あと施工アンカーの信頼性向上に関する研究

研究予算:運営費交付金(一般勘定) 研究期間:平26~平27 担当チーム:材料資源研究グループ 研究担当者:西崎 到、冨山 禎仁

【要旨】 コンクリート内部で生じる接着系あと施工アンカーの劣化挙動を明らかにすること、その適切な評価 方法を提案することを目的として、ACI 355.4-11 を参考に、KOH 水溶液への浸せきによるアンカー接着剤の経時 変化を評価した。その結果、40°C で 4000 時間浸せきした場合においても、アンカーの接着強さの明確な低下は 認められなかった一方で、接着剤の樹脂成分である不飽和ポリエステルは、KOH 水溶液による加水分解が進行し つつあることが明らかとなった。スライス試験片を用いた押抜試験による評価方法は、接着剤の充填不良等の影 響と思われるデータのばらつきが大きく、これらのばらつきを低減させるためには、円柱供試体を用いた引抜試 験を応用する手法が有効である可能性が明らかとなった。

キーワード:接着系あと施工アンカー、アルカリ、耐久性、接着強さ、押抜試験、引抜試験

1. はじめに

接着系あと施工アンカー(以下、接着系アンカーと 称す)は比較的容易に定着が可能なことから、土木構 造物においても、特に橋梁の耐震補強や河川構造物等 の既設構造物の補強などの用途で、既に数多く使われ ていると共に、今後も需要が見込まれる。しかし、コ ンクリート内部におけるこれらの長期的な挙動につい ては、十分に解明されておらず、信頼性の高い耐久性 評価手法などの知見が得られていないのが現状である。 このため、土木用途における接着系アンカーの適切な 設計・施工・維持管理法は確立しておらず、基準類も 存在していない状況にある。

そこで本研究では、コンクリート内部の高アルカリ 環境下で生じるアンカー接着剤の劣化挙動を明らかに することと、その適切な評価方法を提案することを目 的として、接着系アンカーのアルカリ浸せき試験を行 った。接着系アンカーの試験方法の一つである ACI 355.4-11¹⁾を参考に、水酸化カリウム(以下、KOH と称 す)水溶液への浸せきによるアンカー接着剤の力学特 性の変化を、押抜試験によって評価した。当該規格で 規定されている接着系アンカーの耐アルカリ性評価方 法では、アンカーを打設したコンクリート円柱を所定 の厚さにスライスした試験片を用いる。水酸化カリウ ム水溶液浸せき前後の試験片の押抜試験を実施し、得 られたアンカー接着剤とコンクリートとの接着強さを 劣化の指標とするものである。

2. 実験方法

2.1 試験片

2. 1. 1 接着系あと施工アンカー

接着系アンカーは、製品の形態や施工方法、使用されている接着剤樹脂の種類等が異なる、さまざまな製品が市販されている²⁾。本研究ではこれらの中から、 ガラス製カプセルに接着剤(主剤、硬化剤)と骨材と が封入された「カプセル方式」の製品を3種類用いた。 これらは、カプセルをドリルで削孔した孔に挿入した 後、回転・打撃を与えて施工する「回転・打撃型」2 種類(不飽和ポリエステル樹脂,ビニルエステル樹脂)

	製品 種別	アンカーの タイプ	接着剤 樹脂 ^{%1}	外径 (mm)	長さ (mm)	アンカー筋	ドリル径 (mm)	削孔長 (mm)	最大引張荷重 (kN)	付着強さ ^{※2} MPa
	А	カプセル方式 回転・打撃型	UP	13	100	M12 ^{**3}	14.5	100	57.4	17.3
	В	カプセル方式 回転・打撃型	VE	12.7	100	M12 ^{**3}	14.5	100	73.1	22.0
	С	カプセル方式 打込み型	UP	13	102	M12 ^{**4}	15	110	52.7	12.7

表 2-1 実験に用いた接着系あと施工アンカーの寸法と強度(製造メーカーの技術資料より)

※1: UP/不飽和ポリエステル樹脂, VE/ビニルエステル樹脂 ※2: 有効付着長(削孔長-カット部長)により算出 ※3: SUS304 全ねじボルト 先端斜め45°カット ※4: SUS304 全ねじボルト 先端斜めカットなし

表 2-2 母材コンクリートの配合

水セメント比	細骨材率		単位量	须毛虫文Ⅱ▲	河毛立ち		
(%)	(%)	水	セメント	細骨材	粗骨材	氓和角 A	在它个口户门 D
70	47	163	23.3	87.4	1001	セメント× 0.25%	セメント× 0.003%

と、ハンマー等でボルトを打込むことでガラスカプセ ルを破砕し施工する「打込み型」1 種類(不飽和ポリ エステル樹脂)である。実験に用いた接着系アンカー の製品規格における寸法、強度を表 2-1 に示す。

2. 1. 2 母材コンクリート

試験片の母材となるコンクリートは、内径154 mm、 高さ150 mmの硬質ポリ塩化ビニル薄肉管(最小管厚 5.1 mm)を型枠にして打設した。母材コンクリートの 配合を表 2-2 に示す。セメントには普通ポルトランド セメントを用い、粗骨材の最大寸法は20 mmとした。 母材コンクリートは打設後、型枠ごとビニール袋内に 封入し、材齢28日目まで20°Cの環境下で封緘養生し た。その後、試験に用いるまでは常温の大気中で養生 した。材齢28日目における圧縮強度は約23 N/mm²で あり、これは ACI 355.4-11で規定される母材コンクリ ートの圧縮強度2500~4000 psi(17.2~27.6 MPa)に準 拠している。

2. 1. 3 試験片作製方法

材齢約15週の母材コンクリート上面中央に、製造メ ーカーが指定する径、長さの孔をハンマードリルで設 けてアンカーのカプセルを挿入し、製品A、Bについ ては先端を斜め45°にカットした全ねじボルト (M12)を挿入しながらカプセルに回転・打撃を与え、 製品Cについては先端が平らな全ねじボルト(M12) にハンマーで打撃を与えながら挿入し、施工した。

削孔やボルト挿入の際には、ハンマードリルやボル トを支持するガイド等は用いなかったため、ドリル孔 やボルトの傾き、ドリル孔に対するボルトの偏心が生 じるケースが散見された。そこで、図 2-1 に示す方法 で二軸傾斜計を用い、母材コンクリート上面の垂線に 対するボルトの傾きを求めた。図 2-2 は、接着系アン カーを施工した 60 個の供試体についてボルトの傾き を計測し、ヒストグラムとして整理した結果である。 得られた傾きのデータ全てを用いて、正規分布の適合 性をχ²分布による検定により判定した結果、有意水準 5%で正規分布は棄却されなかったため、図 2-2 には正 規分布もプロットしている。



図 2-1 二軸傾斜計を用いたボルトの傾きの計測方法



図 2-2 60 個の供試体におけるボルトの傾きの分布

供試体 60 個のボルトの傾きの平均値は 1.3°(最小 0°~最大 3.5°)、標準偏差は 0.8°、変動係数は 0.61 であった。ACI 355.4-11 では、母材コンクリートの削 孔工程においてハンマードリルの手持ち作業を許容し ており、その際のドリル孔の傾きは最大で 6°までと 規定している。直径 14.5 mm、深さ 100 mm のドリル 孔内では、先端を斜め 45°にカットした M12 ボルト は最大で 1.6°程度傾く可能性がある。計測したボル トの傾き(すなわち、ドリル孔自体の傾きと、ドリル 孔内でのボルトの傾きの和)は最大で 3.5°であった ことから、ドリル孔内でのボルトの傾き(最大で± 1.6°)を加味しても、60 個全ての供試体において ACI 355.4-11 を満足する精度でドリル削孔ができたものと 判断することができる。

アンカーの接着剤が完全に硬化した後、コンクリー ト円柱を水平方向に型枠ごとスライスし、これを試験 片とした。試験片はコンクリート円柱の上面近傍を避 け、1体につき3枚ずつ採取した。試験片の厚さにつ いて ACI 355.4-11では13/16±1/8インチ(27~33.3 mm)と規定しているが、本研究ではこれに準拠した 30 mmと、やや薄い25 mmの2種類について試験し、 結果を比較した。これは、カプセル方式の接着系アン カーの場合、製品の寸法に応じてドリル削孔長に制約 があり、スライス試験片の厚さを30 mmに設定すると、 1本のアンカーからスライス試験片を3枚採取するの が困難となる場合があるためである。接着系アンカー 打設後のコンクリート断面と、試験片採取方法の概略 を図2-3に示す。



図 2-3 接着系アンカー打設後のコンクリート断面と 試験片採取方法の概略

2.2 薬液浸せき

市販の接着系アンカーに用いられている代表的な樹 脂には不飽和ポリエステル樹脂、エポキシ樹脂、ビニ ルエステル樹脂等がある。このうち、不飽和ポリエス テル樹脂は、構成分子の主鎖中に多数のエステル結合 を有していることから、他の樹脂と比べて、環境の影 響により加水分解を生じやすいことが知られている。 このため、本研究では不飽和ポリエステル樹脂をモデ ルケースとして取り上げ、アンカー接着剤の耐アルカ リ性評価方法について検討することとした。不飽和ポ リエステル樹脂にはオルソフタル酸系、イソフタル酸 系、ビスフェノール系、ヘット酸系等のグレードがあ り、要求性能に応じて使い分けられている³⁾。本研究 では、これらの中でも耐薬品性に優れるとされている、 ビスフェノール系不飽和ポリエステル樹脂を用いた製 品 A を実験に供した。

作製した試験片は、プラスチック製水槽に満たした KOH 水溶液中に浸せきした。浸せき開始時の母材コン クリートの材齢はおよそ 20 週である。KOH 水溶液の 濃度は約1 mol/L で pH 13.2~13.5 程度となるように調 製し、液温は恒温恒湿室内で 20°C あるいは 40°C 一定 で保持した。試験片は、互いに 30 mm 程度の間隔を保 つよう、水槽中に立てて静置した。浸せき試験時の試 験片設置状況を図 2-4 に示す。



図 2-4 浸せき試験時の試験片設置状況

所定の時間が経過した時点で試験片を取り出し、軽 く水洗した後、押抜試験を実施した。押抜試験は、試 験片取り出し後から1時間以内に実施した。ACI 355.4-11の規定に準拠し、20℃、湿度60%RHの気中 に暴露した試験片についても同様に評価した。スライ ス試験片の数量は、一水準あたり10枚とした。

2.3 押抜試験

押抜試験の概略図を図 2-5 に示す。押抜試験は、厚 さ 25 mmの鋼製反力板で試験片の底面全面を支持し、 直径 8 mmの治具により、試験片上面よりボルト中心 に荷重を加えることにより行った。反力板の開孔部の 直径は 16、17、20、23 mm とし、結果を比較すること とした。押抜試験には万能試験機を用い、試験速度は 1 mm/min.で行った。破壊に至るまでの最大荷重から、 式(1)により接着強さを求めた。

$$\tau_{dur,i} = \frac{N_{u,i}}{\pi d_a h_{sl}} \tag{1}$$

ここに*τ_{duri}*:接着強さ (MPa), *N_{ui}*:最大荷重 (N), *d_a*: アンカー径 (mm), *h_{sl}*:試験片厚さ (mm)



図 2-5 スライス試験片による押抜試験の概略図

2. 4 赤外線分光分析

赤外線分光分析は、有機化合物の中の炭素同士や、 炭素-酸素、炭素-水素などの化学結合の様々な振動 による光の吸収が、赤外線域に現れることを利用した 化学分析手法である。試料の赤外線(波長 800~4000 cm⁻¹程度)吸収スペクトルから、樹脂の種類や劣化の 有無に関する情報が得られる⁴⁾。そこで、押抜試験後 の接着剤の表面近傍(接着剤表面から深さ数 10 μm 程 度までの範囲)から採取した少量の微粉状のサンプル について赤外線分光分析を行い、薬液浸せき前後にお ける接着剤の化学構造の変化について調べた。

接着剤から得られる微粉状のサンプルには樹脂分と 骨材分とが混合しているため、光学顕微鏡で観察しな がら、樹脂分と思われる粒子のみを選別し、これをコ ンプレッションセルで加圧圧縮することで赤外顕微鏡 を用いた透過スペクトルの測定を行った。

3. 実験結果と考察

3.1 押抜試験における各種条件の影響

3. 1. 1 試験片厚さの影響

未浸せきの試験片(製品 A)を用い、押抜試験を実施した。試験に用いる反力板の開孔部径は16 mm とした。押抜試験において、母材コンクリートには肉眼で確認できるひび割れは生じなかった。試験片の厚さをACI 355.4-11 で規定される範囲内にある30 mm と、これよりもやや薄い25 mmの2種類について試験した結果を図3.1 に示す。試験片厚さが30 mm、25 mmのい

ずれの場合においても、接着強さの平均値は11.1 MPa となった。厚さ30 mm における標準偏差、変動係数は それ ぞれ2.9 MPa、0.26 である一方、厚さ25 mm の場 合の標準偏差、変動係数は3.0 MPa、0.27 であり、ほ ぼ同じ結果となった。これらの結果に基づき、以降の 実験については、ACI 355.4-11 の規定外である25 mm 厚の試験を用いて行うこととした。



図 3-1 押抜試験における試験片厚さの影響

3. 1. 2 反力板の開孔部径の影響

ACI 355.4-11 では、押抜試験における反力板の開孔 部径については、特に規定が無い。そこで、未浸せき の試験片(製品 A)を用い、反力板の開孔部径を変え て押抜試験を実施した。その結果を図 3-2 に示す。い ずれのケースにおいても、母材コンクリートには肉眼 で確認できるひび割れは生じなかった。反力板の開孔 部径が大きい場合、アンカーの接着強さは低くなり、 開孔部径 16 mm の接着強さは平均で 11.1 MPa である のに対し、開孔部径 17、20、23 mm ではいずれも平均 で 7~8 MPa となった。開孔部径 17、20、23 mm で試 験を行った場合、図 3-3 に示すように、試験片底面近 傍で母材コンクリートが円錐状に破壊する「コーン状 破壊」が認められた。これは、押抜せん断破壊におい て特徴的に見られる破壊形態である。コーン状破壊部 の水平投影面積は反力板の開孔部とほぼ一致しており、 開孔部が大きくなるにつれてコーン状破壊の規模も大 きくなった。このことから、反力板の開孔部径が大き い場合にはコンクリートの押抜せん断破壊が支配的で あり、これが図 3-2 の結果のように比較的低い荷重で の破壊に繋がったものと考えられる。高アルカリ環境 下における接着剤の劣化を押抜試験によって評価する ためには、接着剤の強度や接着剤とコンクリートとの

接着強度を適切に評価する必要があり、そのためには コンクリートの押抜せん断破壊の影響を極力排除する 必要がある。上記の結果から、コンクリートの押抜せ ん断破壊の影響を排除するためには、反力板の開孔部 径を小さく設定することが望ましいと言える。なお、 本研究ではドリル削孔径を14.5 mm としているが、こ の場合、開孔部径を16 mm よりも小さくすると、試 験時に抜け出したアンカーが開孔部内壁と干渉してし まう。したがって、本研究では反力板の開孔部径を16 mm と設定し、以降の試験を行った。



図 3-2 押抜試験における反力板の開孔部径の影響



図 3-3 押抜試験後のアンカーに認められるコーン状 破壊(開孔部径 23 mm)

3. 1. 3 試験片の採取部位の影響

12 体のコンクリート円柱から採取したスライス試験片(製品 A)を用い押抜試験を実施した結果を、試験片の採取部位(上段、中段、下段)によって整理した(図 3-4)。上段から採取した試験片では接着強さの

平均値が 11.5 MPa であるのに対し、中段は 9.6 MPa、 下段は 9.5 MPa となった。そこで、有意水準 5%で F 検定および t 検定を行ったところ、実験を行った範囲 内では、平均値、ばらつきともに試験片採取部位によ る有意差は無いとの結果が得られた。



図 3-4 押抜試験における試験片採取部位の影響



図 3-5 押抜試験における載荷方向の影響

3.1.4 載荷方向の影響

押抜試験において、スライス試験片の上面から載荷 した場合と、試験片を上下反転させて下面から載荷し た場合の結果の差異を、図 3-5 に示す。結果はそれぞ れ、10 枚の試験片(製品 A)について示している。有 意水準 5%でt検定を行ったところ、本実験の範囲内で は、接着強さの平均値に載荷方向による有意差は認め られなかった。しかしながら、試験片の下面から載荷 した場合、変動係数は0.46であり、上面から載荷した 場合(変動係数0.24)に比べてばらつきが著しく大き い結果となった。試験後の試験片やアンカーの外観を 観察したが、載荷方向による明確な差異は認められな かった。上面から載荷した場合と、下面から載荷した 場合とでばらつきに違いが生じた原因については、特 定できなかった。

3. 1. 5 接着系アンカーの製品による影響

接着剤(樹脂)の種類や施工方法の異なる3種の接着系アンカーの押抜試験結果を表 3-1 にまとめた。製品AとBはいずれも回転・打撃型であり、接着剤の種類が異なる。接着強さの平均値は製品Bが製品Aよりも高くなっているが、これはメーカーのカタログ値(表2-1)においても同様であり、接着剤の主成分である不飽和ポリエステル樹脂とビニルエステル樹脂との性能差によるものと考えられる。一方、同種の接着剤を用いた製品Aと製品Cを比較すると、製品CはAに比べて接着強さが極端に小さく、また、ばらつきも大きい(変動係数0.51)。製品AとBの変動係数は同程度であることから、製品AとCとで結果が著しく異なったのは、施工方法の違いに起因するものであることが示唆される。

表 3-1 3 種の接着系ア	ンカーの押抜試験結果
----------------	------------

制具	スライス試験片の押抜試験における接着強さ							
<u>表</u> 吅 插 및	最大値	最小值	平均值	標準偏差	変動係数			
1표 기기	(MPa)	(MPa)	(MPa)	(MPa)	(-)			
Α	14.9	6.4	10.5	2.4	0.23			
В	15.6	7.6	12.2	2.8	0.23			
С	11.3	2.6	5.7	2.9	0.51			



図 3-6 押抜試験後のアンカー外観

押抜試験後のアンカー外観について観察したところ、 接着剤の充填不良による空隙箇所が多く見られる傾向 があった(図 3-6)。さらに、製品Cについては、接着 剤と硬化剤との混合不良に起因すると思われる、色相 の不均一さが一部で認められた。このことから、アン カー施工時に接着剤の充填や混合が不十分な箇所があ ると、その周囲に応力が集中し、試験初期の比較的低 い荷重で局部的な破壊が生じ、これがばらつきの要因 の一つになっているものと推察される。製品 A と C と では、施工方法の違いにより接着剤の充填不良(施工 不良)の頻度が異なり、これが押抜試験における結果 の差異に繋がったものと考えられる。

3. 1. 6 押抜試験における破壊形態

押抜試験後の試験片(製品 A)からアンカーを完全 に抜き取り、外観観察を行った結果、接着剤層内で凝 集破壊が生じている部分と、コンクリート/接着剤の 界面破壊が生じている部分があった(図 3-7)。いずれ のサンプルにおいても接着剤の上側(試験片上面側) は凝集破壊しており、相対するコンクリート母材の孔 内には接着剤の破片が接着したまま残留していた。一 方で、接着剤の下側(試験片底面側)は、接着剤とコ ンクリートとの界面で破壊しており、試験片底面近傍 では母材コンクリートの付着が見られた。



図 3-7 押抜試験後のアンカーの典型的な外観(開孔 部径 16 mm)

押抜試験で得られた典型的な荷重-変位曲線(図 3-8)では、最大荷重に至るまで滑らかな曲線を示す (A)のパターンと、試験初期の比較的低い荷重で極値 を示す(B)のパターンが見られた。(B)を示した試験 片では、試験初期の比較的低い荷重で接着剤に局部的 な破壊が生じたものと推察される。押抜試験で得られ た全ての荷重-変位曲線を (A) (B) のパターンに分類 し、最大荷重の区分毎に該当する試験片数をカウント した結果を図 3-9 に示す。最大荷重が小さくなるにつ れて (B) のパターンの荷重-変位曲線を示すものの 割合が大きくなり、逆に最大荷重が 11 kN を超えたも のについては全て (A) のパターンの荷重-変位曲線 となった。 荷重で局部的な破壊が生じ、これが (B) のパターンの 挙動に繋がったものと推察される。(B) のパターンを 示したサンプルで全体的に最大押抜荷重が小さい傾向 となったのは、試験初期に生じる局部破壊が影響して いるものと思われる。



図 3-8 押抜試験における典型的な荷重-変位曲線



図 3-9 押抜試験における最大荷重と荷重-変位曲線 のパターンとの関係

押抜試験後のアンカー外観について荷重-変位曲線 のパターンに留意して観察したところ、(B)のパター ンの荷重-変位曲線を示したサンプルでは(A)のパ ターンのものに比べて、接着剤の充填不良による空隙 箇所が多く見られる傾向があった(図 3-10)。このこ とから、施工時に接着剤の充填が不十分な箇所がある と、その周囲に応力が集中し、試験初期の比較的低い



2 KOH 浸せきによる接着系アンカーの変化の挙動 2.1 接着系アンカーの力学的変化

40℃の KOH 水溶液に浸せきした時の、アンカーの 最大押抜荷重の経時変化を図 3-11 に示す。いずれの浸 せき時間についても、10 枚の試験片のデータすべてを プロットした。



図 3-11 最大押抜荷重の経時変化(40℃, pH13.2 KOH 水溶液浸せき)

いずれのケースにおいても、母材コンクリートには 肉眼で確認できるひび割れは生じなかった。浸せきの 有無にかかわらずデータのばらつきは大きく、いずれ の浸せき時間においても変動係数は20~30%となった。 荷重-変位曲線のパターンは、1000時間および4000 時間浸せき後においていずれのサンプルとも図 3-8 に おける(B) になったが、その他は(A) と(B) とが混 在しており、浸せきによる破壊モードの変化に明確な 傾向は認められなかった。各浸せき時間における接着 強さの平均値を比較したところ、浸せき初期にわずか な低下が見られた後は、4000時間浸せき後においても 明確な強度低下は認められなかった。これは、20°C で 浸せきした場合においても同様の挙動であった。浸せ き初期の強度低下は、浸せき0時間(未浸せき)の試 験片が乾燥状態で試験されるのに対し、浸せき後の試 験片は湿潤状態で試験されているためであり、両者の 物理的な状態の違いにより生じたものであると考えら れる。

各環境条件下で所定の時間浸せき(暴露)後、押抜 試験によりアンカー接着強さを求めた結果を図 3-12 に整理した。20°C、60%RHの気中に2000時間暴露し た試験片では最も接着強さが大きく、平均で 8.6 MPa となった。一方で、KOH水溶液に浸せきした場合には、 20°C、2000時間で平均 6.5 MPa、40°C、4000時間で 7.0 MPa となり、環境液の温度や浸せき時間による差異は 明確ではなかった。気中暴露の試験片でアンカー接着 強さがやや高かったのは、前述のとおり、押抜試験時 における試験片の物理的な状態の差異によるものであ ると考えられる。



図 3-12 各環境条件下で浸せき(暴露)後のアンカー 接着強さ

3. 2. 2 接着系アンカーの化学的変化

KOH 水溶液浸せきによる接着剤の劣化の有無を調べるため、押抜試験後の接着剤破断面表面近傍の樹脂について、赤外顕微鏡による化学構造分析を行った。 図 3-13 は 20°C、60%RH の気中または 40°C の KOH 水 溶液中で 2000 時間経過後の、接着剤表面の赤外吸収ス ペクトルを示している。いずれのスペクトルにおいて も 1730 cm⁻¹付近に、エステル結合の強い吸収ピークが 認められる。これは、不飽和ポリエステル樹脂のスペ クトルの特徴の一つである。40℃に浸せきした接着剤 のスペクトルでは、1730 cm⁻¹付近の吸収がやや弱まり、 1580 cm⁻¹ 付近に新たな吸収ピークの出現の兆候が認 められた。既往の研究などから、不飽和ポリエステル 樹脂に含まれるエステル結合がアルカリ存在下で加水 分解しカルボン酸塩を生じた場合に、同様の赤外吸収 スペクトルの変化を示すことが明らかとなっている⁵、 ⁹。すなわち、図 3-13 で示したスペクトルの変化から、 40℃の KOH 水溶液に浸せきしたことにより、接着剤 表面近傍の樹脂が加水分解を生じていることが示唆さ れた。既往の知見^{5)、6}などから、加水分解が進行する ほど1580 cm⁻¹付近のピークは強くなり、逆に1730 cm⁻¹ 付近の吸収は弱まるものと考えられるため、これらの 2 つの吸収ピークの比を指標として利用し、浸せきに よる加水分解の程度を評価することにした。方法は以 下のとおりである⁷。



図 3-13 接着剤表面の典型的な赤外吸収スペクトル (2000 時間経過後)

- a) スペクトルを吸光度に換算して解析する。
- b) 1580cm⁻¹付近および 1730cm⁻¹付近の吸収ピークそ れぞれについて、ベースラインからピークトップま での高さを求める。ベースラインは各吸収ピークの 高波数側/低波数側の 2 点のピーク立ち上がり部 を結ぶ直線とする(図 3-14)。なお、1580 cm⁻¹付近 に明確な吸収ピークを持たない試料については、 1580 cm⁻¹における吸光度とベースラインとの差を ピーク高さとする。

c) 上記で求められる 1580 cm⁻¹付近/1730 cm⁻¹付近の 吸収ピーク高さの比が当該スペクトルの加水分解 度合いの指標となる。(1580 cm⁻¹/1730 cm⁻¹比が 大きいほど加水分解が進んでいることとなる。)



図 3-14 赤外吸収スペクトルにおけるピーク高さの求 め方



図 3-15 赤外吸収スペクトルにおける吸光度比の経時 変化(1580 cm⁻¹付近/1730 cm⁻¹付近)

赤外吸収スペクトルの解析結果を図 3-15 に示す。それぞれのデータは、押抜試験後における接着剤表面の 任意の3か所から試料を採取してスペクトル測定を行い、解析して得られた結果の平均値を示している。40℃のKOH水溶液に浸せきした場合の吸光度比(1580 cm⁻¹)の経時変化に着目すると、浸せき時間の増加に伴い、吸光度比も増加していることがわかる。すなわち、浸せき時間の増加に伴って、樹脂の加水分解の程度が進行する傾向にあることが明らかとなった。2000時間経過時点の吸光度比について比較すると、20℃浸せきよりも 40℃ 浸せきの方が大きいこと から、環境液の温度が高い方がより促進的に加水分解 が進行しているものと考えられる。20°C、60%RH気中 に暴露した試験片については、2000時間後においても 初期とほぼ同程度の吸光度であることから、加水分解 は生じていないものと推察される。40°CのKOH水溶 液では4000時間まで浸せきを継続したが、この時点に おいても吸光度比は上昇傾向にあると考えられること から、引き続き浸せきを継続し、さらに長期のデータ を取得していきたい。

試料ごとに、押抜試験で得られたアンカーの接着強 さと、赤外吸収スペクトルにおける吸光度比(1580 cm⁻¹ 付近 / 1730 cm⁻¹) との関係をプロットしたグラフを図 3-16に示す。これによると、本実験からは吸光度比の 大小と押抜試験による接着強さとの間には、明確な相 関が認められなかった。その理由の一つとして、押抜 試験における結果のばらつきの大きさ(変動係数20~ 30%)が挙げられる。すなわち、接着系アンカーの接 着強さをアルカリによる劣化の指標として用いるため には、ばらつきを低減するための試験条件・方法の改 良が必要であると思われる。押抜試験結果にばらつき が生じる要因としては、図 3-10 で示したような接着剤 の充填不良や、アンカーと母材コンクリートとの接着 面に位置するコンクリートの粗骨材の影響等が考えら れる。これらの要因による接着特性への影響は、接着 剤の充填不良部の大きさや、コンクリートの骨材粒径 に対して、アンカーと母材コンクリートとの接着面積 を十分大きくすることにより、低減させることが可能 であると推察される。すなわち、スライス試験片の厚 さをより大きく設定したり、アンカーを打設したまま スライスせずに試験に供したりするなど、試験条件・ 方法を改良することが望ましいと考えられる。



図 3-16 吸光度比とアンカーの接着強さとの相関 (40°C、KOH 水溶液浸せき)

一方で、本実験では浸せき時間が短く、接着剤の力 学性能に影響が及ぶほど樹脂の加水分解が進んでいな いことも考えられることから、今後、さらに長期の浸 せきを行い、アンカーの劣化挙動について引き続きデ ータを収集したい。

3.2.3 接着剤断面の劣化分布

赤外線分光分析は、接着剤表面の任意の複数箇所から試料を採取して行ったが、試料採取箇所による吸光 度比、すなわち樹脂の加水分解程度の違いは明確では なかった。そこで、ATR(減衰全反射)法による接着 剤断面の赤外線分光分析を行い、接着剤の深さ方向に ついて、樹脂の加水分解程度をさらに詳細に分析した。



図 3-17 ATR 法の概略



図 3-18 ATR 法による接着剤断面分析方法の概略

ATR 法は、先の尖ったゲルマニウム等の ATR クリ スタルと試料とを密着させ、赤外線をクリスタル/試 料界面で全反射させたときの反射スペクトルを測定す る方法であり、数 10 µm の微小領域を非破壊で直接分 析することができる(図 3-17)。図 3-15 で分析に供し

たものとは異なるアンカー試料を任意に抽出し、ボル トごと専用の樹脂で包埋した後、精密切断機を用いて ボルトの中心軸に対しほぼ垂直な平面が得られるよう にボルトごとスライスし、分析試料を作製した。試料 の分析面は精密切断機で切断したまま研磨はせず、純 水で軽く洗浄した後に分析に供した。接着剤表面から 接着剤/ボルト界面まで、接着剤の深さ方向に3つ(接 着剤表面、中央、ボルト近傍)の領域に区切り、領域 ごとにそれぞれ 30 か所の測定点を顕微 ATR 法で測定 した。測定点は接着剤断面を光学顕微鏡で観察し、樹 脂と思われる部分から選定した。このとき、それぞれ の測定点は、接着剤表面の領域では接着剤表面から数 10~400 µm 程度の範囲、中央の領域では接着剤表面か ら 400~800 µm 程度の範囲、ボルト近傍の領域ではボ ルトから数 10~400 µm 程度の範囲となるよう設定し た。顕微 ATR 法による接着剤断面の赤外線分光分析方 法の概略について、図 3-18 に示した。

20℃、60%RH 気中暴露あるいは 40℃、KOH 水溶液 浸せき 2000 時間後の接着剤断面について、顕微 ATR 法により赤外線分光分析を行った結果を図 3-19 に示 す。気中暴露の場合、深さ方向での吸光度比の変化は ほとんど無く、いずれの領域においても0.1~0.2程度 となっている。一方、40℃の KOH 水溶液に浸せきし た試料については、ボルト近傍の領域では気中暴露と ほぼ同じ吸光度比を示したが、表面に近づくにつれて 吸光度比の分布は大きくなり、中央では0.1~0.4程度、 表面では0.1~0.5程度となった。表面領域における吸 光度比の値は図 3-15 で得られた値と若干異なってい るが、これは分析に供したアンカー試料が互いに異な っていること、測定箇所における接着剤表面からの深 さが異なる(図 3-15 の場合は接着剤表面から数 10 µm 程度までをサンプルとして用いている)こと、同じ深 さで測定した場合においても測定箇所によって値にば らつきが生じること、などが理由として考えられる。

接着剤断面の吸光度比の分布から、気中暴露の接着 剤においては、樹脂の加水分解はほとんど生じていな いものと考えられる。これと同程度の吸光度比を示す 箇所が、KOH水溶液浸せき後の接着剤表面や中央部に も含まれることから、いずれの領域においても樹脂の 加水分解が進行している箇所と、そうでない箇所とが 混在した状態となっているものと思われる。吸光度比 は接着剤表面の方が中央よりも相対的に大きいことか ら、この浸せき試験においては、加水分解による接着 剤の劣化は接着剤表面から内部へと徐々に進行してい るものと推察される。



図 3-19 2000 時間浸せき (暴露) 後における接着剤断 面の吸光度比の分布

3.3 引抜試験によるアンカーの接着特性の評価

3.3.1 概要

接着剤の充填不良が押抜試験における結果のばらつ きの一因であるならば、アンカーと母材コンクリート との接着面積を十分大きくすることにより、その影響 を低減できるものと考えられる。そこで、アンカー(製 品 A)を打設した円柱供試体をスライスせずに試験に 供することとし、引抜試験による接着系アンカーの挙 動を調べた。引抜試験は図 3-20 に示す通り、万能試験 機の治具に供試体を反力板を介してボルト・ナットで 固定して行った。試験速度は押抜試験と同様、1 mm/min.とした。



図 3-20 円柱供試体による引抜試験の概略図

3.3.2 反力板の開孔部径の影響と破壊形態

押抜試験と同様に反力板の開孔部径を変えて引抜試 験を行ったところ、開孔部径が 16、17、20 mm ではボ ルトの破断により、23 mm ではアンカーの付着切れに より試験が終了した。開孔部径 20 および 23 mm の場 合の荷重-変位曲線の一例を図 3-21 に示す。





本研究で用いた M12 ボルト (SUS304)の公称引張 破断荷重は約 49.7 kN であり、アンカーの最大引張荷 重 57.4 kN よりも小さい。開孔部径が 20 mm 以下の場 合にはアンカーに対する反力板の拘束力が大きく、ア ンカーが付着切れを起こすことなく、ボルトの降伏・ 破断に至るものと考えられる。その一方で、開孔部径 を 23 mm よりも大きくすると、コンクリート母材のコ ーン状破壊が生じ、アンカーの接着強さを適正に評価 することができない。そのため、以降の実験では反力 板の開孔部径を 23 mm に設定して行った。開孔部径 23 mm の反力板を用いた場合、引抜試験時にコンクリ ート母材にひび割れが生じた(図 3-22)。これは、押 抜試験の際には見られなかった現象である。



図 3-22 引抜試験後の供試体外観

3.3.3 供試体の作製精度と強度への影響

図2-2でボルトの傾きを求めた60個の円柱供試体の うち、任意の10個について引抜試験を行い、アンカー の接着強さとボルトの傾きとの関係を調べた(図3-23)。 その結果、引抜試験により得られたアンカー接着剤の 接着強さは、ボルトの傾きによらず概ね一定範囲内の 値をとることが明らかとなった。



図 3-23 ボルトの傾きと接着強さとの関係

3. 3. 4 押抜試験との比較

図 3-23 で示した引抜試験による接着強さと、比較の

ため、同じく 10 体の供試体(25 mm 厚のスライス試 験片 30 枚)について押抜試験を行い得られた接着強さ について、図 3-24 に示した。引抜試験によるアンカー 接着強さの平均値は 15.8 MPa であり、押抜試験で得ら れた値のおよそ 1.5 倍となっており、カタログ値(表 2-1)により近い。また、押抜試験における変動係数が 0.25 であるのに対し、引抜試験では 0.09 であり、ばら つきが大幅に低減された。この結果から、よりばらつ きの少なく、実際の使用条件に近い試験方法として、 円柱供試体を用いた引抜試験を応用する手法が提案で きると考えられる。



図 3-24 引抜試験(円柱供試体)と押抜試験(スライ ス試験片)との比較

4. まとめ

本研究では、コンクリート内部を模した高アルカリ 環境下における接着系あと施工アンカーの劣化挙動と、 その試験評価方法について検討した。ACI 355.4-11の 試験方法を参考に、水酸化カリウム水溶液への浸せき による接着剤の力学特性の変化を、アンカーの押抜試 験によって評価した。また、浸せき前後のアンカー接 着剤について赤外線分光分析を行い、接着剤の化学構 造の変化を調べた。

実験の結果、40°C で 4000 時間浸せきした場合にお いても、アンカーの接着強さの明確な低下は認められ なかった。一方で、接着剤の樹脂成分である不飽和ポ リエステルは、水酸化カリウム水溶液による加水分解 が進行しつつあることが明らかとなった。加水分解の 程度は環境液の温度が高い方が大きく、また、浸せき 時間が長くなるにつれ、接着剤表面から内部へ徐々に 進行する挙動を示した。 加水分解反応の進行程度の指標となる、赤外吸収ス ペクトルの吸光度比の大小は、押抜試験による接着強 さと明確な相関が認められなかった。この理由の一つ として、押抜試験における結果のばらつきの大きさが 挙げられる。押抜試験結果にばらつきが生じる要因と しては、接着剤の充填不良や、アンカーと母材コンク リートとの接着面に位置する母材コンクリートの粗骨 材の影響等が考えられる。これらの要因による接着特 性への影響を低減させるためには、アンカーと母材コ ンクリートとの接着面積を十分大きくすることが望ま しいと考えられる。

アンカーをコンクリート円柱に打設し、スライスせ ずに行った引抜試験では、スライス試験片を用いた押 抜試験に比べてデータのばらつきが小さい結果となっ た。この結果から、よりばらつきの少なく、実際の使 用条件に近い試験方法として、円柱供試体を用いた引 抜試験を応用する手法が提案できると考えられる。

参考文献

1) ACI 355.4-11: Qualification of Post-Installed Adhesive Anchors in Concrete and Commentary, 2011.

- 日本建築あと施工アンカー協会:あと施工アンカ ー技術資料 第7版,66 p., 2009.
- 3) 強化プラスチック協会:だれでも使える FRP -FRP 入門 - , pp. 42-55, 2002.
- 泉 美治,小川政彌,加藤俊二,塩川二朗,芝 哲 夫:機器分析のてびき 第2版,pp.1-23,化学同人, 1996.
- 5) Chin, J. W., Aouadi, K., Haight, M. R., Hughes, W. L. and Nguyen, T.: Effects of water, salt solution and simulated concrete pore solution on the properties of composite matrix resins used in civil engineering applications, Polymer Composites, Vol. 22, Issue 2, pp. 282-298, 2001.
- 6) 冨山禎仁, 久保内昌敏, 仙北谷英貴, 津田 健: 高 分子系材料の腐食検知をめざした赤外線透過フ ァイバセンサの特性評価, 強化プラスチックス, Vol. 49, No. 6, pp. 258-264, 2003.
- 7) トンネル天井板の落下事故に関する調査・検討委員会:トンネル天井板の落下事故に関する調査・ 検討委員会報告書, pp. 29-30, 2013.

A STUDY ON THE IMPROVEMENT IN RELIABILITY OF POST-INSTALLED ANCHOR

Budget: Grants for operating expenses Research Period: FY2014-2015 Research Team: Materials and Resources Research Group Author: Nishizaki, I. and Tomiyama, T.

Abstract: The aim of this study was to elucidate the degradation mechanism of post-installed adhesive anchor in alkaline solution and to establish a method for evaluating its alkali resistance properties. We investigated the mechanical properties of the adhesive anchor in potassium hydroxide (KOH) solution with reference to ACI 355.4-11 standard. Changes in chemical structure of the adhesive in the alkaline solution were analyzed with infrared (IR) spectroscopy. The results indicated no significant deterioration in the bond strength of the adhesive after 4000 hours of immersion in KOH solution at 40°C. However, unsaturated polyester resin, a component of the adhesive anchor, showed hydrolysis in KOH solution. The hydrolysis reaction was found to accelerate with increasing temperature of the alkaline solution and progress from the surface to inside with increasing time of immersion.

Key Words: post-installed adhesive anchor, durability, immersion test, alkaline fluid, punch test