
 ■ 腐良的では ○ 腐食後を値 	_用	がた 使用	0	最終打撃方式(弁	端粘性土層)	[qd= 90+N]	
				最終打撃方式(外	端砂層及び砂礫層)	[qd=130·N]	
- 打込鋼管 - 杭先翊	N値───周面摩擦の算	出に用いる長	0 5	セメントミルク噴出撹	胖方式(先端砂層)	[qd=220·N]	
 自動計算 	 公 鉛直方向 	き見		セメントミルク噴出撹	胖方式(先端砂礫層)	[qd=250·N]	
2	去線直角方向		1列目	2列目			
	杭先端位置でのNr	値:N1	16.0	16.0			
杭先端から4	×杭径の範囲内の平均	5N値:N2	16.0	16.0			
杭の閉塞	率:α(閉端杭ではa	:=1.0)	1.00	1.00			

[打設工法]

杭の打設工法を「打込鋼管(打撃工法)」、「打込鋼管(バイブロハンマ工法)」、「中堀鋼 管(平成24年道路橋示方書)」「中堀鋼管(平成29年道路橋示方書)」「埋込み杭(漁港構造物 の設計ガイド)」の5つから選択できます。

設計法と杭の軸方向バネ定数の算定の組み合わせによって選択できる打設工法が異な ります。詳しくは杭の軸方向バネ定数の説明にある表をご参照ください(計算条件-第 1タブ(条件その1)-[杭の軸方向バネ定数の設定]をご参照下さい。)

[打込鋼管]

- N1: 杭先端位置でのN値
- N2: 杭先端から上方へ杭径の4倍までの平均N値を入力します。
- α :閉塞率(閉塞杭では $\alpha = 1$)を入力します。

※日本港湾協会,港湾の施設の技術上の基準・同解説 中巻(平成30年5月 P693~P697)

[打込鋼管-杭先端N値の設定]

打設工法にて打込鋼管を選択した場合の杭先端N値の計算方法を「入力値」「自動計算」 から指定します。杭先端位置でのN値:N₁は土質条件で設定した最下層のN値を参照しま す。杭先端から4×杭径の範囲内の平均N値:N₂は杭寸法での杭径と土質条件で設定し た諸条件により自動計算します。

[打込鋼管-杭先端N値の設定]

打設工法にて打込鋼管を選択した場合の杭先端N値の計算方法を「入力値」「自動計算」 から指定します。杭先端位置でのN値:N₁は土質条件で設定した最下層のN値を参照しま す。杭先端から4×杭径の範囲内の平均N値:N₂は杭寸法での杭径と土質条件で設定し た諸条件により自動計算します。

[中堀鋼管(H24年道路橋示方書)]

鋼管杭の先端処理法を選択します。指定した方式により杭先端の極限支持力度 (qd)の算 定法を設定します。

•	最終打擊方式	qd=300∕5•N•a
•	セメントミルク噴出攪拌方式(先端砂層)	qd=150 · N
•	セメントミルク噴出攪拌方式(先端砂礫層)	qd=200 · N
•	コンクリート打設方式(砂礫層及び砂層)	qd=3000
•	コンクリート打設方式(良質な砂礫層)	qd=5000
•	コンクリート打設方式(硬質粘性土層)	qd=3 · qu

最終打撃工法

a: (支持層の換算根入れ)/(杭径)、先端地盤平均N値を入力します。

セメントミルク噴出攪拌方式(先端砂層)、(先端砂礫層) 杭先端位置のN値を入力します。

コンクリート打設方式(砂礫層及び砂層)、(良質な砂礫層) この方式の場合、入力はありません。

コンクリート打設方式(硬質粘性土層)

ー軸圧縮強度quを入力します。

[中堀鋼管(H29年道路橋示方書)]

鋼管杭の先端処理法を選択します。指定した方式により杭先端の極限支持力度 (qd)の算 定法を設定します。

- 最終打撃方式(先端粘性土層)
 qd= 90・N
- 最終打撃方式(先端砂層及び砂礫層)
 qd=130・N
- ・ セメントミルク噴出攪拌方式(先端砂層) qd=220・N
- セメントミルク噴出攪拌方式(先端砂礫層)
 qd=250・N

選択処理方法で杭先端位置のN値を入力します。

[埋め込みくい(漁港構造物の設計ガイド)]

- η :開端杭の閉塞効力(閉端杭では $\eta = 1.0$)
- N:先端抵抗N値 (杭先端より下へ1.0d〜上へ4.0dの間の実測N値の平均)を入力します。

[支持力計算で使用する杭重量]

押し込み杭/引き抜き杭のそれぞれの支持力計算で、「腐食前」、「腐食後」のどちらの杭 重量を使用するか選択します。

[周面摩擦の算出に用いる長さ]

周面抵抗力を算出するときの土層の層厚について、「実寸長」、「鉛直方向長さ」から選択 します。

第4タブ(杭頭部)



[杭頭部の結合計算]

限界状態設計法の場合、杭頭部の結合計算で検討する項目のチェックボックスをチェックし、その時に使用する部材係数を入力します。

- ※ 基本条件—条件その2での計算方法が「チャンの方法」「C型地盤」「S型地盤」の場合には、「杭頭モーメントに対する検討」、「水平方向の押し抜きせん断応力度の検討」の選択は不可になります。
- ※ 上記画面は基本条件にて「港湾基準(H30)」を選択したものです
- ※ 許容応力度かつ地震時の場合、「軸方向力に対する検討」、「杭頭モーメントに対 する検討」の設計用値を1.5倍に割り増しするかを選択できます。
- [コンクリート支圧強度の設定]

コンクリートの支圧強度を「鉄筋コンクリート」「無筋コンクリート」から選択します。 「無筋コンクリート」を選択した場合、上限値を設定します。許容応力度による検討で 使用します。

[押込み有効厚 e]

杭頭から上部工天端までの距離を入力します。杭頭部の結合計算一押し抜きせん断の検 討で使用します。

[引抜き有効厚f]

最下のずれ止め位置から上部工下端までの距離を入力します。杭頭部の結合計算ー押し 抜きせん断の検討で使用します。

[押込み鉄筋比] [引抜き鉄筋比]

上部工上側/下側の鉄筋比を入力します。杭頭部の結合計算一押し抜きせん断の検討で 使用します。

[鉄筋比]

上部工の鉄筋比を入力します。杭頭部の結合計算-水平方向の押し抜きせん断応力度の 検討で使用します。

[有効高さ]

上部工の有効高さを入力します。杭頭部の結合計算-水平方向の押し抜きせん断応力度 の検討で使用します。

[せん断抵抗面積]

杭頭部のせん断抵抗面積を入力します。杭頭部の結合計算-水平方向の押し抜きせん断 応力度の検討で使用します。

[リブ枚数]

杭頭部に設置する縦リブのプレート数を入力します。プレートがない場合は0で入力し て下さい。杭頭部の結合計算-軸方向力に対する検討で使用します。

[プレート長]

プレートの長さを入力します。杭頭部の結合計算ー軸方向力に対する検討で使用しま す。

[プレート幅]

プレートの幅を入力します。杭頭部の結合計算一軸方向力に対する検討で使用します。

「設計法」で「港湾基準(H11)」または「港湾基準(H30)」を設定した場合に入力ができるようになります。

<u>第1タブ(部分係数・検討項目)</u>

(ルE) データ入力 🚔 📕 🧮 🚭	([) 計算(<u>C</u>) ?	ヘルプ(<u>H</u>)							
□	= 上部工	で カーテン版	山 杭寸法 土		周 力 計算条件 『	ि 限界状態 補弱	<mark>●</mark> 闺·補修 模	式図総当	たり
分係数·検討項		使用検討		疲労検討					
□カーテン版ー多	安全性(断面)	破壊) 一一カー	テン版-使用・	生	□カーテン版−安全	と性(疲労破壊	Į) —		
🔽 曲げにき	対する検討	~	曲げひび割れ	れに対する検討	🕑 曲げに対す	る検討			
🗹 せん断(こ対する検討		せん断に対	する検討	🕑 せん断に対	する検討	-25	עיִדי ג׳+ פּעוּדי עיז אר	1.00
						労破壊)		動宣解析1徐数 7++1%#5	1.20
					□ 継手溶接	部の検討	1 **	DYATATAY 大学LASA	1.00
							1⁄	111 DOBX	1.00
-荷重係数-γ,	F					Mc			
	断面	ī破壊	使用性	疲労破壊		町田 油田作田時	∣00/\俵 ∣1 抽雪 击	使用性	疲労破壊
自重	1.10	0.90	1.00	1.00	─部材係数 γ₅	加加工 IFHI可	口心反動	100 M IE	加克 271 102 43克
波圧	1.20	0.80	1.00	1.00	曲げ耐力	1.15	1.00	1.00	1.00
地震力	1.00	1.00	1.00	1.00	せん断耐力	1.30	1.15	1.00	1.00
その他外刀 波圧作用時	1.20	0.80	1.00	1.00	描法物係数	γ.	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·		
その他外力	1.20	0.80	1.00	1.00	1HTAE 100 DIGBA	1.10	1.00	1.00	1.00
AB Joo By							~ <u></u>		·
-材料係数-Υ,	m	断而城博	使用性	庙堂城博	「杭頭部の検討	t		部材系数	,
		町山山WX4枚 1.30	1.00	加立7510风4数 1.30	±==1.i入み /言	日を坊をせん断	の検討	1.30	
コン・シット		1 00	1 00	1.05	軸方向力に	かする検討	1021701	1.00	-
重大用力		1.00	1.00	1.00	杭頭モーメン	トに対する検討	it.	1.15	_
					水平方向の	押し抜きせん趣	 近の検討	1.30	_
					3.1.7.51-302	110100000104			

(↑港湾基準(H30)を選択したときの画面)

[カーテン版の検討]

「港湾基準(H30)」において、安全性(断面破壊)、使用性、安全性(疲労破壊)を検討す る場合は各照査項目のチェックボックスにチェックを入力します。「港湾基準(H11)」 はそれぞれ、終局限界、使用限界、疲労限界と検討項目の名称が異なっています。

[杭継手溶接部の検討]

「港湾基準(H30)」において、杭継手溶接部の安全性(疲労破壊)を検討する場合はチェックボックスにチェックを入力します。

[スタッド]

スタッドの検討で用いる構造解析係数、部材係数、材料係数を入力します。

[荷重係数 γ f]

荷重項目毎に各限界状態の荷重係数を入力します。終局状態について、入力された荷重 係数2つのうち、構造物に危険となる方の荷重係数を計算内部で採用します。

[材料係数 γm]

コンクリート及び、鉄筋の各限界状態の材料係数を入力します。

[部材係数 γ b]

カーテン版の断面計算で使用する「曲げ・軸方向耐力」及び「せん断耐力」を算出するため の各限界状態の部材係数を入力します。

[構造物係数 γi]

構造物係数を入力します。

[杭頭部の検討]

杭頭部の検討の各照査項目での部分係数を入力します。

第2タブ(使用検討)

7ァイル(□ 2 2 1 2 2 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	D データ入 ■ 三 <i>죝</i> ミ件 波楽 係数・検討:	力() 計算() ? 件 上部 項目	9 ヘルブ(出) エ カーテン) 使用検討	版 杭寸法 す	▲ 去 土質条件 疲労様	キ 他外力 約封	圆 計算条件	マントレック しんしょう しんしょう しんしょう しんしょう しんしょう しんしょう しんしょう ひんしゅう しんしょう ひんしょう ひんしょ ひんしょう ひんしょ ひんしょう ひんしょう ひんしょ ひんしょ ひんしょ ひんしょ ひんしょ ひんしょ ひんしょ ひんしょ	<mark>●</mark> 補強· 補修	模式図	総当たり	
	ー使用性の? コンクリー び割れを 許容ひび	検討 トの乾燥収 考慮するた(げ割れ幅の()	縮及びクリー: めの係数 系数	Ĵによるひ	0.0000000 0.0035	曲(f) 0 ³ 〇 2	・び割れの検討 平成8年制定 2002 年制定	时方法 示方書 示方書				ヘルプ
	使用性	潮位(m)	砕波の 影響	波高 HD(m)	波長S W	周期 T (s)	波長 L (m)	入射角 β (度)	hbでの 地盤高 (m)	補正係 数λ1	補正係 数λ2	
	H.H.W.L	3.300	受けず	0.800	$T \rightarrow L$	3.500		23.000	-5.000	1.000	1.000	
	H.W.L	2.600	受けず	0.800	直接入力		22.400	23.000	-5.000	1.000	1.000	
	L.W.L	0.200	受けず	0.800	直接入力		24.030	23.000	-5.000	1.000	1.000	
	任意潮位	1.500	受けず	0.000	$T \rightarrow L$	0.000		0.000	0.000	1.000	1.000	
												.:

[コンクリートの乾燥収縮及びクリープによるひび割れを考慮するための係数] コンクリートの乾燥収縮及びクリープによるひび割れを考慮するための係数を入力し ます。

[許容ひび割れ幅の係数]

許容ひび割れ幅の係数を入力します。

[曲げひび割れの検討方法]

曲げひび割れの検討方法を「平成8年制定示方書」「2002年制定示方書」から選択します。

[使用性-波条件]

使用性の検討で使用する各潮位の波条件を設定します。各潮位の波浪条件を設定しま す。潮位毎の「検討する」/「検討しない」の設定は基本条件の検討パターンに依存しま す。設定内容については波条件を参照して下さい。

<u>第3タブ(疲労検討)</u>

☞ ■ ● ■ ● ■ ● ■ ■ 本条件 3分係数 申討潮	● ● ● ▼ 波条件 で検討項目	限 上部工 <i>1</i> 使	で コーテン版 木 用検討 1.500	∎ 九寸法 土質	▲ ▲		日本 条件 限界を 設定して下さ	• 大態 補強· 补	▲ 甫修 模式 図	図 総当たり
疲労限界	波高 HD(m)	か 砕波の 影響	······ 波長S W	─ 周期⊤ (s)	波長L (m)	入射角 β (度)	hbでの 地盤高 (m)	· 補正係 数λ1	補正係 数λ2	発生回数(回)
▶ 1	5.500	受ける	$T \rightarrow L$	4.000		23.000	-5.000	1.000	1.000	4000
2	4.500	受ける	$T \rightarrow L$	4.000		23.000	-5.000	1.000	1.000	137000
3	3.500	受ける	$T \rightarrow L$	4.000		23.000	-5.000	1.000	1.000	1274000
4	2.500	受ける	$T \rightarrow L$	4.000		23.000	-5.000	1.000	1.000	9392000
5	1.500	受ける	$T \rightarrow L$	4.000		23.000	-5.000	1.000	1.000	71452000
6	0.500	受ける	T→L	4.000		23.000	-5.000	1.000	1.000	603884000

[疲労破壊-波条件]

安全性(疲労破壊)で使用する波条件を設定します。安全性(疲労破壊)は設計耐用期間中 に作用する波高の頻度分布により、波高をランク分けし、それぞれの発回数/波浪条件 を入力します。最高波高から順に入力してください。また、設定内容については波条件 を参照して下さい。

4-10. 補強・補修

「計算条件-条件その1」で補強・補修の検討を「する」に選択した場合に入力すること ができます。

<u>第1タブ(補強補修)</u>

杭補強:補修 腐食量 杭列 1列目 2列目 杭列共通条件 敬定 設定 設定 設定 波定 彼定 波定 波波 本線位置 L限(m)	ファイ. 口 2 基本	ルE データ入力(D 1 デ 日 <u>回</u> 〇 ? 1 条件 波条件 _	計算(Q) ヘルプ() 限 で 上部工 カーデ)	出 ア 北 ノ版 杭寸法	▲ 土質条件	" "	- 限界状態 補強・補修 模	に 式図 総当たり
杭列 1列目 2列目 競定 設定 認力 (本) (本) (本) (A) (A)	[杭補強・補修	腐食	₽				
杭列 1列目 2列目 設定 設定 設定 補強:補修方法 なし 鉄板 補強:補修位置 上限 (m) 2.000 補強:補修位置 下限 (m) 2.000 補強:補修位置 下限 (m) 2.000 やング係数 (kN/m ²) 2.000 2×スリット長 ● 補強材 シングリート厚 (mm) 77.000 コングリート様 ● 補強材 + 母材 コングリート厚 (mm) 2.00.010 ロングリート 被覆 スタッド 高ど (mm) 3.500 スタッド 高ど (mm) 3.500 スタッド 高ど (mm)			700 200 3	T .				へルプ
前近 市近 「」」 設定 設定 設定 設定 補強:補修方法 なし 鉄板 補強:補修位置 上限 (m) 2.000 補強:補修位置 下限 (m) 2.000 補強:補修位置 下限 (m) 2.000 単位体積重量 (kN/m ²) 200.000 コンワリート厚 (mm) 有効かぶり (mm) スタッド 軸径 (mm) スタッド 副径 (mm) 12 鋼板厚 (mm) 80 溶接の近厚 (mm) 80		杭列		1列日	2列日	一村立ろ	川共诵条件	
あんと あんと あんと 補強:補修方法 なし 鉄板 補強:補修位置 上限 (m) 2.000 補強:補修位置 下限 (m) -3.500 ヤング係数 (kN/m ²) なりた 200.000 単位体積重量 (kN/m ³) カガルぶり 有効かぶり (mm) スタッド 軸径 (mm) スタッド 配径 (mm) スタッド 高を (mm) 額板厚 (mm) 資務のど厚 (mm) 溶接の次ド厚 (mm) 第60 溶接低減率 (%)		設定		設定	設定			
補強:補修位置 上限 (m) 2.000 補強:補修位置 下限 (m) -3.500 ヤング係数 (kN/m ²) 200.000 単位体積重量 (kN/m ³) 77.000 コンワリート厚 (mm) 有効かぶり (mm) スタッド 軸径 (mm) スタッド (mm) スタッド 高さ (mm) スタッド 高さ 12 鋼板厚 (mm) 80 溶接低減率 (%) 80.0		補強・補修方法		なし	鉄板	£9	【 板 彼 復	
補強:補修位置 下限 (m) -3.500 ヤング係数 (kN/m ²) 200.000 単位体積重量 (kN/m ³) 77.000 コンワリート厚 (mm) 77.000 コンワリート厚 (mm) 有効かぶり (mm) スタッド 高谷 (mm) スタッド 高谷 (mm) 12 鋼板厚 (mm) 12 鋼材種類 80 溶接低減率 (%) 80.0		補強·補修位置	上限 (m)		2.000		必要溶接長	応力度の断面諸元
ヤング係数 (kN/mm²) 200.000 単位体積重量 (kN/m³) 77.000 コングリート厚 (mm) 77.000 コングリート厚 (mm) 77.000 オ効かぶり (mm) 70 スタッド 軸径 (mm) 70 スタッド 南谷 (mm) 70 スタッド 南谷 (mm) 70 スタッド 高谷 (mm) 70 コングリート 被覆 スタッド 高谷 (mm) 70 海板厚 (mm) 71 調板厚 (mm) 71 調板厚 (mm) 71 海板厚 (mm) 80 溶接のど厚 (mm) 80 溶接低減率 (%) 80.0		補強·補修位置	下限 (m)		-3.500		○ 2×スリット長	◎ 補強材
単位体積重量 (kN/m³) 77.000 コングリート厚 (mm) 鉄筋本数 (本) 有効かぶり (mm) スタッド 軸径 (mm) スタッド 軸径 (mm) スタッド 高さ (mm) 額板厚 (mm) 12 鋼板厚 (mm) 12 鋼材種類 SM520 溶接低減率 (%) 800		ヤング係数	(kN/mm²)		200.000		○ 2×スリット長+スリット幅	○ 補強材 + 母材
コンクリート厚 (mm) 鉄筋本数 (本) 有効かぶり (mm) スタッド 軸径 (mm) スタッド 南谷 (mm) スタッド 高谷 (mm) 額板厚 (nmm) 鋼板厚 (nmm) 溜椒材種類 溶接低減率 (%) 彩0.0		単位体積重量	(kN/m ³)		77.000			
鉄筋本数 (本) 有効かぶり (mm) スタッド引張強度(N/mm ²) 350.0 スタッド 軸径 (mm) スタッド 南谷 (mm) 鉄筋径 12 鋼材厚 (mm) 12 鋼材種類 80 溶接低減率 (%) 80.0		コンクリート厚	(mm)				ンクリート被覆	
有効かぶり (mm) スタッド 軸径 (mm) 350.0 スタッド 高さ (mm) 鉄筋径 12 鋼板厚 (mm) 鋼材種類 80 溶接のど厚 (mm) 第60 溶接低減率 (%)		鉄筋本数	(本)				0	
スタッド 軸径 (mm) スタッド 高さ (mm) 鉄筋径 鋼板厚 (mm) 鋼材種類 溶接のど厚 (mm) 浴板 第00 溶接低減率		有効かぶり	(mm)				スタッド引張強度(N/mm')	350.0
スタッド 高さ (mm) 鉄筋径 鋼板厚 (mm) 鋼材種類 SM520 溶接のど厚 (mm) 窗くど厚 (mm) 窗と 90.0		スタッド 軸径	(mm)					
鉄肋全 鋼板厚 (mm) 鋼材種類 路520 溶接のど厚 (mm) 高校 60 溶接低減率 (%)		スタッド 高さ	(mm)					
鋼板厚 (mm) 12 鋼材種類 SM520 溶接のど厚 (mm) 60 溶接低減率 (%) 90.0		新加全	()					
調約1/4年大照 SM320 溶接のど厚 (mm) 60 溶接低減率 (%) 90.0			(mm)		12			
//a1sto/C.j子 (mm) 60 溶接低減率 (%) 90.0		調査理想	(5M52U			
		次接任浦家	(mm) (%)		00			
		76132164794+	(76)		30.0			

<u>各杭の補強補修の設定</u>

各杭の補強・補修を設定します。2行目の「設定」ボタンを押すと、補強補修の諸元を設 定する画面が表示されます。(参照:「杭毎の補強補修諸元の画面」P58)

<u>杭列共通条件</u>

コンクリート被覆、鉄板被覆の各杭列の共通条件を入力します。

[コンクリート被覆ースタッド引張強度]

スタッドの引張強度を入力します。

[鉄板被覆-必要溶接長]

鉄板被覆での1条あたりの必要溶接長で照査をする際の溶接長の計算を 「2×スリット長」「2×スリット長+スリット幅」から指定します。

[鉄板被覆-応力度の断面諸元]

鉄板被覆での応力度算定について、残存断面諸元を考慮しない場合は「補強材」、 考慮する場合は「補強材+母材」を選択します。

[鉄板被覆一応力度の断面諸元]

各杭の補強・補修方法で、「鉄板」を選択している場合、鉄板被覆の溶接の際に行 うスリットの各諸元を入力します。



※港湾鋼構造物 防食・補修マニュアル (2009年版) 平成21年11月 P323

杭毎の補強補修諸元の画面



[補強・補修方法]

補強・補修方法を「なし」「コンクリート被覆」「鉄板被覆」から選択します。

[補強·補修 上限/下限 標高]

補強・補修を行う位置を標高にて上限/下限を入力します。

[ヤング係数]

補強材のヤング係数を入力します。

[単位体積重量]

補強材の単位体積重量を入力します。

[コンクリート被覆-コンクリート厚]

コンクリート被覆でのコンクリート厚を入力します。

[コンクリート被覆-鉄筋本数]

コンクリート被覆での鉄筋本数を入力します。

[コンクリート被覆-鉄筋径]

コンクリート被覆での鉄筋の有効かぶりを入力します。

[コンクリート被覆-鉄筋径]

コンクリート被覆でのスタッド軸径を入力します。

[コンクリート被覆-鉄筋径]

コンクリート被覆でのスタッド高さを入力します。

[コンクリート被覆-鉄筋径]

この設定を行うと指定した鉄筋径でコンクリート被覆の照査を行います。この設定 を行わないとコンクリート被覆での鉄筋は自動計算されます。

[コンクリート被覆-スタッド]

補強・補修方法で、「コンクリート被覆」を選択している場合、コンクリート被覆 の上部と下部それぞれにスタッドの段数と、スタッドの1段あたりの本数を入力し ます。

[鉄板被覆-鉄板厚]

鉄板被覆での鉄板厚を入力します。

[鉄板被覆-鋼材種類]

鉄板被覆での鉄板の種類を指定します。

[鉄板被覆 - 溶接のど厚]

鉄板被覆での溶接のど厚を入力します。

[鉄板被覆-溶接低減率]

鉄板被覆での溶接低減率を入力します。

[鉄板被覆ースリット]

補強・補修方法で、「鉄板被覆」を選択している場合、鉄板被覆の上部と下部それ ぞれにスリット個数、スリット長、スリット幅を入力します。

<u>第2タブ(腐食量)</u>

ファイル(E) データ入力(D) □ □ □ <t< th=""><th>計算(C) ヘルブ(出) 「そのしていた」 上部エーカーテン版 杭寸法 土質条件 他外力 計算条件 「腐食量」</th><th>• 限界状態 補強・補修 模式図 総当たり</th></t<>	計算(C) ヘルブ(出) 「そのしていた」 上部エーカーテン版 杭寸法 土質条件 他外力 計算条件 「腐食量」	• 限界状態 補強・補修 模式図 総当たり
現状 1 列目 範囲上限 標高(m) ▶ 1 2.000 2 -3.000	2 列目 腐食量 (mm) 0.000 0.250	درار ۸

[腐食]

各杭の現状の腐食量を入力します。任意潮位での設定が可能です。 範囲上限の標高、腐食量を入力して下さい。最終設定値は杭先端までの範囲となります。 ※ 開始範囲は上部工下面からの値を入力して下さい。

4-11. 検討模式図



潮位、上部工天端など各部の標高、上部工断面、杭断面、土質定数を画面に表示します。 入力データを模式図として表示します。

画面左下のボタン群から拡大/縮小/全体表示を行うことができます。また、拡大/縮小 はマウスホイールで行うこともできます。

<u>画面の拡大を行う</u>

- ① 画面の左下にあるツールバーのボタン群から右図の拡 大ボタンをクリックしてください。拡大モードに移行 します。

20,000	

③ マウスを移動するとラバーバンドが表示されます。拡大領域の終点位置(始点位置の対角 線上)まで移動しマウスの左ボタンをクリックして下さい。 指定した領域が図形表示領域全体になるように画面が拡大されます。画面を表示し終わ れば再び、始点位置の指定に戻ります。

画面の縮小を行う

- 面面の左下にあるツールバーのボタン群から右図の縮 小ボタンをクリックしてください。縮小モードに移行 します。
- ② 縮小領域の基準となる隅の位置をマウスの左ボタンで クリックして下さい。右ボタンをクリックすれば縮小 モードを終了します。



③ マウスを移動するとラバーバンドが表示されます。拡大領域の終点位置(始点位置の対角線上)まで移動しマウスの左ボタンをクリックして下さい。 指定した領域が図形表示領域全体になるように画面が縮小されます。画面を表示し終われば再び、始点位置の指定に戻ります。

画面の全体表示を行う

- ・画面の左下にあるツールバーのボタン群から右図の全体表示ボタンをクリックしてください。全図形データが画面内に収まるようにスケール計算し、表示します。
- ② マウスの左ボタンで右図のようにツールバーボタンか あるいは、メニューの"全体表示"をクリックして下 さい。図形データが画面内に収まるように計算し、表 示します。

-30.000

本システムでは地震波形から得られた応答スペクトルと構造物の固有周期を基に設計震度 を算定します。

この設定には必ず構造物の諸元を一通り入力した状態で行って下さい。

		J↓
減衰定数	C	.20
扇唱唱唱寺田	(s) ().01
カーテン版重量 ● 考慮し	ない 〇考	慮する
- 加速度応答ス/	ペクトルの算定	
「照査月	月震度算出」出力波刑	氵読込
[FLIP]	[24] 出力波刑	氵読込
	固有周期の算定	
	~	
自重及び載荷	f重 (kN)	
バネ定数	(kN/m)	
固有周期	(s)	
応答加速度	(gal)	
震度の特性値		

[減衰定数]

減衰定数を入力します。

[時間間隔]

時間間隔を入力します。

[カーテン版重量]

設計震度の算出過程において、カーテン版重量を「考慮しない」「考慮する」を選 択します。

設定後、加速度応答スペクトルの算定から地震波形データを読み込みます。

開く			×
$\leftarrow \rightarrow \cdot \cdot \uparrow$	PC > Windows (C:) > AEC アブリケーション > 鋼管式防波堤4 > DATA	✓ ^ひ ○ DATAの検索	R
整理 ▼ 新しいフォル	<i>Ä</i> -		- 1 ()
Install Inst	▲ 名前	更新日時 2020/03/05 13:16 2019/08/26 11:44 2019/09/06 9:44 2019/09/06 9:44 2019/08/26 11:44 2008/04/18 16:36	種類 W34 ノアイル WSL ファイル IYK ファイル KYT4 ファイル WS4 ファイル WSL ファイル テキスト ドキュズ:
5	▼	✓ 照査用震度算出, 關<(<u>O</u>)	> 出力波形 (*.*) ~ キャンセル

地震波形データは弊社システム「照査用震度算出」で出力された出力波形データ(「照 査用震度算出」出力波形 読込)、2次元動的有効応力解析「FLIP」により算定された 時刻歴ファイル(「FLIP」〔24〕出力波形 読込)の2種類が選択できます。

「照査用震度算出」出力波形、FLIP〔24〕出力波形のデータフォーマット形式は次のようになっています。

•「照査用震度算出」出力波形

 2201 0	<u>.01</u> 0000			
-0.060531		っ行日均降	加速度時刻歴データ(gal)	
-0.059873		2110 8484	MILEDON SHAE	
-0.059102				
-0.058203	*			
-0.057168				
-0.055980				
-0.054629				
-0.053091				
-0.051353				
-0.049395				
-0.047190				
-0.044717				
-0.041942				
-0.038829				
-0.035350				
-0.031456				
-0.027098				
-0.022222				
-0.016768				
-0.010654				
-0.003804				

加速度応答スペクトル計算では赤枠で囲んだ箇所のデータを用いています。 これで選択した地震波形データによる加速度応答スペクトルが表示されます。 ・FLIP用出力波形〔24〕 ※〔24〕はFLIPで通常出力されるデータの拡張子番号

<u>16385</u> , TYPE N	NO.= 1, POINT NO.=
ABSOLUTE ACCE	<u>LERATION U-X</u>
0.0000E+00	0.0000E+00
1.0000E-02	2.6433E-14
2.0000E-02	9.4785E-15
3.0000E-02	-1.0258E-13 🗡
4.0000E-02	2.4925E-14
5.0000E-02	2.9525E-15
6.0000E-02	-1.0882E-14
7.0000E-02	-3.1362E-14
8.0000E-02	5.5561E-14
9.0000E-02	1.2585E-13
1.0000E-01	-6.2304E-14
1.1000E-01	-3.5914E-14
1.2000E-01	2.6257E-14
1.3000E-01	-3.1421E-14
1.4000E-01	5.8911E-15
1.5000E-01	-5.4616E-14
1.6000E-01	2.2659E-14
1.7000E-01	5.2413E-14
1.8000E-01	5.1306E-14
1.9000E-01	3.0432E-14

1 1行目 加速度時刻歴データ数

3行目以降 経過時間 (秒) 及び 加速度時刻歴データ (m/s²)



次に[固有周期の算定]をクリックします。 これにより構造物の固有周期が算定されます。



港外・港内のパターンの中から適切と思われる震度の特性値を選択して「OK」をクリックして 下さい。

<u>第1タブ(基本条件)</u>

ファイル(E) データ入力(I) 計算	算(<u>C</u>) ヘルプ(<u>H</u>)			
i 🗅 🚅 🖬 📃 🎒 📍				
□	₩ で 部工 カーテン版	↓ 抗寸法 土質条件 他外方	國 國 計算条件限界状態補強·補修模	武図 総当たり
基本条件	杭径毎の形状			
パラメータ設定			パラノーカ設定条件	ヘルプ
杭径	肉厚 材質	t	ハリス 一次設定来け	* z
318.5 355.6			□ 各杭の材質を個別に総当たり	9 0 9 8
□ 400.0 □ 406.4			部材形状の自動調節	
			☑ 各部材形状を杭径から自動的(こ調節する
 500.0 508.0 550.0 558.8 600.0 			(※)対象部材は上部工、杭(埋め)	込み長、杭長)、カーテン版
□ 609.6 ♥ 700.0 □ 711.2				
✓ 800.0 812.8 900.0 914.4 1000.0 1018.0				計算ケースのチェック
				総当たり計算の実行
(※)総当たり計算では	」 は継手なし(上杭長さ)で計算します		結果表示

総当たり計算の条件を設定します。

[パラメータ設定]

総当たり計算のパラメータを設定します。パラメータ設定できるのは鋼管杭または 鋼管矢板の杭径、肉厚、材質の3種類です。

[パラメータ設定条件]

杭の肉厚及び材質のパラメータ設定を各杭共通もしくは杭毎を選択します。杭径は 各杭共通です。

[断面形状の自動調整]

総当たり計算において、各部材形状(上部工、杭(埋め込み長、杭長)、カーテン版) を杭径によって自動調節「する」「しない」を選択します。自動調節「する」とし た場合、タブ「杭径毎の形状」で設定した条件によって各部材形状が変更されます。
第2タブ(杭径毎の形状)



総当たり計算の各計算ケースの部材形状を杭径により決定します。

[上部工]

上部工の幅を杭径と設定した係数により決定します。

[杭]

杭の埋め込み長(鉛直方向長さ)を杭径と設定した係数により決定します。杭長は埋め込み長(実寸長)を含めているため、決定した埋め込み長(実寸長)の長さによって、杭先端が支持地盤に非貫入となる可能性があります。非貫入の場合は計算不可となるため、その場合は杭長を自動的に延長する処理をします。杭長自動延長時の 丸め単位を入力します。

[上部工伸縮に連動させる上部工座標番号を指定]

杭径によって上部工幅を決定するため、上部工形状の座標も上部工幅に連動する必要があります。ここで連動する座標番号を左クリックで選択します(選択済:薄赤フォント、未選択:黄色)。総当たり計算において、選択した上部工座標番号のX座標値を杭径×係数によって決定した上部工幅と同値に上書されます。画面を最初に開いたとき、上部工右端の座標番号を自動的に選択した状態になっています。

[カーテン版]

カーテン版形状を決定するためにかぶり厚さなどの条件を入力します。入力する条件は カーテン版形状の種類によって異なります。

総当たり計算のカーテン版形状は、タブ「総当たり」とタブ「カーテン版」で入力した カーテン版の寸法によって自動的に決定されます。

🗓 鋼管式防	;波堤4 Ver2.0.8	- H30港湾	事例集_第17章	_鋼管防波	堤(カーテン式)		
ファイル(<u>F</u>)	データ入力(!)	計算(<u>C</u>)	ヘルプ(<u>H</u>)				
i 🗅 🚅 📕	🧮 🎒 🤋						
────────────────────────────────────	<mark>変</mark> 波条件	東 上部工	で カーテン版	山 杭寸法	上 上質条件	≦ <mark>2</mark> 他外力	計算
カ ー	テン版		形状チェック				
		_					

タブ「カーテン版」で入力必須の寸法は以下の通りです(<mark>入力必須</mark>)。 その他の寸法は自動的に決定されます。

<u>カーテン版-Type1</u>

入力必須:高さ1(a)、幅(c)

	一形祆寸法 (m)-		
【Type-1】 [a,b,c,n] 指定		a :高さ1	0.300
0	O Type-2	b :高さ2	0.950
	O Type-3	c :幅	3.000
	O Type-4	d	1.000
b / /1:n	O Type-5	е	0.300
<u>v</u> /		n :比率	0.000
		g	0.000
	カーテン版前面 杭中心までの	面から 距離	0.625

<u>カーテン版-Type2</u>

入力必須:高さ1(a)、幅1(c)



<u>カーテン版-Type3</u>

入力必須:高さ(a)、幅(c)

	_ 形状寸法 (m)-		
【Type—3】 [a,c] 指定	O Type−1	a :高さ	0.300
0	O Type-2	b	0.950
- ₩		c :幅	3.000
	O Type-4	d	1.000
	O Type-5	е	0.300
		n	0.000
		g	0.000
	カーテン版前面 柿中心までの5	面から 距離	0.625
	1/61/0/0/0/0/0	нс ма	

<u>カーテン版-Type4</u>

入力必須:高さ1(a)、幅(c)、ハンチ1(e)、ハンチ2(f)



<u>カーテン版-Type5</u>

入力必須:高さ1(a)、高さ(c)、幅1(d)、幅3(f)、ハンチ(g)



<u>5. 設計計算·報告書作成</u>

メニューより「計算(C)/実行(S)」を実行して下さい。設計計算を行い、帳票を作成します。 処理中のメッセージが表示されます。

不正なデータがある場合は、エラーメッセージを表示し計算を中止します。データを修正し、 再度計算を実行して下さい。

計算が正しく終了すると計算結果を画面で確認できます。計算1ケース、杭毎に画面表示されます。複数ケースある場合は[<][>]で画面を切り替えて下さい。

 ▶ 1列目 2列目 ○ 応力·支持力 1 		持力 算の周面 摩擦	根入れ長 引 し し	り し 抜き さ 大が ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ 、 ・ ・ 、 ・ 、 ・ 、 ・ ・ 、 ・ ・ 、 ・ ・ 、 ・ ・ 、 ・ ・ ・ 、 ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・	ワーナン版 モーメント 〇	水平力の 押し抜き せん断 〇	継手 溶接部 〇
▶ 1 列目 2列目 ○ 応力·支持力 1	カ 変位量 支 の う う う う う う う う う う う う う	時力 算の周面 摩擦 根入れ長	根入れ長引して	 ● ●<td>モーメント 0 0</td><td>水平力の 押し抜き せん断 〇</td><td>継手 溶接部 ○</td>	モーメント 0 0	水平力の 押し抜き せん断 〇	継手 溶接部 ○
▶ 1列目 2列目 応力·支持力		O 根入れ長		0 0 × 0	0	0	
2列目 応力·支持力	 負の周面摩擦 	 根入れ長		×			
応力·支持力 1 -	負の周面摩擦	根入れ長	tite				
応力·支持力 1 -	負の周面摩擦	根入れ長	枯草				
1			1762	頃部 総·	手溶接部		
-	19IJ⊟ ~ << < > >>	H.W.L 波	圧作用時 波の	の山が作用			
	応力度	圧縮	0.148	≦ 1.000			
	変位量		1.314	≦ 5.000	(cm)		
	支持力	押込み	0.050	≦ 1.000			
P]				

カーテン版の計算結果を確認できます。鉄筋径を編集することも可能です

波圧作用時 🗸 検討条件
く > 鉄筋径 D13 、
断面 曲げ 0.388 ≦ 1.000 D13
使用 曲げひび割れ 0.016487 ≦ 0.024500 D22
性 せん断 13.936 ≦ 85.623 D29
波 コンクリート 0.758 ≦ 1.000 D32
曲 山 鉄筋 0.472 ≦ 1.000 D38
一 一 一 一 一 二 二 2 2 2 2 1 - 0 - 397 ≤ 1 - 000 □ 041
破 谷 鉄筋 0.000 ≦ 1.000
¹ 教 世 波の山 0.528 ≦ 1.000
断 波の谷

5-1. エラーメッセージ

原因

計算時に表示される場合があるエラーメッセージとその対処方法です。 ここに掲載されていないメッセージ等に対する対処方法は弊社サポートまでお問い合 わせ下さい。

<u>上部工構成点と原点位置が一致しません</u>

	入力エラ-		
	8	上部工構成点と原点位置が一致しません	
		ОК ЛЛЭ	
上部エー構	成点座樽	₹で入力した y 座標のいずれの値も原点位置	(y=0.000)
と一致しな	い場合に	三表示されます。	

対処法 上部エー構成点座標でy=0.000となる座標を設けて下さい。

「チャンの方法」「C型地盤」「S型地盤」では2本以上の鋼材構造物は計算できません

入力エラ-	
8	「チャンの方法」「C型地盤」「S型地盤」では2本以上の鋼材構造物は計算できません
	<u>ОК ^ルプ</u>
百日	計算方法が「チャンの方法」「C型地盤」「S型地盤」のいずれかが選択し
原囚	ていて、鋼管本数が2本以上になっている場合に表示されます。
	基本条件-条件その2で「チャンの方法」「C型地盤」「S型地盤」を選択
対処法	した場合には基本条件-条件その1で鋼管本数は必ず「1本」で設定して
	下さい。

<u>縦断方向間隔が入力できておりません</u>

	入力エラ-	-
	8	縦断方向間隔が入力できておりません
		ОК ヘルプ
原因	杭寸法にて杭縦断	方向間隔が入力されていない場合に表示されます
対処法	杭縦断方向間隔に	適切な値を入力して下さい。

<u>適切な打設工法を選択してください</u>

入力エラ-			
8	適切な打設コ	エ法を選択してください	
	ОК	ヘルプ	

原因	計算可能な打設工法が選択されていない場合に表示されます。
	設計法と杭の軸方向バネ定数の組み合わせにより選択可能な打設工法が異
対処法	なります。詳しくはの杭の軸方向バネ定数の説明にある表をご参照くださ
	い(操作説明書p40)。

設定が正しくありませんので次の画面をチェックして下さい

	入力エラ-
	設定が正しくありませんので次の画面をチェックして下さい
	波条件
	ОК ヘルプ
	基本条件、波条件、土質条件のいずれかで設定が正しくない場合に表示さ
	れます。
	基本条件の場合、設計構造物が「カーテン式構造物」となっていて計算方
百田	法が選択できない項目が選択されている場合に表示されます。
	波条件の場合、波圧作用範囲が選択できない項目が選択されている場合に
	表示されます。

	土質条件の場合、C型地盤、S型地盤でのKc,Ksでの値または計算に必要な諸
	元が入力されていない場合に表示されます。
対処法	上記の該当する項目を正しく入力し直して下さい。

その他外力の入力が正しくありません

入力エラ-			
8	その他外力の入力が	が正しくありません	
	ОК	ヘルプ	

	他外力で名称が入力されていないのに水平力や鉛直力が入力されている、
原因	または名称が入力されているのに水平力や鉛直力が入力されていない場合
	に表示されます。
対処法	上記の項目を正しく入力し直して下さい。





次の腐食速度の開始位置が上部工下面高と一致しません

	入力エラ-							
	8	次の腐食道 杭寸法一所 杭1 列目	速度の開始 [。] 腐食	位置が」	上部工下面高	と一致しませ	6	
			OK		ヘルプ		.:	
腐食最上	-限位置	が上部	工下端副	高と-	-致しない	場合に	表示さ	れます。
杭寸法一	宿食、	または	補強・ネ	甫修一	一腐食量に	ある腐	食最上	限位置が

件-条件その1にある上部工下端高と値が一致するように入力して下さ

基本条

次の腐食上限の標高が正しく入力されておりません

なるように入力して下さい。

原因

対処法

い。



<u>潮位が検討されていません</u>

	入力エラ-
	潮位が検討されていません
	ОК ЛЛЭ
原因	設計潮位がすべて検討されていない場合に表示されます。
計加注	基本条件-条件その1にある設計潮位の検討パターンを少なくとも1つ
刘池云	「波圧時のみ」または「波圧時+地震時」を選択して下さい。

使用性に関する諸元が入力されていません



原因	使用性の検討で許容曲げひび割れ幅の係数が入力されていない場合に表示
	されます。(H11港湾は使用限界)
対処法	許容ひび割れ幅の係数に適切な値を入力して下さい。

杭継手溶接部の検討は合田式以外では計算できません

	入力エラ-	
	杭継手溶接部の検討は合田式以外では計算できません	
	ок ллĴ	
□ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □		
対処法	波圧算定式は合田式を選択してください。	

杭継手溶接部の検討は自立鋼管式では計算できません

. .



<u>カーテン版の検討を内外で行う場合、検討する潮位のいずれかは引き波を検討して下さ</u>

設定エラー	
	カーテン版の検討を内外で行う場合、検討する潮位のいずれかは引き波を検討して下さい
	OK へルプ
БП	カーテン版で検討方法を「海側・陸側を個別に検討する」に選択してい
原囚	て、検討する潮位全てにおいて引き波を考慮しない場合に表示されます。
	波条件にて検討する潮位の少なくとも1つに引き波を考慮させるように
対処法	設定するか、カーテン版の検討方法を「海側・陸側を同一視して検討す
	る」を設定して下さい。

<u>上部工天端高より大きい作用位置が設定されています</u>

	入力15-	
	8	上部工天端高より大きい作用位置が設定されています
		OK ヘルプ
1	波条件一直	
I	されている	場合に表示されます。

原因	
	されている場合に表示されます。
	波条件ー直接入力で波圧の作用位置が上部エ天端高以下になるように入力
刘処法	して下さい。

<u>カーテン版下端高より小さい作用位置が設定されています</u>

	入力エラ-
	カーテン版下端高より小さい作用位置が設定されています
	ОК ЛЈЈĴ
百日	波条件-直接入力で波圧の作用位置がカーテン版下端高よりも小さな値が
入力されている場合に表示されます。	
対処法	波条件-直接入力で波圧の作用位置がカーテン版下端高以上になるように
	入力して下さい。

杭の土層最上限の標高より小さい作用位置が設定されています

	入力エラ-
	杭の土層最上限の標高より小さい作用位置が設定されています
	OK ヘルプ
БП	波条件ー直接入力で波圧の作用位置が土層最上限の標高よりも小さな値が
原囚	入力されている場合に表示されます。
対処法	波条件ー直接入力で波圧の作用位置が土層最上限の標高以上になるように
	入力して下さい。

<u>鋼材の土層最上限の標高はマウンド高よりも高い位置に入力されています</u>

	入力エラ-	
	8	鋼材の土層最上限の標高はマウンド高よりも高い位置に入力されています
		OK へルプ
ED	1列目	3の杭の土層最上限の標高がマウンド天端高よりも大きい値が入力さ
尿囚	れてし	いる場合に表示されます。
対処法	土質条	ミ件にて1列目の杭の土層最上限の標高、または基本条件-条件その
	1の¬	? ウンド天端高に適切な値を入力して下さい。

|--|

	入力エラ-	
	カーテン版の下端位置がマウンド高よりも低い位置に設定されています	
	OK ヘルプ	
百円	カーテン版の下端位置がマウンド高よりも小さい値の場合に表示さ	れま
床凶	す。	
<u>+</u> + bn ≥+	基本条件-条件その1にてカーテン版の下端位置がマウンド高以上の	値に
刘処法	なるように入力して下さい。	

<u>鋼材の土層最上限位置が波圧作用範囲内に設定されています</u>

	入力エラ-
	鋼材の土層最上限位置が波圧作用範囲内に設定されています
	ОК ЛЛЭ
百日	1列目の鋼材の土層上限位置が波圧作用範囲内に設定する場合に表示さ
尿囚	れます。
計加注	鋼材の土層上限位置が波圧作用範囲内にならないよう波条件を設定、ま
<u>ኦ</u> ነ ሥሯ	たは土質条件で土1列目の杭の層最上限の値を変更して下さい。

<u>杭間隔が正しく入力されておりません</u>

	入力エラ-
	杭間隔が正しく入力されておりません
	OK へルプ
原因	杭間隔が0になっている場合に表示されます。
対処法	杭寸法で杭間隔に適切な値を入力して下さい。

杭長が正しく入力されておりません

入力エラ-						
8	杭長が正しくみ	、力されておりません				
	OK	د.				
杭長が0になっている場合に表示されます。						

対処法 杭寸法で杭長に適切な値を入力して下さい。

杭寸法が入力されておりません

-

原因

対処法

原因

	እታ:	L9-					
	6	3	杭寸法;	が入力さ	れておりませ	th	
			OK		ヘルプ	:	
(鋼管材	亢の増	易合()	は杭径、	肉厚	。H形鋼	杭の場	合は

原因	杭寸法(鋼管杭の場合は杭径、肉厚。H形鋼杭の場合は高さ、幅、がOにな
	っている場合に表示されます。
対処法	杭寸法で杭寸法諸元に適切な値を入力して下さい。

断面変化位置が正しく入力されておりません

	入力エラー		
	8	断面変化位置が正しく入力されておりません	
		OK へルプ	
断面変化	位置が-	-になっている場合に表示されます。	
杭寸法で	断面変化	:位置に適切な値を入力して下さい。	

断面変化位置での杭寸法が入力されておりません

	入力Iラ-
	断面変化位置での杭寸法が入力されておりません
	OK ヘルプ
原因	断面変化位置以降での杭の肉厚が0になっている場合に表示されます。
対処法	杭寸法で断面変化位置以降での肉厚に適切な値を入力して下さい。

次の土質諸元が入力されておりません

原因 対処法



次の層上限の標高が正しく入力されておりません

	入力エラ-		
	8	次の層上限の標高が正しく入力されておりません 杭1列目 層3	
		OK ヘルプ	
FFF /			_

原因	土質条件の層上限の標高で上の層の上限標高より下の層の上限標高の方が
	大きい値の場合に表示されます。
対処法	土質条件で層上限の標高は降順になるように入力して下さい。

次の層上限の標高に上部工下端以上の値が設定されております

	入力エラ-						
	8	次の層上 杭1 列目	限の標高に上き	₿工下端♪	し上の値が設定	されております	
			OK		ヘルプ]	
ED	1列目	の杭の土	質条件の層最	上限の樽	標高が上部エ	下端高以上。	の値が設定さ
原因	れてい	る場合に著	表示されます	o			
対処法	土質条	件にて、	1列目の杭の	土質条件	⊧に適切な値	を入力して	下さい。

次の層での土質諸元が入力されておりません



次の杭先端が最下層の土層を貫入しておりません



	赤い点線(土層線)を杭が全て貫入	正しくない例	正しい例	
	していない場合に表示されます。	Γ	Γ	
原因	検討模式図でみるとわかります。			
	杭が土層の上限標高を全て貫入す			
	るように杭寸法で杭長を変更する			
	か土質条件での標高を変更して下			
対処法	さい。	-		
		2 列目の杭が全て	2列目の杭が全て	
		の土層線を貫入し	の土層線を貫入し	
		てない	ている	

<u>次の杭の支持地盤が設定されていません</u>

		חד-			
		※ 次の杭の支持地盤が設定されていません 杭1 列目			
百日	最下層の土層	の負の周面摩擦が「支持地盤」以外のものが選択されている			
尿囚	場合に表示されます。				
対処法	土層最下層の)「周面摩擦」項目で、「支持地盤」を選択してください。			

入力	15-				
•	次の杭での補強・補修位置上限が上部工下端位置よりも大きな値になっています 杭1 列目				
	OK ヘルプ				
百日	補強・補修 上限 標高の値が上部エ下端高よりも大きな値の場合に表示				
尿囚	されます。				
計加注	補強・補修-杭補強・補修で補強・補修上限標高の値が上部エ下端高を上				
对处法	回らないように変更して下さい。				

次の杭での補強・補修位置下限が土層最上限位置よりも小さな値になっています

入力	Iラ-
E	次の杭での補強・補修位置下限が土層最上限位置よりも小さな値になっています 杭1列目
	ОК ヘルプ
百田	補強・補修 下限 標高の値が土層最上限標高よりも小さな値の場合に表
际囚	示されます。
计加注	補強・補修-杭補強・補修で補強・補修下限標高の値が土層最上限標高を
刘池云	下回らないように変更して下さい。

次の杭での補強・補修位置上限と補強・補修位置下限が正しく入力されておりません

入力エラ-	
8	次の杭での補強・補修位置上限と補強・補修位置下限が正しく入力されておりません 杭1列目
	OK ヘルプ
百日	補強・補修 下限 標高の値が補強・補修 上限 標高の値以上の場合に
尿囚	表示されます。
计写计	補強・補修一杭補強・補修で補強・補修 下限 標高の値が補強・補修 上
N 7274	限 標高の値を上まらないように入力して下さい。

加速度応答スペクトルが計算されておりません

		入力エラ-
		加速度応答スペクトルが計算されておりません
		ОК ヘルプ
	原因	加速度応答スペクトルの計算がされていない場合に表示されます。
	対処法	計算条件にて設計震度の算定を行う、または設計震度の計算方法で「直接
		入力」を選択して下さい。

<u>構造物の固有周期が計算されておりません</u>

入力エラ-				
8	構造物の固有周期が計算されておりません			
	ОК <u>^ルプ</u>			

原因	固有周期の計算がされていない場合に表示されます				
対処法	計算条件にて設計震度の算定を行う、または設計震度の計算方法で「直接				
	入力」を選択して下さい。				

鋼材の肉厚及び腐食に問題があります

	入力エラ-
	 鋼材の肉厚及び腐食に問題があります 杭1 列目
	OK ヘルプ
原因	計算に用いる鋼材の断面諸元が0もしくはマイナスの値になっている場合
	に表示されます。
対処法	杭寸法-腐食、または補強・補修-腐食量より腐食速度、腐食量の入力が
	適正か、また杭寸法での杭肉厚が適正か確認して、問題があれば入力し直
	して下さい。

<u>補強材の肉厚及び腐食に問題があります</u>



原因	計算に用いる補強材(鉄板)の断面諸元が0もしくはマイナスの値になっ
	ている場合に表示されます。
対処法	杭寸法-腐食、または補強・補修-腐食量より腐食速度、腐食量の入力が
	適正か、また杭補強・補修での補強材の鉄板の厚さが適正か確認して、問
	題があれば入力し直して下さい。

杭に作用する水平力の諸元が正しくありません

		入力15-							
	8		杭に作用する水平力の諸テ		皆元が正しくあ	元が正しくありません			
			ОК		ヘルプ				
原因	杭に作り	用する等る	変分布荷重	(水平力)に問題な	があった堆	易合に表	示されます。	
	考えられ	れる事案	として、波	条件での)検討潮位	の諸元が	正しく入	カされてい	
対処法	ない場合	合です。	波条件での	入力が問]題ない場	合にこの	メッセー	ジが表示さ	
	れる場合	合には弊	社までお問	い合わせ	下さい。				

<u>以下の実行ファイルが見つかりません</u>



百田	システムがインストールされているフォルダ内に計算・帳票印刷等に要する
原因 (対処法	exeファイルが存在しない場合に表示されます。
	ステムがインストールされているフォルダ内に計算・帳票印刷等に要する シファイルが存在しない場合に表示されます。 ットアップファイル実行時に、実行ファイルが正常にインストールされてい い場合の他、PCで使用しているウイルス対策ソフトによって実行ファイル 隔離または削除されている場合が考えられます。 イルス対策ソフトを使用している場合には、ウイルス対策ソフトを確認して き、実行ファイルが隔離または削除されている場合にはウイルス対策ソフト 売会社にお問い合わせ下さい。 うでない場合には弊社サポートまでお問い合わせ下さい。
	 システムがインストールされているフォルダ内に計算・帳票印刷等に要する exeファイルが存在しない場合に表示されます。 セットアップファイル実行時に、実行ファイルが正常にインストールされてい ない場合の他、PCで使用しているウイルス対策ソフトによって実行ファイル が隔離または削除されている場合が考えられます。 ウイルス対策ソフトを使用している場合には、ウイルス対策ソフトを確認して 頂き、実行ファイルが隔離または削除されている場合にはウイルス対策ソフト 販売会社にお問い合わせ下さい。 そうでない場合には弊社サポートまでお問い合わせ下さい。
	が隔離または削除されている場合が考えられます。
原因 ; e 7 7 対処法 ! 1	ウイルス対策ソフトを使用している場合には、ウイルス対策ソフトを確認して
	頂き、実行ファイルが隔離または削除されている場合にはウイルス対策ソフト
	販売会社にお問い合わせ下さい。
	そうでない場合には弊社サポートまでお問い合わせ下さい。

鋼材で残存肉厚が5mm以下の箇所があります



	「港湾鋼構造物防食・補修マニュアル」では肉厚が5mm以下では早急な
原因	対策が必要となるとの記述により、腐食を考慮した鋼材の肉厚が5mm以
	下の場合に表示されます。
☆+ /の ン+	腐食後の鋼材の肉厚が5mmよりも大きくなるように杭寸法にて肉厚を変
刈処法	更するか、腐食にて電気防食の設定を行うか等を行って下さい。

次の鋼材で根入れ比が10以下となります

Г

注意	:	×
⚠	次の鋼材で根入れ比が10以下となります 杭1列目	
	OK ヘルプ	

	杭の軸方向バネ定数Kvの係数aオプションを「平成24年道路橋示方書による
原因	算定」としている場合、根入れ比(=L/D)が10以下となる場合に表示されま
	す。(L:杭長、D:杭径)
対処法	根入れ比が10以上となるように杭長もしくは杭径を変更してください。

6. 総当たり計算

杭鋼材の杭径、肉厚、材質を総当たりで連続して計算をすることができます。総当たり計算した 結果は一覧表で確認できます。総当たり計算は構造物の諸元を一通り入力した状態で行って下さい。

<u>6-1.計算実行画面の説明</u>

総当たり計算は入力タブ「総当たり」で計算実行することができます。

ファイル(<u>E)</u> データ入力(<u>I</u>) 言	+葉(C) ヘルブ(H)
i 🗅 🛩 🖬 📃 🚳 💡	
目 <mark>多</mark> 基本条件 波条件 上	■ で # # # 29 個 で 日本 # # # 29 日本 # 10 # # 10 # # 10 # # 10 # # 10 # # 10 # # 10 # # 10
基本条件	杭径毎の形状
	小は主事の方にな ヘルグ 内厚 材質 「ウメータ設定条件 ○ 各杭の内厚を個別に総当たりする ○ 各杭の材質を個別に総当たりする ○ 名杭材材質を個別に総当たりする 部材形状の自動調節 ◎ 名部材形状を杭径から自動的に調節する (※)対象部材は上部工、杭(埋め込み長、杭長)、カーテン版
アイル臣 データ入力() 計算() 入しブ() ご 日 回 当 マ 三 本条件 液条件 上部工 パラメータ設定 パラメータ設定 パラメータ設定 パラメータ設定 パラメータ設定 パラメータ設定条件 100.0 400.4 450.0 各杭の肉厚を個) ● 各部材形状の自動調節 ● 各部材形状で加留 ● 550.0 558.6 ● 600.0 558.8 ● 600.0 600.0 ● 800.0 600.0 ● 111.2 ②給当たり計算の計算実行 ● 1117.8 (*)総当たり計算では維手なしく上状長さつで計算します	
812.8 900.0 914.4 1000.0 1018.0 1100.0 1117.6 1200.0	②総当たり計算の計算実行 ③結果表示 総当たり計算の実行
(※)総当たり計算で	は継手なし(上杭長さの)で計算します 結果表示

① 計算ケースのチェック

総当たり計算の各計算ケースのパラメータ変数を杭径別に確認することができます。ま た、画面の左下に合計の計算ケース数を表示しています。

ID	全杭 杭径 (mm)	杭1 列目 肉厚 (mm)	杭2列目 肉厚 (mm)	杭1 列目 材質	杭2列目 材質	
1	600.0	7.0	7.0	SKK400	SKK400	
2	600.0	7.0	7.0	SKK490	SKK490	
3	600.0	8.0	8.0	SKK400	SKK400	
4	600.0	8.0	8.0	SKK490	SKK490	
5	600.0	9.0	9.0	SKK400	SKK400	
6	600.0	9.0	9.0	SKK490	SKK490	
7	600.0	10.0	10.0	SKK400	SKK400	
8	600.0	10.0	10.0	SKK490	SKK490	
9	600.0	11.0	11.0	SKK400	SKK400	
10	600.0	11.0	11.0	SKK490	SKK 490	
11	600.0	12.0	12.0	SKK400	SKK400	
12	600.0	12.0	12.0	SKK490	SKK490	
13	600.0	13.0	13.0	SKK400	SKK400	
14	600.0	13.0	13.0	SKK490	SKK490	
15	600.0	14.0	14.0	SKK400	SKK400	

② 総当たり計算の計算実行

総当たり計算を実行します。計算実行に際して、各入力タブへの条件設定が必須となり ます。計算実行した場合、計算中に表示される以下のプログレスバーにより計算の進行 状況が確認できます。計算進行中、プログレスバーに表示される「中止」ボタンを押す ことにより計算を中止できます。「中止」ボタンを押した場合、計算が終了したケース まで結果の確認が可能です。

<u>実行中</u>	
------------	--

<u>実行中</u>	<u>処理完了</u>
総当たり計算を実行中です	総当たり計算が完了しました
実行中	処理完了
14/64	64/64
<u>+π</u>	

③ 結果表示

総当たり計算結果ファイルがある場合、総当たり計算の結果画面を再表示することがで きます。なお、総当たり計算結果ファイルは以下のいずれかを操作をした場合、削除さ れます。

[総当たり計算結果ファイル削除の操作]

・システムを終了する

・他の入力ファイルを読み込む

6-2.計算結果画面の説明



① <u>計算結果の表示</u>

総当たり計算の計算結果は杭径毎に出力してい ます。計算結果は以下の通り出力しています。

肉厚、材質

「総当たり」タブで設定したパラメータ値です。

照査

「照査」列は以下の通りの表示になります。

- 「〇」⇒照査項目の耐力比が全て1.0未満
- 「×」⇒耐力比が1.0以上となる照査項目が一 つでもある場合

耐力比・・・計算した各検討条件(潮位、検討状態(常時、地震時)、波の進行方向(波の山、波の谷))の最 大値に対して許容値で除算した数値です。

照查判定		耐力比	;
&背景色	下限		上限
0	0	~	0.1
0	0.1	~	0.2
0	0.2	~	0.3
0	0.3	~	0.4
0	0.4	~	0.5
0	0.5	~	0.6
0	0.6	~	0.7
0	0.7	~	0.8
0	0.8	~	0.9
0	0.9	~	1
×	1	~	1.1
×	1.1	~	1.2
×	1.2	~	1.3
×	1.3	~	1.4
×	1.4	~	~

照査項目(数値)

応力度などの照査項目の列は耐力比を出力しています。また、耐力比の背景色は数値に よって色分け(15段階)して表示されます。

② 計算ケースの入力条件の読み込み

総当たり計算の各計算ケースの計算条件を本体画面に反映することができます。本体画面 に反映したい計算ケース番号(結果画面の1列目)を入力して「読み込み」ボタンを押下しま す。押下した場合、以下の確認画面が表示されます。「はい」を押すと、指定した計算ケ ースの入力条件が本体画面に反映されます(タブ「杭寸法」が初期画面)。このときのファ イル名は「無題」のため、入力条件を保存する場合はファイルに「名前を付けて保存」の 処理をしてください。

確認	の入力条件を画面に読み込みます ' はい いいえ
指定したケース(よろしいですか?	の入力条件を画面に読み込みます。
入力条件チェック	はい いいえ

入力条件チェック

上の確認画面で「入力条件チェック」ボタンを押すと以下の画面が表示されます。この 画面で総当たり計算に使用したBaseの条件と指定したケースの条件を確認することができ ます。また、Baseの条件から変更された項目は赤フォントで表記しています。

]条件;	チェック									
- אכו	\$	杭径 1 列目 (mm)	杭径 2列目 (mm)	肉厚 1 列目 (mm)	肉厚 2列目 (mm)	材質 1列目	材質 2列目			
•	Base Case5	500.0 600.0	500.0 <mark>600.0</mark>	14.0 9.0	14.0 9.0	SKK490 <mark>SKK400</mark>	SKK490 <mark>SKK400</mark>			
動調	周整									
		上部工左端 ~ 杭軸1(m)	杭軸1 ~ 杭軸2(m)	埋め込み長 1列目 (m)	埋め込み長 2列目 (m)	杭長 1 列目 (m)	杭長 2列目 (m)	カーテン版 a:高さ1 (m)	カーテン版 b:高さ2 (m)	カーテン版 c:幅 (m)
•	Base	0.650	1.500	0.800	0.828	33.300	34.537	0.300	0.950	3.00
	Base	~ <	>		X(1 (2 (3 (m) Y(m)).000 0.).000 1.).500 1.) 000 600 600	(Type-2)	[a,b,c,d,e] c	指定
	2	3	5		4 (5 2 6 2).750 1. 2.800 1. 2.800 0.	100 100 000	b v		:n
	1		6							
									(OK

③ <u>エクセル出力</u>

総当たり計算の結果を杭径毎に簡易結果、詳細結果それぞれ出力します。簡易結果は計算 結果画面に出力したものと同じです。詳細結果は、検討条件毎(潮位、検討状態(常時、地 震時)、波の進行方向(波の山、波の谷)に耐力比を出力したものになります。

<u>*-</u> 6	挿入 べ-	シレイアウト 数	た データ お	加速示目	動化へ	ルプ																	e	3304	6
¥ € ⊡==	わ取り ビー 、 着式のコピー/吊り付		n L = ⊞ = <u>≤</u> Table	- <u>11</u> - A [*]	∧* Ξ * Ξ		>- 終新 王王 國セ	り返して全体す ルを結合して中	·表示する ·央照え ~	eta 128 ~ %	• 50 4	条件付き 要式~	テーブルとして 書式設定 -	標準良い	どちらでも/ チェック セ	れ、 悪い ル メモ		위) HB	8 🗮 8 85	∑ オート SUP 〒 フィル = ∲ クリア =	「 立へ勝) フィルター	と 株売と ※ 漏沢・	アド イン	 データ 分析 	
759		6	14.80		13		BCON		a	<u>8</u> 7	10	13			29410			Đi			PRON		2M2		
	в	C D	E	F	G	н	1	J	К	L	м	N	0	Р	QR	S	Т	U	V	W	X	Y	Z	AA	
	総当た	り計算結	果(簡易)	航径60	0mm																				
						作成日時	:2024/01/1	1 9:14:55	;																
		1					- 10																		
	F	人力完設				81.99.2	結果						10 m B	R /001 (KRF 2010)	\$0.000 PM	2 初期日	切結合計	#							
	ケース	肉厚	材質		旧查	応力	Ξ.	変位量	支持力		根入れ	£	支持力)	成力	· 重直方	(圧応力度	押し抜	きせん新応	押込み;	カ/引抜き	曲げモー	x24	水平	
		(1列目 (2	列目 (1列	目 (2列目		(1列目	(2列目		(1列目	(2列目	(1列目	(2列目	(1列目	(2列目	(1列目 (2	別目 (1列目	(23)	(1列目	(2列目	(1列目	(2列目	(1列目	(2列目	(1列	
	2	7	7 SKK400 7 SKK490	SKK400 SKK490		1.054	1.679	0.775	0.323	0.605	0.466	0.508	-		-	0.201	0.174	1.078	1.344	0.593	0.513	0.707	1.527		
	3	8	8 SKK400	SKK400		1.227	1.495	0.698	0.327	0.61	0.482	0.525	-		-	0.204	0.176	1.1	1.367	0.6	0.518	0.712	1.537	0.38	
	2	8	8 SKK490	SKK490		0.94	1.132	0.698	0.327	0.61	0.482	0.525	-		-	0.204	0.176	1.1	1.367	0.6	0.518	0.712	1.537	0.38	
	8	9	9 SKK400 9 SKK490	SKK400 SKK490		0.851	1.301	0.637	0.33	0.614	0.495	0.54	-		-	0.205		1.111	1.378	0.605	0.521	0.715	1.540		
	5	10	10 SKK400	SKK400		1.015	1.234	0.588	0.332	0.617	0.508	0.553	-		-	0.206	0.179	1.122	1.4	0.61	0.526	0.718	1.554	0.38	
	8	10	10 SKK490	SKK490		0.778	0.934	0.588	0.332	0.617	0.508	0.553	-		-	0.206	0.179	1.122	1.4	0.61	0.526	0.718	1.554	0.38	
	9	11	11 SKK400	SKK400		0.937	1.138	0.547	0.335	0.621	0.52	0.566	-		-	0.208		1.133	1,411	0.615	0.53	0.72	1.561	0.39	
	11	12	12 SKK400	SKK400		0.871	1.057	0.512	0.336	0.623	0.52	0.578	-		-	0.209	0.181	1.144	1.422	0.618	0.533	0.723	1.567	0.39	
	12	12	12 SKK490	SKK490		0.668	0.8	0.512	0.336	0.623	0.53	0.578	-		-	0.209	0.181	1.144	1.422	0.618	0.533	0.723	1.567	0.394	
	13	13	13 SKK400	SKK400		0.815	0.987	0.482	0.338	0.624	0.54	0.589	-		-	0.211	0.181	1.156	1.433	0.622	0.536	0.725	1.572	0.39	
	15	14	14 SKK400	SKK400		0.767	0.928	0.456	0.339	0.625	0.55	0.599	-		-	0.212	0.182	1.167	1,444	0.627	0.538	0.727	1.579	0.399	
	16	14	14 SKK490	SKK490		0.588	0.702	0.456	0.339	0.625	0.55	0.599	-		-	0.212	0.182	1.167	1,444	0.627	0.538	0.727	1,579	0.399	
	17	15	15 SKK400	SKK400		0.724	0.876	0.433	0.34	0.626	0.559	0.609	-		-	0.213		1.167	1.456	0.63	0.541	0.728	1.584	0.4	
	18	15	15 SKK490 16 SKK400	SKK490 SKK400		0.556	0.83	0.433	0.34	0.628	0.559	0.609	-		-	0.213		1.10/	1.400	0.632	0.541	0.728	1.589	0.40	
	20	16	16 SKK490	SKK490	×	0.527	0.628	0,413	0.337	0.628	0.567	0.618	-		-	0.214	0.184	1.178	1.467	0.632	0.543	0.73	1.589	0.403	
	600/889	700/88	ana/thur	coorner			and a second sec															_	_	_	

④ <u>照査NGのケースを除外して表示</u>

チェックした場合、計算結果の列「照査」が「×」となっている計算ケースの結果を非表示にします。

6-3. エラーメッセージ

総当たり計算時に表示される場合があるエラーメッセージとその対処方法です。 ここに掲載されていないメッセージ等に対する対処方法は弊社サポートまでお問い合 わせ下さい。

H形鋼杭の総当たり計算はできません

		入力17-
		日形鋼杭の総当たり計算はできません
		ОК ЛІЛ
原因	鋼管種類に	「H形鋼杭」が選択されている場合に表示されます。
対処法	鋼管種類は	「鋼管杭」を選択してください

<u>総当たり計算の設計震度は「加速度応答スペクトル計算」に対応しておりません</u>

入力エラ	-
	総当たり計算の設計震度は「加速度応答スペクトルより計算」に対応しておりません。 「直接入力」で設定して下さい
	OK ヘルプ
百田	設計震度の算出において「加速度応答スペクトル計算」を選択して総当た
际囚	り計算した場合に表示されます。
対処法	設計震度の算出は「直接入力」を選択して設計震度を入力してください。

<u>総当たり計算は杭の補強・補修の検討はできません</u>

	入力エラ-
	総当たり計算は杭の補強・補修の検討はできません
	ОК ЛІЛ
原因	「計算条件」タブの補強・補修の検討で「する」を選択している場合に表
	示されます。
対処法	補強・補修の検討で「しない」を選択してください。

<u>継手溶接部の疲労検討は計算できません</u>

入力15-		
8	継手溶接部の疲労	う検討は計算できません。
	ОК	とルク

	総当たり計算は杭の継手なしで計算するため、継手溶接部の疲労検討は計
医田	算できません。「限界状態」タブの「部分係数・検討項目」-「検討項目」
原囚	- 「杭-安全性(疲労破壊)」の「継ぎ手溶接部の検討」にチェックを入れて
	いる場合に表示されます。
対処法	「継ぎ手溶接部の検討」のチェックを外してください。

<u>総当たり計算のパラメータの内、杭径が設定されておりません</u>

	入力エラ-
	総当たり計算のパラメータの内、杭径が設定されておりません。 「総当たり-基本条件-パラメータ設定」
	OK AJJJ
原因	総当たり計算のパラメータの内、杭径が設定されていない場合に表示され
	ます。
対処法	総当たり計算の杭径を1つ以上選択してください。

<u>総当たり計算のパラメータの内、肉厚が設定されておりません</u>

	入力Iラ-
	総当たり計算のパラメータの内、肉厚が設定されておりません。 「総当たり一基本条件ーパラメータ設定」
	ОК ЛЛЭ
百田	総当たり計算のパラメータの内、肉厚が設定されていない場合に表示され
际囚	ます。
対処法	総当たり計算の肉厚を1つ以上選択してください。

<u>総当たり計算のパラメータの内、材質が設定されておりません</u>



上部工のa1の杭径に対する係数は0.5より大きい数値を設定してください

	入力Iラ-
	上部工のatの杭径に対する係数は05より大きい数値を設定してください 「総当たり-杭径毎の形状-上部工」
	OK AJUJ
原因	上部工の「上部工左端~杭軸(1列目)」(a1)の幅が、杭径×0.5以下の場合
	に表示されます。
対処法	「上部工左端~杭軸(1列目)」(a1)の杭径に対する係数を0.5より大きい数

上部工のa2の杭径に対する係数は1.0より大きい数値を設定してください

値を設定してください。

	入力15-
	上部工のa2の杭径に対する係数は1.0より大きい数値を設定してください 「総当たり-杭径毎の形状-上部工」
	OK All
БП	上部工の「杭軸(1列目)~杭軸(2列目)」(a2)の幅が、杭径×1.0以下の場合
尿囚	に表示されます。
动加注	「杭軸(1列目)~杭軸(2列目)」(a2)の杭径に対する係数を1.0より大きい数
对地压	値を設定してください。

上部工のa3の杭径に対する係数は1.0より大きい数値を設定してください



上部工のa4の杭径に対する係数は0.5より大きい数値を設定してください

		+- 公 、 0	
	OK ヘルプ		
•	上部工のa4の杭径に対する係数は0.5より大きい数値を設定してください 「総当たり-杭径毎の形状- 上部工」		
入力15-			

原因	上部エの「杭軸(杭最後列)~上部エ右端」(a4)の幅が、杭径×0.5以下の場
	合に表示されます。
計加注	「杭軸(杭最後列)~上部工右端」(a4)の杭径に対する係数を0.5より大きい
刘処法	数値を設定してください。

<u> 杭埋め込み長(鉛直方向長さ)のbの杭径に対する係数は0.0より大きい数値を設定して</u> ください

入力:	117-
	■ 杭埋め込み長(鉛直方向長さ)のbの杭径に対する係数は0.0より大きい数値を設定してください 「総当たり−杭径毎の形状−杭」
	OK へルプ
原因	杭の埋め込み長(鉛直方向長さ)(b)の杭径に対する係数が0.0以下の場合に
	表示されます。
対処法	杭の埋め込み長(鉛直方向長さ)(b)の杭径に対する係数は0.0より大きい
	数値を設定してください。

杭長の丸め単位は0.00(m)より大きい数値を設定してください



<u> 杭径により上部工幅伸縮に連動する上部工座標番号を指定してください</u>



上部工幅の伸縮に連動する上部工座標番号を1つ以上選択してくださ

カーテン版のかぶり厚さ1は0.0より大きい数値を設定してください

対処法

い。

	גאד-
	カーテン版のかぶり厚さ1は0.0より大きい数値を設定してください 「総当たりー 杭径毎の形状ーカーテン版」
	OK ヘルプ
百日	カーテン版のかぶり厚さ1が0.0以下に設定されている場合に表示されま
际区	す。
対処法	カーテン版のかぶり厚さ1は0.0より大きい数値を設定してください

カーテン版のかぶり厚さ2は0.0より大きい数値を設定してください



カーテン版の勾配比率は0.0より大きい数値を設定してください

ſ	,JIJ-			
	カーテン版の勾配比率は0.0より大きい数値を設定してください 「総当たりー 杭径毎の形状-カーテン版」			
	ОК ЛЛЭ			
Ē				
原因	カーテン版の勾配比率か0.0以下に設定されている場合に表示されます。			
対処法	カーテン版の勾配比率は0.0より大きい数値を設定してください			

<u>総当たり計算の結果ファイルがありません</u>

15-				
	総当たり計算の結果ファイルがありません			
	ок лиј			
とい計質の名	―――――――――――――――――――――――――――――――――――――	[,] <u>≡</u> ∔		

	総当たり計算の結果を再表示するとき、総当たり計算の結果ファイルが
百日	ない場合に表示されます。総当たり計算の結果ファイルは「システムを
原囚	終了する」もしくは「他の入力ファイルを読み込む」の操作をした場合
	に削除されます。
対処法	総当たり計算を実行してください。

<u>パラメータが設定されていません</u>

	入力エラー シレ下のパラメータが設定されていません ・杭厚 ・材質 OK ヘルプ				
原因	総当たり計算用のパラメータが設定されていない場合に表示されます。				
対処法	総当たり計算のパラメータを設定してください。				

指定されたケース番号の入力条件は読み込めません。



7. 帳票印刷

弊社帳票印刷プログラム「AEC帳票印刷・編集ツール」(通称: ViewAEC2007)」をプロ グラム内部から起動し、各種計算により作成された計算結果の印刷・確認を行います。 印刷イメージを画面に表示し、印刷前に計算結果やレイアウトの確認などが行えます。 ViewAEC2007は、帳票の編集を行うことが可能となっておりますが、初回起動時は編集 不可モードとして起動しまので、編集を行う際は[編集]-[編集モード]を選択し、編集 可能モードに切り替えてください。詳しくは、ViewAEC2007の操作説明書を参照してく ださい。

7-1. 基本画面の説明



AEC帳票印刷・編集ツールは以下のように構成されています。

(1) 階層構造表示部

エクスプローラのように、帳票の章が表示されています。マウスで選択することで 自由にジャンプできます。

(2) 帳票イメージ表示部

帳票の印刷イメージが常に表示されています。帳票の編集もここで行います。

(3)メニュー部

各種の設定・操作を行います。

(4)スピードボタン部 よく使う設定・操作の一部が割り当てられたボタンです。

7-2. Word/Excel文書にコンバート

現在開いている帳票をMicrosoft Office Word 2007文書(*.docx)形式、Excelシート (*.xlsx)形式に変換するコンバーターを起動します。本機能はMicrosoft Officeをイ ンストールしていないPCでも動作致します。

注意:変換する帳票は未編集の帳票データをご使用ください。編集済み(ブロック結合 や文字列追加等)の帳票データの場合、レイアウトが乱れる場合があります。

2	ViewAEC2007 -					
	ファイル(E) 編集	≹(E) 追加	(<u>A</u>) 効果(<u>C</u>)	表	ア ョンバートオプション	×
	デバル(L) mm(来で) 2011(L) 新規作成(N) 開く(Q) 印刷ファイルを追加する 閉じる(C) 上書き保存(S) 名前を付けて(保存(A)		Ctrl+N Ctrl+O Ctrl+S		コンバート種別 © Microsoft Office Word 2007 © Microsoft Office Excel 2007 変換ページ © 全てのページを変換 © 指定のページを変換 1 ~ 8	
	Word• Excel3	文書にコンバー	-ト	2	セル幅の設定	
	部品ファイル 部品ファイル	g定		Ő	〇 半角1文字 〇 実線 〇 半角2文字 〇 細線 文書ファイル 〇 細線	
	ro Pila (111)	A 4			D¥文書.docx 参照	
					コンバート開始 キャンセル	

【コンバート種別】 変換する文書形式を選択します。

- 【変換ページ】 変換するページを指定する場合は開始ページと終了ページを指定 します。
- 【セル幅の設定】 Excel形式に変換する場合の基準セル幅を指定します。
- 【文書ファイル】 変換後に保存する文書ファイル名を指定します。Excel変換の場合 は1シートの最大ページ数を指定します。初期値は50ページに設定 されています。

コンバート開始ボタンで指定したOffice文書形式に変換します。処理の経過を示すダイ アログの他に『コピーしています...』などのダイアログを表示する事があります。

- ※ 変換した文書ファイルはOffice2007形式です(拡張子docx/xlsx)、Office2007以前のOfficeに対応するにはマイクロソフトが提供する『Word/Excel/PowerPoint 2007 ファイル形式用 Microsoft Office 互換機能パック』が必要になります。
- ※ Ver3.2.7よりWord変換は9,10,10.5,11,12ポイントの文字サイズに対応しました。 ただし、見出し文字サイズと通常文字サイズを同じ値にして下さい。非対応の文字 サイズで変換した場合はレイアウトが乱れます。その場合、Word側で文字列全選択 をし、文字サイズと段落サイズを変更する事でレイアウトを整えることができます。
- ※ Excel変換は9,10,11,12ポイントの文字サイズに対応しています。

本システムでは次のサンプルデータを用意してあります

H11港湾事例集_第6章_鋼管式防波堤(カーテン式).ws4
 平成11年発刊 港湾構造物設計事例集(下巻)第6章 鋼管式防波堤(カーテン式)の事例を再現したものです。断面力の計算については変位法を用いています。
 事例集と計算条件等を比較した場合、次の点が異なります

	港湾構造物設計事例集	本システム
カーテン版重量	杭頭部に作用(集中荷重)	杭に作用(等分布荷重)
腐食の考慮	解析には腐食を考慮しない	解析には腐食を考慮する
断面力算定	杭腐食を考慮しない	杭腐食を考慮する

- 2. H11港湾事例集_第6章_鋼管式防波堤(カーテン式)_コンクリート被覆.ws4 上記のデータ1にコンクリート被覆を行ったものです
 1列目の杭の-3.000~-5.000mにコンクリート被覆を施し、20年経過で0.250mmの腐 食を進行させ、耐用期間10年で照査を行っております。断面力の計算については変 位法を用いています。
- 3. H11港湾事例集_第6章_鋼管式防波堤(カーテン式)_鉄板被覆.ws4 上記のデータ1に鉄板被覆を行ったものです
 2列目の杭の2.000~-3.500mに鉄板被覆を施し、20年経過で0.250mmの腐食を進行 させ、耐用期間10年で照査を行っております。断面力の計算については変位法を用 いています。
- 4. H11港湾事例集_第6章_鋼管式防波堤(カーテン式)_増杭.ws4
 上記のデータ1に3列目の杭を追加し、それに伴い上部工形状を修正しております。
 3列目の杭の諸元は2列目の杭諸元と同じで、20年経過で0.250mmの腐食を進行させ、耐用期間10年で照査を行っております。断面力の計算については変位法を用いています。
- 5. H30港湾基準←H11港湾事例集_第6章_鋼管式防波堤(カーテン式).ws4 上記のデータ1を港湾基準(H30)にしたものです。
- 6. H30港湾基準←H11港湾事例集_第6章_鋼管式防波堤(カーテン式)_コンクリート被 覆.ws4
 上記のデータ2を港湾基準(H30)にしたものです。

- 7. H30港湾基準←H11港湾事例集_第6章_鋼管式防波堤(カーテン式)_鉄板被覆.ws4
 上記のデータ3を港湾基準(H30)にしたものです。
- 8. H30港湾基準←H11港湾事例集_第6章_鋼管式防波堤(カーテン式)_増杭.ws4
 上記のデータ4を港湾基準(H30)にしたものです。
- 9. 漁港の防波堤・係船岸等の設計指針と計算例_第7章_自立鋼管式防波堤.ws4 平成4年改訂版 漁港の防波堤・係船岸等の設計指針と計算例 第7章 自立鋼管 式防波堤を再現したものです。断面力の計算については、チャンの方法を用いてい ます。
- 10. 漁港の防波堤・係船岸等の設計指針と計算例_第7章_自立鋼管式防波堤_増杭.ws1 上記のデータ9に2列目の杭を追加し、それに伴い上部工形状を修正しております。 3列目の杭の諸元は杭径800mm、肉厚14mm、20年経過で4.000mmの腐食を進行させ、 耐用期間10年で照査を行っております。断面力の計算については変位法を用いてい ます。
- 11. 漁港の防波堤・係船岸等の設計指針と計算例_第8章_カーテン式防波堤.ws4 平成4年改訂版 漁港の防波堤・係船岸等の設計指針と計算例 第8章 カーテン 式防波堤を再現したものです。断面力の計算については変位法を用いています。 事例集と計算条件等を比較した場合、次の点が異なります

	港湾構造物設計事例集	本システム
カーテン版重量	杭頭部に作用(集中荷重)	杭に作用(等分布荷重)
	等変分布荷重を杭頭部に	杭に等変分布荷重を作用
リーテン版波圧	集中荷重として換算	

12. 漁港の防波堤・係船岸等の設計指針と計算例_第8章_カーテン式防波堤_コンクリート被覆.ws4

上記のデータ11にコンクリート被覆を行ったものです

1列目の杭の-4.500~-5.500mにコンクリート被覆を施し、20年経過で8.000mmの腐 食を進行させ、耐用期間10年で照査を行っております。断面力の計算については変 位法を用いています。

 13. 漁港の防波堤・係船岸等の設計指針と計算例_第8章_カーテン式防波堤_鉄板被 覆.ws4

上記のデータ11に鉄板被覆を行ったものです

2列目の杭の-1.000~-3.000mに鉄板被覆を施し、20年経過で8.000mmの腐食を進行 させ、耐用期間10年で照査を行っております。断面力の計算については変位法を用 いています。

- 14. 漁港の防波堤・係船岸等の設計指針と計算例_第8章_カーテン式防波堤_増杭.ws4 上記のデータ11に3列目の杭を追加し、それに伴い上部工形状を修正しております。 3列目の杭の諸元は2列目の杭諸元と同じで、20年経過で8.000mmの腐食を進行させ、耐用期間10年で照査を行っております。断面力の計算については変位法を用いています。
- 15. H30港湾事例集_第17章_鋼管防波堤(カーテン式)_波圧作用時を常時扱いで照査.ws4 平成30年発刊 港湾構造物設計事例集(中巻)第17章 鋼管防波堤(カーテン式) の事例を再現したものです。ただし、波圧作用時の調整係数はH11港湾基準の常時 相当に設定しています。
- 16. H30港湾事例集_第17章_鋼管防波堤(カーテン式)_波圧作用時を常時扱いで照査_コンクリート被覆.ws4
 上記のデータ15にコンクリート被覆を行ったものです。
 1列目の杭の-3.000~-5.000mにコンクリート被覆を施し、20年経過で0.250mmの腐食を進行させ、耐用期間10年で照査を行っております。断面力の計算については変位法を用いています。
- 17. H30港湾事例集_第17章_鋼管防波堤(カーテン式)_波圧作用時を常時扱いで照査_鉄 板被覆.ws4
 上記のデータ15を鉄板被覆を行ったものです。
 2列目の杭の2.000~-3.500mに鉄板被覆を施し、20年経過で0.250mmの腐食を進行 させ、耐用期間10年で照査を行っております。断面力の計算については変位法を用 いています。
- 18. H30港湾事例集_第17章_鋼管防波堤(カーテン式)_波圧作用時を常時扱いで照査_増 杭.ws4 上記のデータ15に3列目の杭を追加し、上部工形状を修正したものです
 2 列目の杭の2.000~-3.500mに鉄板被覆を施し、20年経過で0.250mmの腐食を進行 させ、耐用期間10年で照査を行っております。断面力の計算については変位法を用 いています。
- 19. H30港湾事例集_第17章_鋼管防波堤(カーテン式).ws4
 平成30年発刊 港湾構造物設計事例集(中巻)第17章 鋼管防波堤(カーテン式)の事例を再現したものです。

- 20. H30港湾事例集_第17章_鋼管防波堤(カーテン式)_コンクリート被覆.ws4 上記のデータ19にコンクリート被覆を行ったものです。
 1列目の杭の-3.000~-5.000mにコンクリート被覆を施し、20年経過で0.250mmの腐 食を進行させ、耐用期間10年で照査を行っております。断面力の計算については変 位法を用いています。
- 21. H30港湾事例集_第17章_鋼管防波堤(カーテン式)_鉄板被覆.ws4 上記のデータ19を鉄板被覆を行ったものです。
 2列目の杭の2.000~-3.500mに鉄板被覆を施し、20年経過で0.250mmの腐食を進行 させ、耐用期間10年で照査を行っております。断面力の計算については変位法を用 いています。
- 22. H30港湾事例集_第17章_鋼管防波堤(カーテン式)_増杭.ws4
 上記のデータ19に3列目の杭を追加し、上部工形状を修正したものです
 2 列目の杭の2.000~-3.500mに鉄板被覆を施し、20年経過で0.250mmの腐食を進行
 させ、耐用期間10年で照査を行っております。断面力の計算については変位法を用いています。