

# フタバ

## 一般事項

- a) 本標準図は、既存造体による耐震補強の既存骨材付きプレース架構に適用する。
- b) 設計図書の既先頭位  
設計図 > 本標準図 > 公共建築改修工事標準仕様書（平成19年版）
- c) 上記設計図書類に記載なき事項は、監督職員と協議する。
- d) 本標準図中、特に単位なき寸法は、mmを示す。
- e) 本標準図の「標準」とは、公共建築工事標準仕様書（平成19年版）を示す。

## 2. 工事計画

本工事は、既存の構造体に既存骨材付きプレース架構を設けることで造物の耐震性の向上及び改善を図るものであり、既存既防コンクリート既存骨材との接合が亟めて重要である。

また本工事は、特定された場所での工事で、一般的の建築工事とは施工方法等が異なる所があるので、下記の内容特に注意して施工する。

- 既存造体のスパン・隙間及び既存骨材との接合が亟めて重要である。
- 現地実測寸法に基づいた既存骨材を作成し、監督職員の承認を得る。
- 施工に先立ち、工事工程表及び全工事の施工計画書を作成し、監督職員の承認を得る。
- 工事中の騒音・粉塵及び落下物の危険防止を考慮した施工を行う。
- 既存既防コンクリート既存骨材付きプレース架構との一体化を図るように、入念に施工をする。
- 設備用埋設管等の有無を事前に調査し、支障のないように施工する。

## 3. 使用材料

普通コンクリート	設計基準強度 スランプ	$F_c = 2.4 \text{ N/mm}^2$ 膨張材入り 18 cm以下	鋼合強度は「標準」による
	水セメント比	6.5%以下	
	単位セメント量	$3.00 \text{ kg/m}^3$ 以上（膨張材含む）とする	
	既存骨材は JIS A 6202により、使用量は既存骨材の仕様による		
補強筋等	D 16 以下 … SD 295A (JIS規格品) D 19 以上 … SD 345 (JIS規格品)		
スパイラル筋	引裂防止筋 JIS G 3532に規格される普通既存または SR 235 (JIS規格品)		
無取締モルタル	設計基準強度 コンシスタンシー J14ロート 8 ± 2 (秒)	$F = 3.0 \text{ N/mm}$ 以上	
あと施工アンカー	接着系アンカー カブセル型 有機系 回転・打撃式		
	アンカーフジ JIS B 1198	D 16 以下 … SD 295A (JIS規格品) D 19 以上 … SD 345 (JIS規格品)	
鋼材	SS 400 (JIS規格品) または SN 400 (JIS規格品)		
頭付きスタッフ	JIS F 10T (JIS形高力ボルト)		
高力ボルト	F 10T (JIS形高力ボルト) または S 10T (トルシア形高力ボルト)		
その他の材料	上記以外の材料でも、特別な調査・研究結果を示すことにより、監督職員の承認を得て使用することができる。		

## 4. 材料試験

下記の材料は、「標準」に従い材料試験を行う。

- 普通コンクリート： 壓縮強度試験 [ 各打設毎 6 本 (1週: 3 本 4週: 3 本) ]
- 無取締モルタル： 壓縮強度試験 [ 各打設毎 3 本 (4週) ]

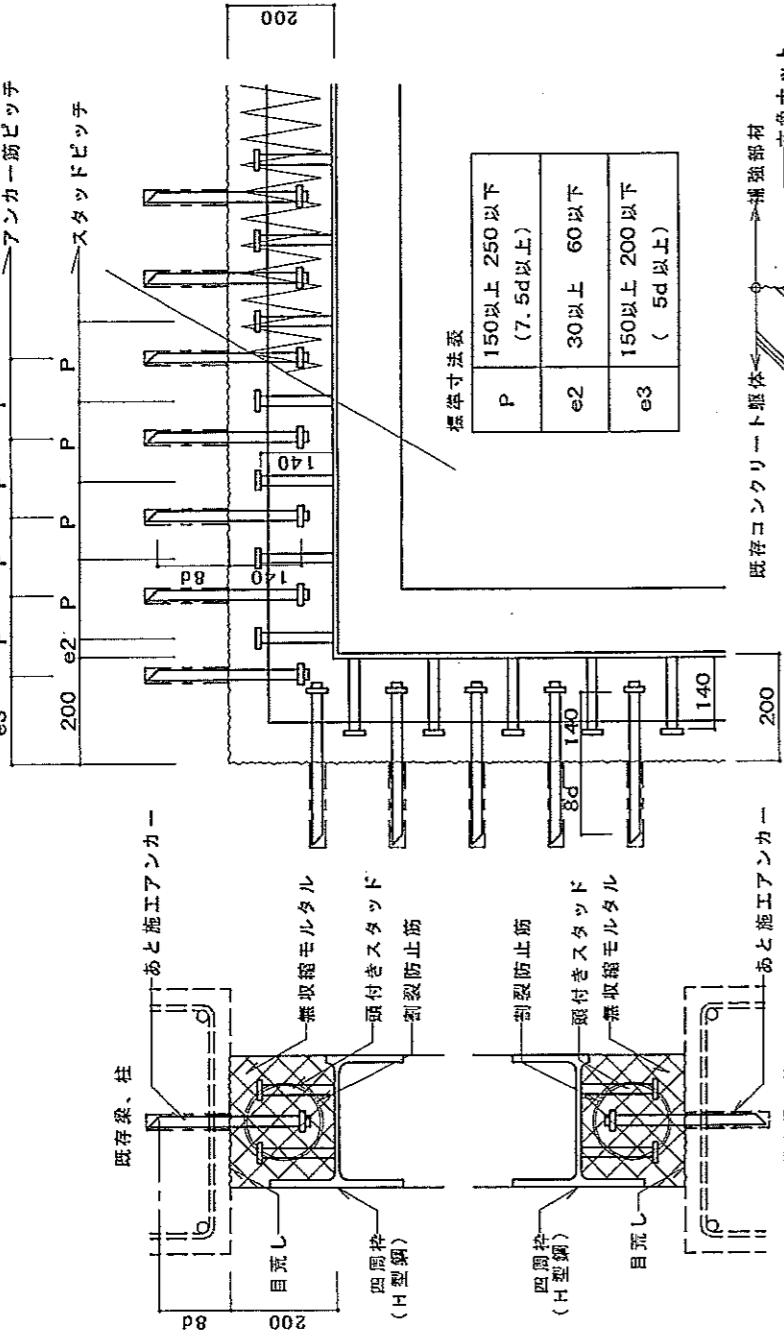
注： 壓縮強度試験は、公的機関で行う。

- 無取締モルタルの圧縮強度試験のための供試体は、JIS A 1132 (コンクリートの強度試験用供試体の作り方) に準じて、直径 50 mm、高さ 100 mm の円柱とする。圧縮試験は、JIS A 1108 (圧縮強度試験方法) により行う。

無取締モルタルの供試体の養生は専ら養生とする。  
コンシスタンシー試験は、日本道路公団「無取締モルタル標準」に示されているコンシスタンシー試験による。  
試験はロート法としロートは J14ロートとする。

## 施工図

1. 施工標準図



2. 仕上げ材の撤去及びコンクリートのはつり

- a) あと施工アンカーの施工は、抜き及び透視の証明となる資料を監督職員に提出し、承認を受ける。
- b) 穴孔前に、既存柱・梁及び床の打離ぎ面により確認し、既存部の目元しとは、電気ビックなどを用いて平均深さ約 5 mm (最大で 10 ~ 15 mm) 程度の凹凸を、打離ぎ面の 3 / 4 ~ 全面にわたって付けることである。
- c) 打離ぎ面の目元しは、既存のコンクリート部分に鉛直等を与えないようを行う。
- d) 目元しした打離ぎ面は水洗いし、はつり粉未を完全に除去する。
- e) 撤去材及びはつり屑等は、速やかに場外へ搬出し、作業環境を整備した上でつぎの工程にかかる。

3. あと施工アンカー

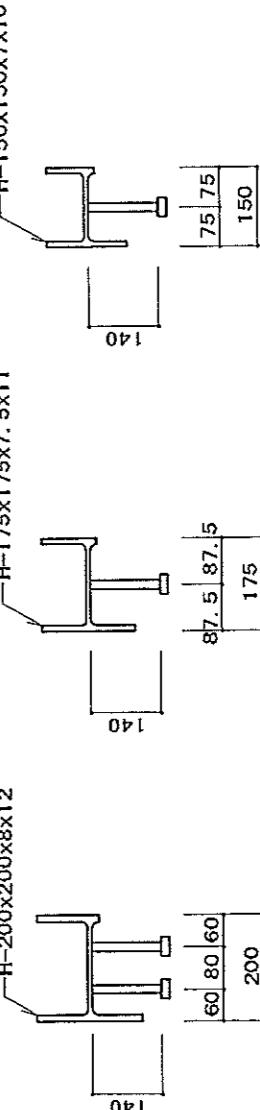
- a) あと施工アンカーの施工は、抜き及び透視の証明により確認し、監督職員に報告する。
- b) 既存鋼の位置を微小探査機等により確認し、既存部の目元しとは、電気ビックなどを用いて平均深さ約 5 mm (最大で 10 ~ 15 mm) 程度の凹凸を、打離ぎ面の 3 / 4 ~ 全面にわたって付けることである。
- c) 穴孔に失敗した場合は、アンカー芯よりも内側に再打孔する。なお、失敗孔の処理は、軸体と同等以上の強度の無収縮モルタルで補修する。
- d) 現場施工されたあと施工アンカーは、全数の打音検査により、その固着度を確認し、監督職員に報告する。
- e) 現場施工されたあと施工アンカーは、補強壁 1 枚あたり 3 本以上〔梁下・柱・床（または梁上）各 1 本以上〕かつ、1 日に施工されたものの各径ごとを 1 ロットとし、この中から 3 本について設計用引抜き耐力の約 2 / 3 の引張力（下表で指定）で非破壊引張試験を行い、固着力を確認する。もし換算本数のうちの 1 本でも異状が認められる場合は、当該壁面の全数の再試験を行い、その結果を監督職員に報告し、以後の処理について監督職員の指示を受ける。
- f) 試験方法は、(社)日本建築あと施工アンカー協会の非破壊引張試験（レンチ加力式）による。

あと施工アンカー径	D13	D16	D19	D22
非破壊引張試験 指定引張力 (kN/本)				

- g) あと施工アンカーの埋込み長さは 8 d 以上とする。また、あと施工アンカーの定着は 140 以上（六角ナット付き）とし、六角ナット取付けたためのネジ切りは先端より 50 mm 以下とする。
- h) あと施工アンカーの位置は特記による。特記なき場合は、上記標準寸法表を参照する。

4. 頭付きスタッド

- a) 頭付きスタッドのピッチ等は特記による。特記なき場合は、上記標準寸法表を参照する。
- b) 頭付きスタッドが縦手プレートに当る場合は、原則としてプレートを遮けてスタッドを打つ。ただし、設計図上に記入されている本数は、確保する。
- c) 四周枠 (H型鋼)との取付け位置は特記による。特記なき場合は、下図を参照する。



5. 鋼筋及び型枠

- a) 鋼筋 (スパイラル筋含む) 及び型枠は現地実測に基づいた軸体寸法で施工する。
- b) 型枠は、コンクリート側圧・打設方法・セパレーターの取付け方法等を考慮して設計する。
- c) 型枠は、無取締モルタル圧入時の圧力で破損・変形のない堅固な構造とし、打ち上がりコンクリート部材の位置及び断面寸法の精度が保たれるよう組立てる。
- d) 既存部分と型枠の取合い部は、モルタル等の漏出が生じないよう適切な処置を講ずる。

