

龜裂發生으로 因한 構造物의 耐力低下에 関한 檢討 (完)

鄭 日 榮
(서울工大建築科 教授)

[3] 龜裂과 耐力

龜裂幅에서 推定되는 鉄筋의 応力を δ_{sa} 라 하면 (2) 式에서 有効하게 利用되는 残存応力度는 $(\delta_{sa} - \delta_{sd})$ 이다. ($\delta_{sa} - \delta_{sd} > 0$)이면 追加로 載荷할 수 있으며 $(\delta_{sa} - \delta_{sd}) \leq 0$ 인 경우에는 追加로 載荷할 수 없고 도리어 現狀에서 除荷 또는 補強하여야 할 것이다. Prestressed concrete에서는 龜裂이 固定荷重만으로 發生하였을 때에는 有効 Prestress가 消失되었다고 생각되어 耐力에 関한 檢討를 할 必要가 있다. 積載荷重에 의하여 龜裂이 생기는 경우에는 龜裂部分 및 그附近의 龜裂이 생길때 까지의 龜裂을 測定하고, 콘크리트의 彈性係數를 仮定하므로서 有効 prestress量을 推定하게 된다. 여기서 耐力의 算定을 할 수 있게 된다.

以上과 같은 計算 또는 測定에서 耐力의 推定을 한다는 것이 理想이지만 現段階에서는 반드시 可能하지는 않을 것이다.

따라서 表6에 나타낸바와 같이 単位面積當의 幅0.1mm以上의 龜裂길이를 指標로 하여 耐力低下를 micro의 으로 把握하는 手法도 생각할 수 있다. 그러나 이와 같은 表를 作成하는 것은 特定한 部材에서는 可能하지만 一般的으로는 困難하며,相當한 数数의 例가 必要할 뿐 아니라 이것을 一定하게 整理되어야 한다. 그리고 構造全体의 耐力은 構成 部材中 가장 耐力이 낮을 것으로 決定하게 된다.

[4] 龜裂의 補修

콘크리트構造物에 龜裂또는 다른 欠陷이 일어났을 때 그 構造物의 重要度나 特性에 対應한 補修 또는 対策이 施行되지만 우선 第1段階로서 이들 龜裂 狀態 및 構造物에 미치는 影響을 明白히 하기 위한 調査를 하여야 한다. 이 調査에서 重要한 것은 發生된 龜裂 等의 実情을 明白히 하는 同時에 그 原因을 究明하여야 할 것이다. 그 理由로는 다만 龜裂等의 欠陷을 補修하는 것으로만은 不充分하며 그 原因으로 되어 있는 要素를 除去하는 것이 基本的인 解決策이라 하겠다.

우선 콘크리트構造物에 發生하는 龜裂의 調査 方法과

原因의 推定方法을 記述하고자 한다.

(1) 龜裂의 調査方法

龜裂 調査는 다음과 같은 項目에 따라 施行하게 되는데 特히 重點을 두는 것으로는 原因이 施工上의 理由에 의하거나 材料의 性質에 의하거나 또는 構造性에 의한 것인가 調査를 施行하는 時點에서 龜裂이 活性 狀態인지, 또는 不活性인지를 判定하는 것을 念頭에 두는 것이다.

우선 調査의 基本的 手段으로는

1) 龜裂分布図의 作成

龜裂 位置, 形狀 및 分布 狀態의 調査(位置, 幅, 깊이)를 調査한다)

2) 發生時期의 推定

發見한 時期와 그때의 狀態에 関하여 發見者에게 事情聽取

3) 施工方式의 調査

施工 担当者에게 現場 事情聽取

4) 施工時의 環境条件 調査

施工時의 環境条件 調査

施工時의 氣象条件, 日射, 近處에서 行하고 있는 다른 工事와의 関聯性 調査

5) 施工中 또는 完成后에 있어서의 構造物의 荷重履歴의 調査

6) 使用材料에 対한 調査 및 試驗 特히 시멘트, 骨材에 대해서는 生產地에서 現場까지의 供給經路, 貯藏 狀態에 関한 調査

7) 構造物의 變形 調査

(가) 龜裂分布図의 作成

龜裂分布図는 龜裂의 原因을 推定하는데 있어서의 가장 有力한 資料의 하나이며, 또한 調査의 第1段階로서 가장 重要한 것이다. 龜裂分布図는 構造物에 일어난 모든 龜裂에 對하여 그 位置, 方向, 幅 및 깊이를 図面化한 것으로서 構造物의 種類에 對하여 각각의 平面図, 側面図, 斷面図, 展開図 또는 複雜한 경우에는, 透視図나 部分 詳細図에 각각의 龜裂을 記入한 것이다.

이 調査에 必要한 道具 또는 器具로서 다음과 같은 것 이 있다.

損 順 位	一般的인 亀裂의 進行状況	亀裂 程 度			順位 0에 대한 바닥 판 刚性	対策의 要不 要	備 考	
		幅	間隙	m ² 当의 亀裂量				
	0		亀裂이 없음			1	不要	
初期 状態	1		一方向의 亀裂(主鉄筋方向 또는 配力鉄筋方向)이 散在한다	0.1mm 以上	主 보 間隙 以上	0.5% 以下	거의 1	不要
	2		一方向의 亀裂(主鉄筋方向 또는 配力鉄筋方向)이 散在한다	0.1mm 以上	主 보 間隙 以上	2.0% 以下	거의 1	境遇에 따라要 遊離石灰가 나타날 때에는 鋪装面에 注意
中期 状態	3		二方向 亀裂(主鉄筋 方向 및 配力鉄筋方 向)이 発生한다.	0.1mm 以上	主 보間隙 以內 部分의 으 로 0.5m 程度	2.0% 以上 3.0% 以上	1 ~ ½ 程度	境遇에 따라要
	4		亀裂이 拡大되고 亀 甲状 亀裂에 가깝다.	0.1mm 以上	全体의 으 로 0.3 ~ 0.5m 程度	3.0 ~ 5.0%	½ ~ ¼ 程度	要 이 程度에서는 바닥 剛性이 현저하게 低 下되므로 注意 따라 서 觀察이 必要
末期 状態	5		亀裂이 亀甲状 으로 되고 間隙이 좁아진 다.	0.1mm 以上	鉄筋pitch 程度	5.0% 以上	½ 以下	要
	6		亀裂幅이 比較的 큰 場所가 많이며 亀裂 부 콘크리트의 떨어 져가감. 그리고 콘크리트의 작은 剥離를 볼 수 있다. 나감	0.1mm 以上	鉄筋pitch 程度	5.0% 以上	½ 以下	要
破壊 状態	7		被覆콘크리트 부분 이 落下. 바닥 变形 이 대단히 커진다.	0.1mm 以上	鉄筋pitch 程度	5.0% 以上	½ 以下	要
	8		完全히 바닥 콘크리 트의 脱落狀態	0.1mm 以上	鉄筋pitch 程度	5.0% 以上	½ 以下	要

(表 6) 바닥판의 損傷程度의 把握

- ① 構造物의 図面……全體図, 平面図, 側面図, 断面図
配筋図 等
- ② Steel tape, holding scale 等
- ③ 亀裂幅 測定用 루배 (1/10 눈목, 倍率 10倍)
- ④ Camera (フルアシ)
- ⑤ Hammer, 붉은 잉크 白墨

等의 道具를 使用하여 亀裂 位置나 幅等을 測定하고 準備된 図面에 記入하여 간다. 特히 亀裂의 平面位置나 方向을 明白히 하기 위하여 構造物 表面에 1~2m 間隙의 格子를 Chalk로 記入하는 同시에 図面上에도 같은 格子를 써 넣어서 測定하면 能率이 좋고 精度도 向上한다. 또한 微細한 亀裂이 多数 이거나 特徵的인 pattern를 가진 亀裂인 경우에는 写真撮影을 하여 두면 좋다.

이때 亀裂을 明確히撮影하기 위하여서는 若干 傷方向

에서 撮影하면 좋은 Contrast가 된다. 또한 写真撮影은 그 写真과 撮影方向의 関係를 図面上에 記入하여 두는 것이 重要하다.

이들 現場에서 測定한 data를 図面上에 整理하여 亀裂分布図가 完成하는데, 図面의 形式으로는 展開図가 가장 全体를 아는데 便利하다.

또한 複雜하고 図示하기 어려운 部分에서는 写眞을 添加하면 좋다. 亀裂의 表面에 있어서의 狀況은 그 亀裂分布図에서 明確하여지지만 亀裂의 깊이는 이와 같은 方法으로는 確実하지 않으므로 図面上에 이 값을 記入하고 이와 같은 亀裂의 性質은 補修方法을 決定하는데 있어서 重要한 要素가 되므로, 반드시 確認하여야 한다.

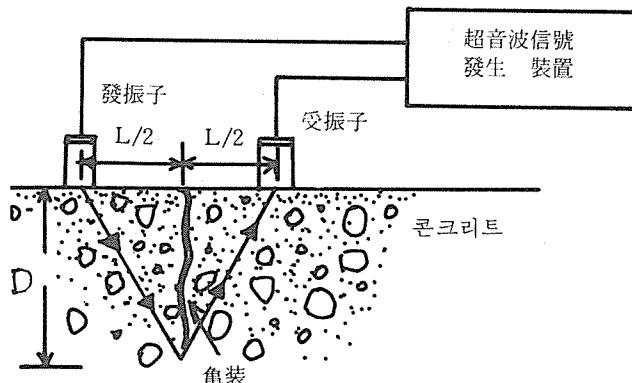
(나) 亀裂깊이의 測定方法

亀裂깊이를 알 수 있는 方法으로는

- ① 亀裂部分에 挿入하여 確認하는 方法
- ② Core Boring에 의한 方法
- ③ 超音波에 의한 方法

이 가운데서 ①은 亀裂部分에 黏은 インク等의 色素를 少多 壓力を 加하여 注入하여 두고 이것이 乾燥한 때에 콘크리트를 파서 깊이를 確認하는 方法이다.

②는 亀裂部分의 콘크리트 core를 採取하여 確認하는 方法으로서 正確한 幅을 求하기 위하여서는 미리 着色한 エポシ樹脂を 注入, 硬化한 後에 行하면 좋다. 그러나 亀裂은 반드시 一方向으로 늘어나는것이 아니라 여러가지 모양으로 折曲하여 생기게 되므로, 이를 確認하기 위하여서는相當한 数x의 core를 採取하여야 할것이나.



(그림 16) 超音波에 의한 亀裂깊이의 测定

以上 두가지 方法은 콘크리트構造物을 損傷시켜서 確認하는데 对하여 ③은 超音波에 의한 方法으로서 非破壊的이라는 것이 特徵이다. 即 그림16에 나타난바와 같아 亀裂를 사이에 두고 그兩쪽 超音波振子, 受振子를 두고兩쪽사이에 超音波의 傳播하는데 所要하는 時間 ΔT 를 测定한다. 이때 發·受振子間을 距離를 L, 健全한 콘크리트의 超音波傳播速度를 V라면 亀裂 깊이 D는

$$D = \frac{1}{2} \sqrt{(V \cdot \Delta T)^2 - L^2}$$

로서 表示된다. 따라서 이 测定에서의 L은 여러가지로 变化시켜서 이에 对応하는 D를 求하고 平均值를 取하여 亀裂의 깊이를 推定하게 된다. 다만 이 方法의 欠点은 超音波装置가 高価이라는것과 亀裂속에 물이 있을 때나 亀裂幅이 0.2mm以下일 때 또는 超音波 走行方向에 鉄筋이 配置되어 있을 때에는 亀裂의 影響이 確実하여지지 않는다.

(다) 亀裂発生時期의 推定

亀裂調査에 있어서 그 発生時의 決定은 亀裂 原因의 推定을 施行하는 段階에서 重要한 決定要素의 하나이기 때문에 여러가지 手段을 総合하여 慎重히 하여야 한다. 即 亀裂의 発生時期를 施工 直后라던가 또는 数個月后

인지에 따라 亀裂発生原因도 달라진다. 特히 亀裂 発生時期의 決定에 对한 問題点으로서 亀裂를 発見할 수 있는 時点은 어느程度 亀裂이 成長한 후의 경우가 많으며, 最初로 発生한 時期는相當히 時間이 経過된 時点이므로 発生時期를 決定하는 것은 困難하다. 그러나 한쪽에서 追求하는 것이 아니라 여러 面에서 追求하게 되므로 比較的 精度 있는 推定이 可能하다. 여기서 몇 個의 具體的인 方法을 들어보면

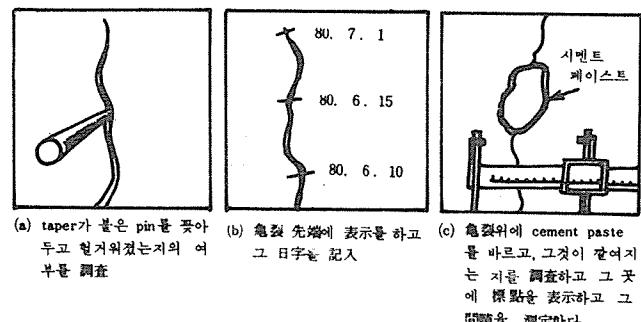
① 施工 担当者, 特히 多数의 関係者에서의 情報

② 亀裂의 形狀

等이 있으며, 이 가운데서 ①에 对해서는 発見時期에 関하여 될수 있는대로 여러 사람에서의 情報를 모음으로서 比較的 初期段階까지 거슬러 올라가서 追求할 수 있는 可能性이 있다.

또한 ②에 関하여서는多少의 經驗이 必要하지만 콘크리트 打設後 얼마 안되어 発生된 亀裂은 아직도 콘크리트強度가 極히 낮은 段階이므로 亀裂이 窪고 断續된 lens 모양인 것이一般的이며, 이에 反하여 콘크리트가 充分히 硬化한 後에 発生된 亀裂은 均一한 幅으로 連續하게 된다. 이것은 発生時期를 判定하는데 대단히 有力한 資料가 될 것이다.

또한 다른 方法으로 亀裂発生時期를 決定하는 대는, 거푸집을 除去하는 時期에 亀裂이 存在하였는지의 여부를 알아보는 것이다. 그러나 이와 같은 情報가 工事日報等에 明確히 記録되어 있지 않으므로 이 調査의 要點은 直接 거푸집을 除去하는 作業에 從事한 労務者, 監督員等 될수 있는대로 많은 사람들과 만나서 情報를 収集함으로서 그量이 많을수록 正確한 推定이 可能하게된다.



(그림 17) 亀裂의 成長 調査

이以外에도 亀裂의 모서리가 떨어지거나, 또는 内部에 먼지가 侵入한 狀況等을 記録할 必要가 있다.

(라) 亀裂變化의 测定

앞서 記録한 바와 같이 発見된 亀裂이 그 時点에서 成長하고 있는지의 여부를 判定하는 것은 原因追求나 補修方法을 決定하는데 있어서 重要한 要素가 된다.

따라서 亀裂의 発見后에는 이점에 関한 追跡調査가 必

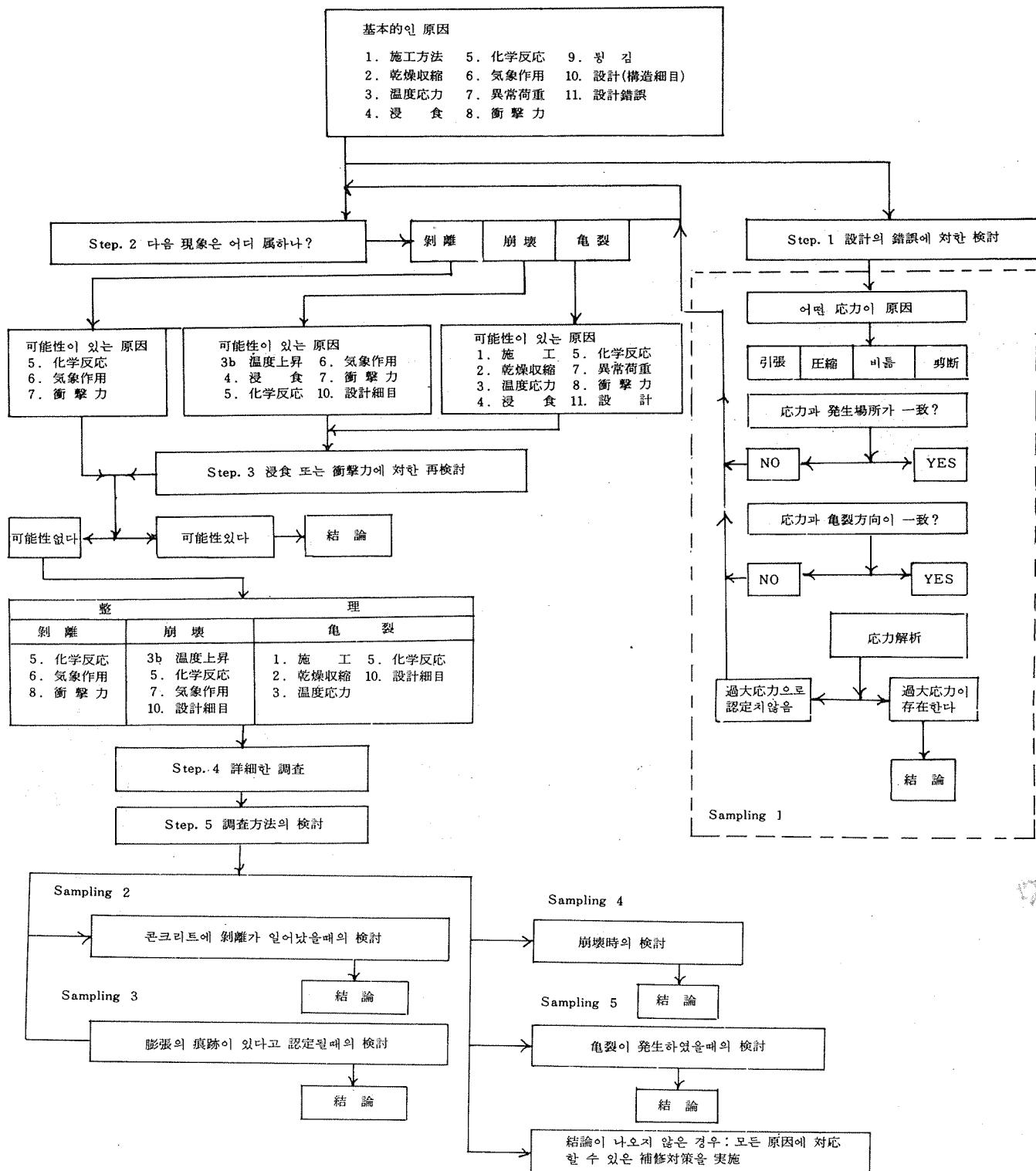
要하다. 이 방법으로는 루베에 의한 亀裂 幅의 测定이나 電氣的인 計測器에 의한 精密한 测定法도 있지만 여기서는 일단 簡便한 方法으로는 그림17에서와 같이

- ① taper가 붙은 pin를 亀裂에 끊은 方法
- ② 亀裂 先端의 位置를 記錄하는 方法
- ③ 亀裂위에 시멘트 페이트를 얇게 바르고 時間이 経過하였을 때 시멘트 페이스트 위에 새로이 亀裂이 發生하

는지의 여부를 調査하는 方法

④ 亀裂幅을 测定하는 方法

等이 있다. 이와같은 测定은 될수있으면 1個月 또는 그 以上的期間에 걸쳐서 實施하는 것이 要望된다. 이와 同時に 構造物의 变形이나 温度, 周囲 条件等이나 荷重条件을 测定하여 記錄하여 두면 나중에 判定하는데 있어서 큰 役割을 한다.



(그림 18) 亀裂調査와 原因判定의 Flow chart

(마) 載荷試験等에 의한 構造物 強度의 判定
構造物에 亀裂이 多数 発生하여 構造物 強度가 不足한다고 判断하였을 境遇 構造物의 載荷実験이나 振動試験을 하여 応力과 变形關係 및 構造物의 振動特性에서 剛性 推定을 한다. 그러나 이들 試験을 実施하는데 多額의 費用이 所要되며, 또한 載荷試験인 경우에 큰 变形이나 応力を 일으키기 위하여서는 莫大한 荷重을 加할 必要가 있어나므로 實際로는 実施 困難한 경우이다.

(바) 其他 調査項目

以上 記述한 結果 以外에도 다음과 같은 調査 및 試験을 必要에 따라 하여야 한다.

- ① 使用材料에 对한 調査 試験 (材料試験結果의 収集 以外에도 必要한 境遇 化学 分析 및 再試験을 하여야 한다)
- ② 施工方法이나 施工時의 条件의 記録의 再検討 (施工方法, 施工機械等의 設備, 또는 施工時의 気象条件等)
- ③ 構造物에 加하는 荷重의 調査 (積載荷重만 아니라 施工中의 短期荷重 및 土圧 等을 包含한 여려가지 種類의 荷重 要素의 모든것에 関하여 그 크기와 履歴)
- ④ 構造計算書, 設計図面의 再検討
- ⑤ 基礎 및 地盤等에 関한 調査 (地盤性狀, 또는 構造物周辺地盤의 變化에 関한 測量)

(2) 亀裂發生 原因의 推定

各種 亀裂의 調査 結果로서 얻어진 各種의 情報에서 亀裂原因의 推定方法에 関하여 記述하고자 한다.

1) 原因 推定의 順序

亀裂等의 原因이 되는 要素는 数많이 있으나 이를 크게 나누면

1. 施工方法, 2. 乾燥収縮, 3. 温度応力, 4. 浸食, 5. 化学反応, 6. 気象作用, 7. 異常 荷重, 8. 衝擊力, 9. 鋼筋,

10. 設計細目的 不備, 11. 設計의 錯誤

亀裂調査의 結果에서 亀裂이 上記의 어느 項目에 属하는지를 判定하는 것은, 그 亀裂이 構造物에 对하여 어떻게 影響을 미치는가와 좋은 補修方法을 判定하는데 重要한 것이 되지만 이것도 Random인 方法으로 実施하였기 때문에 단대히 能率이 나쁘며 判定하는데 틀리는 경우가 있다.

따라서 一定한 順序에 따라서 系統的이며 效率의 方法으로 하여야 한다. 그림18에 나타낸 것은 그 順序를 나타낸 Flow chart의 한 例이다. 여기서 알 수 있듯이 亀裂 또는 다른 欠陷에서 일어나는 原因의 範囲가 좁여지고 可能性이 있는 原因에 对하여 이에 对応하는 data와 比較하여 檢討하면 된다. 構造性의 亀裂이라고 判断되는 경우에는 亀裂의 展開와 設計 計算書 또는 경우에 따라서는 部分의 断面의 応力 計算 結果를 对応시켜서, 그 亀裂을 일으키는 힘의 方向, 그 힘의 作用하는 可能性을

될수 있으면 그 크기를 推定하는 것이 基本이 되며, 이것이 実施되면 그 原因은 거의 確定지워진다. 그리고 亀裂의 展開圖에 对하여 亀裂의 方向性과 部材와의 関係에 注目하는 것이 重要하며 이것을 実施함으로써 거의 確実한 힘의 方向과 그 種類(圧縮, 引張, 剥離, 비틀기 等) 또한 다른 原因으로 発生하는 亀裂에서는 亀裂方向과 直角으로 作用하는 引張応力에 의한 것이다.

2) 亀裂 原因의 簡易 判定法

亀裂가운데서 比較的 좋다고 생각되는 가운데서 몇개는 그 現象 또는 条件과의 사이에는 比較의 一定한 関係를 지니고 있는 경우가 많다(表7 參考)

發生時期 初期材令 - 施工上의 原因, 材料의 不良 構造의 不良原因, 乾燥収縮

어느程度以上의 材令一等의 材料의 性質

亀裂分布 不規則 - 材料의 不良, 施工上의 原因 構造의 不良原因, 水和熱에 의한 温度變化, 乾燥収縮

施工時의 亀裂

氣象條件 徑다, 乾燥, 強風 - plastic shrinkage

徑다 - 水和熱에 의한 温度變化

차다, 強風 - 凍結

콘크리트의 뜁은配合 · Bleeding 때 -沈下, plastic, shrinkage
配 合 富 配合 - 水和熱에 의한 温度變化
早強性시멘트의 使用 - 同 上

(表 7) 亀裂 現象과 原因의 相互關聯

(2) 補修

콘크리트에 発生한 亀裂의 補修材料 方法은 다음에 列한 条件에 따라 다르게 된다.

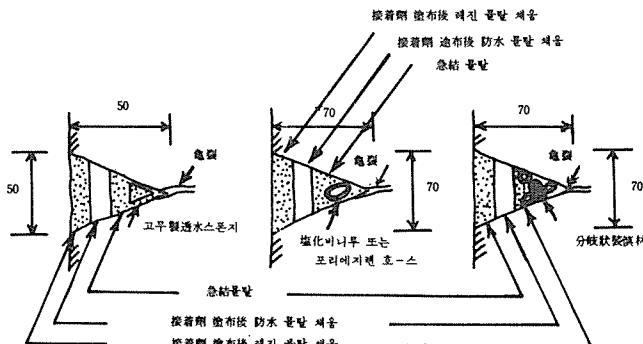
- ① 亀裂이 貫通되어 있는지, 아닌지의 여부
- ② 亀裂幅의 크기 길이
- ③ 構造耐力의 必要性
- ④ 마감이나 保護材料의 有無
- ⑤ 漏水, 湧水, 濡氣의 有無
- ⑥ 水圧의 有無
- ⑦ 亀裂 内部의 塵埃 · 油脂分 固着의 程度
- ⑧ 施工場所의 気象 環境条件

補修材料는 補修方法에 따라서도 달라진다. 그것을 크게 나누어 보면

- ① 亀裂의 表面을 Seal하는 方法
- ② 亀裂의 内部까지 Grout充填하여 補修하는 方法
- ③ 亀裂을 交差시켜서 anchor하는 方法

(가) 亀裂 表面을 Seal하는 材料

亀裂 表面을 Seal하는 경우에는 亀裂幅이 대단히 적거나(0.2mm 以下) 亀裂의 成長이 完全히 中止하였을 때, 弹性을 지닌 低粘度 에폭시樹脂 또는 Seal材料가 잘 使用된다. 콘크리트 表面의 亀裂에 따라 V cut, 또는 U cut, Seal材 또는 弹性을 지닌 시멘트系 材料로서 充填 하여 補修한다. 使用材料는 低粘度 에폭시樹脂, 바데 모양의 樹脂 몰탈, silan, cauking, asphalt pitch, 防水 페이스 트·몰탈等이 있다. 또한 止水, 防水만을 目的으로 하는 境遇에는 V cut 또는 U cut를 하지 말고 亀裂에 따라 表面에 고무系나 Vinyl系 防水 sheet를 붙이는 方法도 있다. 溉水, 漏水 狀態에서는 asphalt系, 樹脂系의 Materials는 使用하지 않고 急結性 페인트·몰탈을 使用하거나 그림 19에서와 같은 方法을 採用한다. 急結性 페이스트·몰탈成分은 主로 無機質인것이 많고, 시멘트에 塩化 칼슘을 添加하거나 aluminous cement를 使用한다. 또는 硅酸 Soda이나 碳酸 Soda等을 使用하는 경우도 있다.



(그림 19) 漏水中의 亀裂의 補修法
(V形 Cut 内部에 導水管을 設置)

最近에는 Cauking材를 使用하는 수도 있다. 良質의 弹性 silan는 언제나 可撓性이 있으며 바닥材料의 움직임도 追隨할 수 있는 利点이 있다. 附着性을 좋게 하기 위하여서는 primer가 必要하며, 또한 水压이 作用하는 곳에서는 그대로의 狀態로는 使用할 수 없으며 그림 19에 나타낸 方法으로 漏水 個所를 짜서 最后로 1個所에 몽아서 물을 막아야 할 것이다. 防水 페이스트·몰탈은 시멘트 속에 混和材를 섞어서, 特히 防水性, 附着·可撓性을 增加시켜야 할 것이다. 이 混和材에는 無機質系, 有機質系인 것이 있다. 無機質系에는 塩化 칼슘, 硅酸 Soda, 硅酸質 (silica) 粉末, 지루고늄 化合物等이 있으며, 有機質系에는 脂肪酸塗, polymer 데이스 파존等이 있다. 포리마 데이스 파존의 種類로서는 포리酢酸 비니루, 포리아크릴酸 에스텔, 스디렌 부다지엔 라바, 아크리로니 드릴 부다지엔 라바, 크로로 부렌 라바等이 있다. 이들 混和材는 시멘트에 对한 混合量이決定되어져 있으므로 注意하여야 한다.

(나) Grout 材料

Grout 材料는 大別하여 無機質系와 有機質系가 있으

며, 다음 条件을 万足하여야 한다.

- ① 콘크리트 바닥 材料가 乾湿하는데도 不拘하고 強力하게 接着하는 것.
- ② 亀裂幅의 大小에 不拘하고 粘度가 다른 Grout材를 選擇할 수 있으며, 亀裂 細部까지 Grout가 可能한 것.
- ③ Grout할 場所가 어떤 곳이라도 作業이 可能한 것.
- ④ Grout后에 콘크리트 成分中의 알카리性이나 水分에 对한 抵抗이 크며, Grout材料가 劣化 分解하기 쉬워서는 않된다.
- ⑤ Grout后에 Grout材料는 収縮하지 않은 것으로 고른다.
- ⑥ 經年 變化에 따라 變化하지 않고 接着性·耐候性이 큰 것.
- 等이다.

2) 補修法

(가) 一般的인 問題

亀裂은 그 性質에 따라서 表8에 나타낸것과 같이 亀裂幅의 크기에 따라 注入材料의 粘度를 考慮하여야 한다.

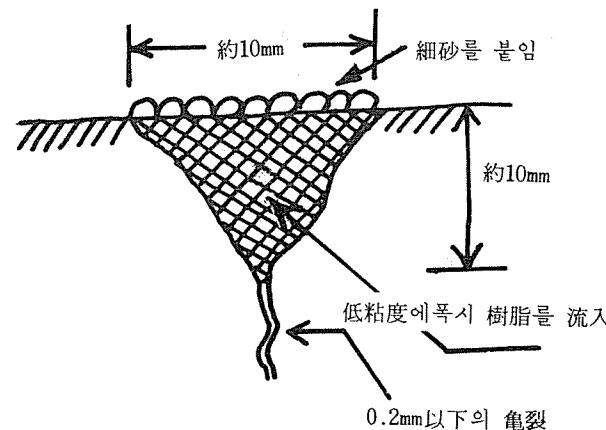
狀 態	粘 度	適應되는 亀裂幅
一般呼稱	(cps) 20°C	
液 狀	低 粘 度 800以上	1.5mm 以下
물엿모양	中 粘 度 約7,000	0.3~5.0 mm
粘 狀	高 粘 度 30,000以上	3.0mm 以上
바데모양		seal 用

(表 8) 樹脂의 粘度와 適應되는 亀裂幅

(나) Seal에 의한 補修法(有機質系)

i) 補修方法은 亀裂幅이 대단히 적고 Grout하기 困難할 경우와 亀裂이 完全히 停止되었을 경우에 適用한다.

- ⑦ 亀裂幅이 대단히 적으므로(0.2mm 以下) 注入이 困難한 境遇.



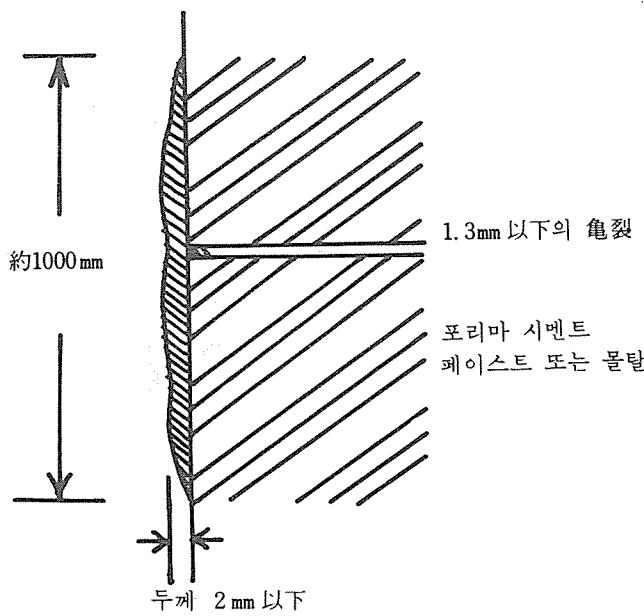
(그림 20) 슬래브의 가는 亀裂 補修法

亀裂에 따라 길보기幅, 깊이가 모두 約 10mm로서 V cut, U cut를 하고 파낸面을 充分히 清掃한 後에 低粘度 에

혹시樹脂(Slab의 境遇에는 그림 20) 바데 모양 에폭시樹脂, Silan, Cauking, asphalt等의 Seal材를 充填한다. V cut, U cut는 最近에 와서는 機械로 하는데 即 크라인더의 날, 팁드先端을 亀裂에 맞혀서 파내게 된다. 亀裂法이 젖어 있을 때에는 이들充填材를 直接 使用할 수 없기 때문에 미리 푸라이머를 塗布하는 쪽이 콘크리트와의 附着이 잘된다. 水压이 걸리는 경우에는 그림 19에서와 같이 急結性 페이스트·몰탈을 使用하여 대충 누르고, 接着의 完全性을 目的으로 한 바데 모양의 에폭시樹脂, Silan를 채우면 좋다.

④ 亀裂의 成長이 完全히 停止되었을 境遇의 Seal法 (포리마 시멘트系)

이와 같은 경우의 亀裂幅은 約 0.3mm 以下일 때 適用된다. 亀裂을 中心으로 幅 約 100mm에 对하여 Wire Brush로서 물을 부어서 깨끗히 씻고, 포리마 시멘트 페이스트·몰탈을 해라를 사용하여 놀려 바르는. (그림 21参考) 方法으로 포리마의 種類로는 可撓性·接着性, 防水性質이 있는 合成고무 라텍스(S. B. R., N. B. R., C. R.)等을 잘 사용하고 있다. 또한 最近에는 低粘度(10CPS 以下)의 加水 反応型 포리우레탄 注入材料가 应用되어 있다.

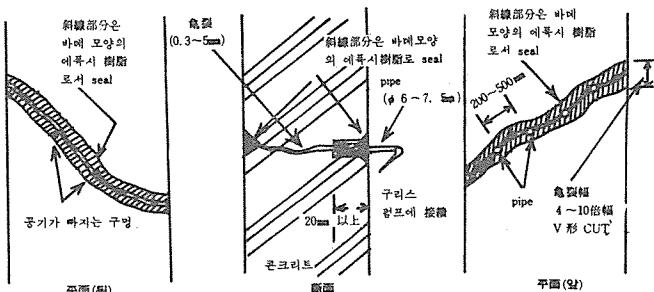


(그림 21) 亀裂의 成長이 停止한 が는 亀裂補修法

(a) Grout材料에 의한 補修法(樹脂注入)

亀裂은一般的으로 線으로 보이기 때문에 實際의 幅보다는 보다 窄게 보이므로 亀裂의 測定은 눈 어림으로 하여서는 않된다. 이 補修法에 対象으로 하는 亀裂幅은 0.3~5.0mm인 境遇로서 콘크리트에 亀裂이 貫通하고 있은 경우가 많다. 貫通한 兩面 모두를 Seal로서 樹脂注入充填할 必要가 있다. (그림 22参考) 亀裂에 따라 亀裂幅의 10倍(0.3mm幅의 경우)에서 5.0mm幅을 一邊으로 하는 2等辺 三角形에 콘크리트를 파고 그 部位를 깨끗히 청소하여 바데 모양의 에폭시樹脂를 채워서 Seal한다.

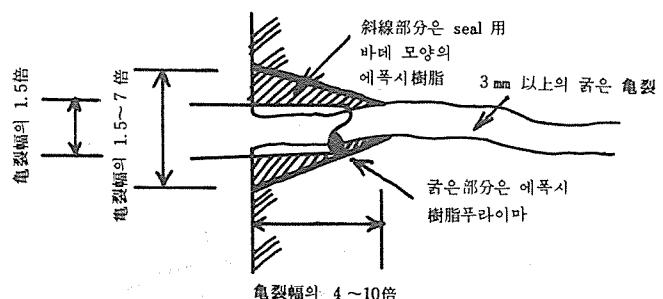
고 Brush로 깨끗히 한 후에 바데 모양 에폭시樹脂를 손으로 밀어 넣어 채운다. 이때 亀裂길이가 600mm以上일 때는 200~500mm間隙으로 樹脂注入口를 만들어 $\phi 6\sim 7.5$ mm의 pipe를 콘크리트 表面에서 20mm以上의 깊이의 亀裂V形 cut 속에 插入하여 固定시킨다. pipe를 固定하는 注入쪽은 作業하기 쉽게 温度差가 적은 側面을 골라서 固定 pipe의 反對側의 콘크리트 亀裂에 空氣가 빠져나갈 구멍(約 $\phi 3$ mm)를 設定한다. pipe 固定間隙과 空氣가 빠져나가는 구멍의 間隙은 각々 200~500mm이면 좋다. pipe 固定에는 seal用의 바데 모양의 에폭시樹脂를 使用하고, pipe가 그 自重에 의하여 不安定하게 되지 않게 正確히 設定하여야 한다.



(그림 22) 0.3~5mm 亀裂幅이 貫通되었을 경우

(b) Grout材料에 의한 補修法 (포리마 시멘트系 材料의 壓入)

이 補修法에서 対象으로 하는 亀裂幅은 0.3mm以上인 대단히 窄은 경우이다. 이 경우에는 亀裂내에 樹脂注入을 하면 대단히 高価가 되므로 壓入하기 쉬운 軟한 시멘트 페이스트·몰탈을 注入한다. (그림 23参考)



(그림 23) 3mm 以上的 窄은 亀裂 補修法

即 亀裂의 中心에 따라서 亀裂幅의 7(亀裂幅이 約3mm)에서 亀裂幅이 約20mm를 一邊으로 하는 2等辺 三角形에 콘크리트를 파고 그 部位를 깨끗히 청소하여 바데 모양의 에폭시樹脂를 채워서 Seal한다. 壓入하는 pipe는 300~500mm間隙으로, 깊이는 亀裂幅의 10~4倍로 하여 插入固定한다. pipe의 굽기는 亀裂幅의 約 1.5倍인 것을 使用하고 亀裂部分의 Seal, pipe의 固定에 使用된 바데 모양의 에폭시樹脂의硬化를 기다리고, 그後에 시멘트 페이스트·몰탈을 壓入한다.

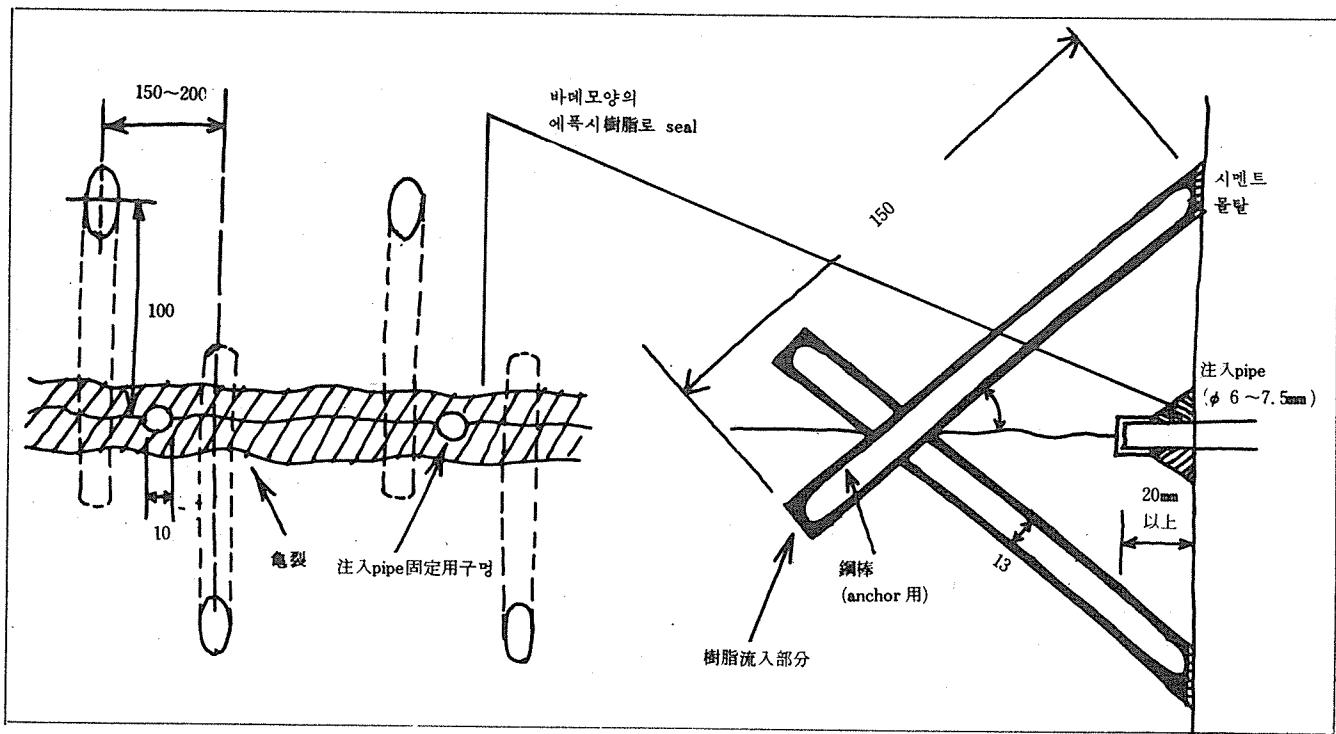
(e) anchor 補強을必要로 하는補修法 콘크리트에 亀裂이 發生하였을境遇, 原因이材料施工에서 오는收縮亀裂以外에는構造의으로確実히하기위하여一体化補強하여야한다. 이런경우에는亀裂을파서새로운구멍을뚫고樹脂를流入하여表面의除鏽脱脂를한鋼棒 또는 pipe를박아넣어서anchor로하여이것을바탕으로하여一体化한다. anchor하기위한구멍의直徑과깊이는콘크리트의強度, 鋼棒의種類에따르지만直徑의10倍以上인구멍의깊이는充分할것이다. 또한鋼棒를挿入하였을경우콘크리트와의틈바구니는적은쪽이接着耐力이커진다.

(5) 亀裂의制御

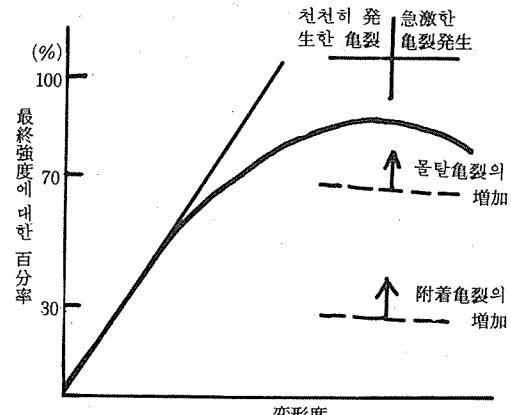
高強度鉄筋의利用이增加나, 設計方法이終局荷重이거나, 極限設計理論으로옮겨가는데따라서鉄筋콘크리트構造物의亀裂制御의問題는重要視된다. 콘크리트에發生하는亀裂의大部分은体積变化外力等으로의하여일어나는直接応力및휨応力의作用이原因이된다.

(1) 콘크리트의亀裂機構

이것은圧縮力を받은경우의micro crack와引張破壞를생각할수있으며前者는다시骨材와몰탈과의界面에있어서의附着또는界面亀裂과몰탈또는페이스트matrix속의亀裂의두種類로나누어생각하게된다. 그리고引張破壞는圧縮応力에의한micro crack와같



(그림 24) 亀裂을 中心으로 anchor에 의한 補修法



(그림 25) 短時間荷重에의한 plain concrete의典型的인 $\delta - \epsilon$ 曲線

의不規則으로分散하지 않고 한個의 큰亀裂이다.

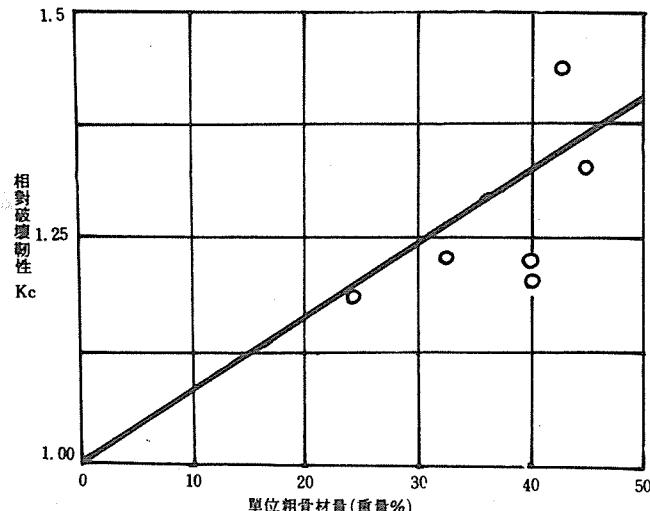
1) 圧縮応力を 받은 경우의 micro crack

短時間荷重에의한硬化콘크리트의一軸圧縮에의한 $\delta - \epsilon$ 曲線은그림25와같이最経強度의30%以下에서는直線關係가成立하고이時点에서는micro crack의增加는確認되지않으나, 30%以上이면直線關係가깨져서70%를넘으면變形度는커지고終局에는応力의減少에對하여變形度는增加한다.

2) 引張破壊

硬化콘크리트의micro crack에對하여古典的인破壊力学을適用한 많은研究가있다. 亀裂의先端에있어서의 $\delta - \epsilon$ 曲線의狀況을나타내는하나의parameter는応力密度(Stress intensity)로서,破壊가始作할때의応力密度는fracture toughness K_c 는材料의破壊에抵抗하는尺度가된다. Kaplan는1961年에破壊力学을

콘크리트에 適用하였고 이어서 Glucklin 等에 의한 研究가 進行되어 콘크리트의 K_c 는(그림 26)에 나타낸바와 같이 単位 粗骨材의 量에 正比例한다는 것을 알 수 있다.

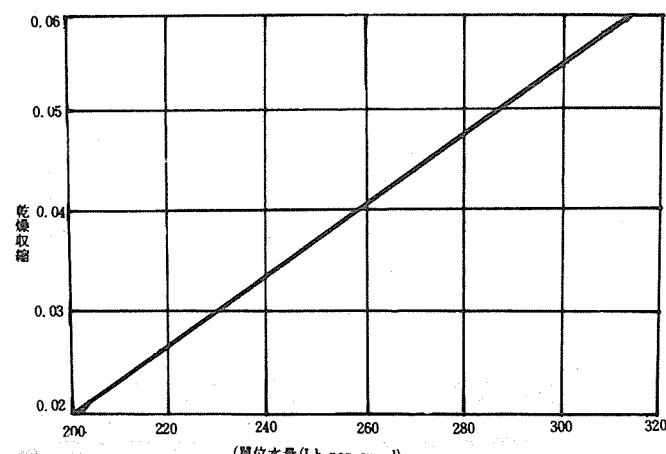


(그림 26) 몰탈 콘크리트의 破壊剛性에

미치는 粗骨材의 영향

(2) 乾燥収縮에 의한 亀裂 制御

乾燥収縮에 影響을 미치는 要因으로서는 시멘트의 種類, 骨材의 種類 単位水量 및 配合, 混和, 포소란, 濡潤養生 期間 및 供試體의 크기等이 있다. (그림 27)에는 単位水量과 乾燥収縮과의 典型的인 關係를 나타낸것이다.



(그림 27) 콘크리트의 乾燥収縮에 미치는

單位水量의 典型的인 영향

(3) 휙 亀裂의 制御

鉄筋콘크리트 構造物에 있어서의 亀裂의 制御는 設計上의 理由와 鉄筋의 腐食을 制御하기 위하여 重要하다.

Gregely 와 Lutz 는 보의 最大 亀裂幅에 關한 많은 實驗結果를 統計的으로 分析하고 다음과 같이 結論을 내렸다.

- ① 鉄筋応力이 가장 重要하다.
- ② 콘크리트의 被覆두께도 重要하다.
- ③ 鉄筋을 둘러 쌓고 있는 콘크리트의 面積도 重要하다
- ④ 鉄筋의 直徑은 그다지 重要하지 않다.
- ⑤ 底面의 亀裂幅은 鉄筋位置에서 보의 引張面 까지의 變形度 勾配에 影響 된다.

이와 같은 結論에 따라서 亀裂幅 算式을 提案된 式으로는 ACI 318-71에 있는 簡易式이 使用된다.

$$Z = f_s \cdot \sqrt{d_c} \cdot A$$

여기서

f_s : 鉄筋應力

d_c : 引張面에서 가장 가까운 鉄筋의 中央 까지의
被覆 두께

A : 鉄筋 1 個當의 콘크리트 斷面積

一般的으로 보의 안쪽에서는 Z 의 最大 許容值 31,251 kg / cm (175 kips / in)는 亀裂幅 0.3mm에相當한다. 바깥쪽인 경우의 Z 의 值은 25,894kg / cm (145 kips / in)이다.

(4) 長期間 經過된 亀裂

콘크리트의 亀裂 制御에 關係되는 主要한 長期 因子를 整理하면

① 長期間 載荷의 영향

附着 亀裂은 creep 變形의 增加에 따라 늘어난다.

② 環境의 영향

凍結融解에 의한 콘크리트와 鉄筋과의劣化

③ 骨材 其他의 영향

알카리의 骨材反應

(5) 適切한 建設手法에 의한 亀裂 制御 實際의 施工以外에 設計, 示方書, 材料 및 配合에 對한 것도 포함된다.

그 内容으로는 restraint, shrinkage, settlement, 및 construction 等의 項目으로서, 效果가 있는 設計, 明確하고 詳細한 示方書 및 入札에 따라 施工할때의 檢查方法等을 推進시키는 것은 技術者の責任이다. 또한 이들은 確信을 가지고 實行하지 않으면 期待한 效果는 얻기 어렵다.

※ 4 월호 訂正

- 2 페이지 상단에서 첫째, 셋째줄 朴商浩를 朴虎昌으로,
- 3 페이지 하단에서 8째줄 吉正大를 吉正天으로 訂正 합니다.

정화운동 앞장서서 명랑사회 이룩하자