【 단면검토: 좌측단부】

fcl

M c = 식

As

Cr 계

s **=**

계 설

전 최

단면제원 및 설계가정: 극한한계상태

B(mm) = 1000 H(mm) = 350 d(mm) = 250 피복(mm) = 100 Mu (kN·m) = 242.015 Vu (kN) = 167.204

필요철근량 산정

철근량 검토

중립축 깊이 검토

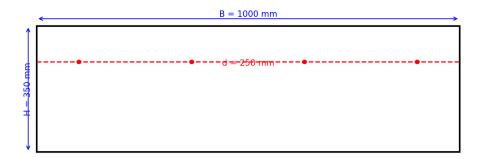
인장철근 변형률

설계 휨강도 산정

전단에 대한 검토

페이지 1

【 단면검토: 좌측단부】



【 단면검토: 좌측단부】

【 단면검토: 중앙부(지간1)】

fcl

M c = 식

As

Cr 계

s **=**

계 설

전 최

단면제원 및 설계가정: 극한한계상태

B(mm) = 1200 H(mm) = 600 d(mm) = 500 피복(mm) = 100 Mu (kN·m) = 500.0 Vu (kN) = 250.0

필요철근량 산정

철근량 검토

중립축 깊이 검토

인장철근 변형률

설계 휨강도 산정

전단에 대한 검토

페이지 3

【 단면검토: 중앙부(지간1)】

