제9장: 프레임과 격자 구조물의 강성 해석 (1)

9.1 2차원에서 임의의 방향에 위치한 보 요소의 강성 행렬

학습목표:

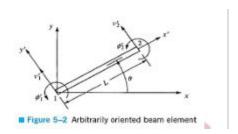
- 2차원에서 임의의 방향을 갖는 보 요소의 강성 행렬을 유도하는 방법을 이해하고 적용합니다.
- 직교 좌표계에서 강성 행렬을 얻는 과정을 통해 전체 구조에 대한 해석 능력을 키웁니다.
- 경사진 지지점을 가진 문제를 효과적으로 다루는 방법을 습득합니다.
- 격자 구조물의 강성 행렬 및 방정식을 체계적으로 이해하고 유도하는 과정을 학습합니다.

프레임과 격자 구조

- 프레임(그리드): 구조물의 주요 부분으로 빌딩이나 교량과 같은 구조물에서 사용됩니다.
- 프레임은 일반적으로 직교하는 구조물로, 다양한 방향에서 작용하는 하중을 견디는 데 사용됩니다.
- 격자 구조물: 격자는 다수의 부재가 격자처럼 교차하는 구조를 이루며, 하중이 여러 방향으로 전달됩니다.

9.1의 핵심: 임의의 방향에 위치한 보 요소의 강성 행렬

- 강성 행렬은 각 요소가 구조물의 변위에 대해 얼마나 저항하는지를 나타냅니다.
- 2차원에서 임의의 방향에 놓인 보 요소는 국지 좌표계와 전체 좌표계 사이의 변환을 통해 강성 행렬을 얻을 수 있습니다.



1. 변환 관계에 대한 이해

- 임의 방향의 보를 전체 좌표계로 변환할 때 각도 θ 에 따른 변환 행렬[T]를 사용합니다.
- 국지 좌표계에서의 변위를 u´,v´로 나타내고. 이를 전체 좌표계의 변위 u,v와 관계시켜야 합니다.
- 변환 행렬[T]는 보 요소의 회전 방향을 고려해 다음과 같이 구성됩니다.

$$[T] = \begin{bmatrix} c & s & 0 & 0 \\ -s & c & 0 & 0 \\ 0 & 0 & c & s \\ 0 & 0 & -s & c \end{bmatrix}$$

여기서 $c = \cos(\theta), s = \sin(\theta)$ 입니다.

2. 국지 좌표계에서의 강성 행렬 [k'][k']

• 국지 좌표계에서 보 요소의 강성 행렬은 보의 축방향 변형 및 휨에 따른 강성을 나타냅니다.

• 보 요소의 각 부재는 그 축에 따라 각각의 강성 효과를 나타내며 이를 국지 좌표계 강성 행렬 [k']로 나타낼수 있습니다.

3. 전체 좌표계에서의 강성 행렬 유도

• 국지 좌표계에서 유도된 강성 행렬 [k']을 전체 좌표계로 변환하기 위해서는 변환 행렬 [T]를 사용하여 다음과 같은 관계식을 사용합니다.

$$[k] = [T]^T [k'][T]$$

• 이를 통해 임의의 방향을 갖는 보 요소에 대한 전체 구조물의 강성 행렬을 얻을 수 있습니다.

2차원에서 임의의 방향에 위치한 보 요소의 강성 행렬에 대한 상세 설명

1. 전체 요소 강성 행렬 유도 과정

- 전체 좌표계와 국지 좌표계의 관계
- 보 요소는 임의의 방향을 가지기 때문에 전체 좌표계와 국지 좌표계 간의 변환이 필요합니다.
- 이를 위해 변환 행렬 [T]을 사용하여 전체 좌표계에서의 강성 행렬을 국지 좌표계의 강성 행렬로 변환합니다.
- 변환 행렬의 유도
- 변환 행렬 [T]는 국지 좌표계에서의 변위와 전체 좌표계에서의 변위 사이의 관계를 나타냅니다.
- 변환 행렬은 다음과 같습니다.

$$[T] = \begin{bmatrix} c & s & 0 & 0 \\ -s & c & 0 & 0 \\ 0 & 0 & c & s \\ 0 & 0 & -s & c \end{bmatrix}$$

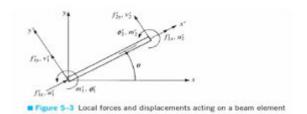
- 여기서 $c = \cos(\theta), s = \sin(\theta)$ 입니다.
- 전체 좌표계에서의 강성 행렬[k]유도
- 국지 좌표계의 강성 행렬 [k']을 전체 좌표계로 변환하면,

$$[k] = [T]^T [k'][T]$$

• 이 식은 강성 행렬의 변환에 있어 매우 중요한 공식이며, 전체 구조물의 강성 행렬을 정확하게 유도하는 데 사용됩니다.

2. 국지 좌표계에서의 보 요소 분석

• 임의 방향의 보에 대한 고려



- 보 요소의 국지 좌표계에서의 변위 및 힘을 고려하여 강성 행렬을 도출합니다.
- 그림에서 보이듯이. 보 요소는 임의의 각도 θ 를 가지며 이에 따라 힘과 변위가 결정됩니다.
- 축 효과 재고찰
- 보 요소의 강성은 축방향 인장/압축 효과와 휨 효과로 구분됩니다.
- 축 효과는 아래와 같이 간단한 형태로 표현됩니다.

$$\frac{AE}{L} \begin{bmatrix} 1 & -1 \\ -1 & 1 \end{bmatrix}$$

- 휨 효과와의 결합
- 국지 좌표계에서 전달응력과 주 굽힘모멘트를 갖는 축 효과를 결합하면 최종적인 강성 행렬 [k']을 얻을 수 있습니다.

3. 강성 행렬 [k']의 구성 요소

• 국지 좌표계에서의 강성 행렬 $\lceil k' \rceil$ 은 다음과 같이 구성됩니다.

$$[k'] = \begin{bmatrix} C_1 & 0 & 0 & -C_1 & 0 & 0 \\ 0 & 12C_2 & 6C_2L & 0 & -12C_2 & 6C_2L \\ 0 & 6C_2L & 4C_2L^2 & 0 & -6C_2L & 2C_2L^2 \\ -C_1 & 0 & 0 & C_1 & 0 & 0 \\ 0 & -12C_2 & -6C_2L & 0 & 12C_2 & -6C_2L \\ 0 & 6C_2L & 2C_2L^2 & 0 & -6C_2L & 4C_2L^2 \end{bmatrix}$$

- 여기서,
- $C_1 = \frac{AE}{L}$
- $C_2 = \frac{EI}{I^3}$

9.1 전체 변위에 대해 국지 변위를 관계화하는 보 요소의 강성 행렬에 대한 상세 설명

- 1. 국지 좌표계와 전체 좌표계의 관계
 - 구조물의 보 요소가 임의의 방향으로 배치되어 있을 때, 국지 좌표계(Local Coordinate System)에서 정의 된 강성 행렬을 전체 좌표계(Global Coordinate System)로 변환해야 합니다.

- 변환 행렬 [T]은 이러한 변환을 수행하는 데 사용되며, 국지 좌표계에서의 변위를 전체 좌표계로 변환하는 역할을 합니다.
- 변환 행렬은 다음과 같이 구성됩니다.
- 여기서 $c = \cos(\theta), s = \sin(\theta)$ 이며 θ 는 보 요소의 방향 각도를 나타냅니다.

2. 전체 강성 행렬 [k]의 유도

• 국지 좌표계에서의 강성 행렬 [k']을 전체 좌표계로 변환하기 위해 다음의 변환식을 사용합니다.

$$[k] = [T]^T [k'][T]$$

• 이 식은 변환 행렬을 이용하여 국지 좌표계의 강성 행렬을 전체 좌표계로 변환하여 전체 구조에 적용할 수 있는 강성 행렬을 얻는 과정입니다.

3. 강성 행렬 [k]의 구성

- 변환된 강성 행렬 [k]는 각 요소가 가진 축력, 전단력, 굽힘 모멘트 등의 물리적 특성을 모두 포함합니다.
- 주어진 식을 통해 유도된 강성 행렬은 복잡하지만, 전체적인 구조 해석에서 정확한 결과를 얻기 위해 중요한 역할을 합니다.
- 강성 행렬의 구성은 다음과 같이 나타납니다.

$$[k] = \frac{E}{L} \begin{bmatrix} AC + \frac{12IS^2}{L^2} & \left(\frac{12I}{L^2} - AC\right)SC & -\frac{6IS}{L} & -AC - \frac{12IS^2}{L^2} & -\left(\frac{12I}{L^2} - AC\right)SC & -\frac{6IS}{L} \\ \left(\frac{12I}{L^2} - AC\right)SC & ACS^2 + \frac{4I}{L^2} & -\frac{6IC}{L} & -\left(\frac{12I}{L^2} - AC\right)SC & -ACS^2 - \frac{4I}{L^2} & \frac{6IC}{L} \\ -\frac{6IS}{L} & -\frac{6IC}{L} & \frac{4I}{L} & \frac{6IS}{L} & \frac{6IC}{L} & \frac{2I}{L} \\ -AC - \frac{12IS^2}{L^2} & -\left(\frac{12I}{L^2} - AC\right)SC & \frac{6IS}{L} & AC + \frac{12IS^2}{L^2} & \left(\frac{12I}{L^2} - AC\right)SC & \frac{6IS}{L} \\ -\left(\frac{12I}{L^2} - AC\right)SC & -ACS^2 - \frac{4I}{L^2} & \frac{6IC}{L} & \left(\frac{12I}{L^2} - AC\right)SC & ACS^2 + \frac{4I}{L^2} & -\frac{6IC}{L} \\ -\frac{6IS}{L} & \frac{6IC}{L} & \frac{2I}{L} & \frac{6IS}{L} & -\frac{6IC}{L} & \frac{4I}{L} \end{bmatrix}$$

9.2 강성 평면 프레임에 대한 분석

1. 강성 평면 프레임의 정의 및 특징

- 강성 평면 프레임은 여러 보 요소들이 서로 연결되어 이루어진 구조물입니다.
- 각 연결 지점에서의 모멘트 연속성이 중요하며, 각 보 요소의 강성 행렬을 고려하여 전체 구조의 변형을 해석해야 합니다.

1. 유도된 강성 메트릭스의 적용

- 유도된 강성 행렬은 각 보 요소의 강성 평면 프레임의 해석에 적용됩니다.
- 즉, 각 보 요소의 국지 강성 행렬을 변환 행렬을 통해 전체 좌표계로 변환하여, 프레임 구조의 해석에 사용합니다.

1. 컴퓨터 프로그램을 활용한 분석

• 이러한 강성 평면 프레임의 해석은 많은 수의 계산이 필요하므로, 컴퓨터 프로그램을 통해 보 요소들의 강성 행렬을 조합하고 전체 구조를 해석하는 것이 효율적입니다.

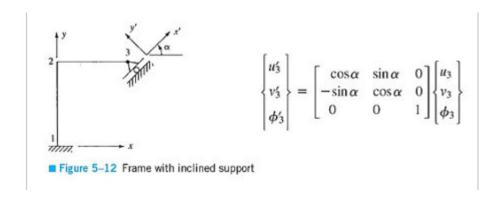
경사진 지지점을 가진 프레임 요소에 대한 상세 설명

1. 경사진 지지점을 가진 프레임 요소의 특징

- 프레임 구조에서 지지점이 경사진 경우, 변위 및 회전이 일반적인 프레임 요소와 다르게 작용합니다.
- 이러한 경사진 지지점에서의 해석을 위해서는 국지 좌표계와 전체 좌표계 사이의 변환을 통해 정확한 변위 및 강성 관계를 정의해야 합니다.

2. 변환 행렬 T의 사용

• 경사진 지지점이 있는 경우, 프레임 요소의 변위와 힘을 전체 좌표계로 변환하기 위해 변환 행렬 T를 사용합니다.



• 그림에서 보이는 변환 행렬은 각도 α 에 따라 다음과 같이 정의됩니다.

$$T = \begin{bmatrix} \cos\alpha & \sin\alpha & 0 & 0 & 0 & 0 \\ -\sin\alpha & \cos\alpha & 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 1 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & \cos\alpha & \sin\alpha & 0 \\ 0 & 0 & 0 & -\sin\alpha & \cos\alpha & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & 0 & 1 \end{bmatrix}$$

• 여기서 α 는 프레임 요소의 경사각을 나타내며, 이 각도를 통해 국지 좌표계에서의 변위가 전체 좌표계로 변환됩니다.

3. 경사진 프레임 요소의 변위 및 힘 해석

- 변환 행렬 T을 사용하여 국지 좌표계에서 얻은 강성 행렬[k']을 전체 좌표계로 변환하여 $[k] = T^T[k']T$ 을 구합니다.
- 이를 통해 경사진 지지점을 가진 프레임 요소에 대한 정확한 변위와 힘을 계산할 수 있습니다.

4. 구조 해석에의 활용

- 실제 구조물에서 지지점이 경사진 경우가 많기 때문에, 이와 같은 변환 행렬을 통해 해석하는 것이 중요합니다.
- 경사진 지지점을 고려하지 않고 단순한 수직 지지점으로 가정하면 부정확한 결과를 얻을 수 있으므로 변환 행렬 T의 사용이 필수적입니다.

```
% MATLAB 코드: 경사진 지지점을 가진 프레임 요소의 강성 행렬 계산 및 시각화
% 보 요소의 기본 파라미터 설정
E = 210e9; % 탄성계수 (Pa)
        % 단면적 (m^2)
% 보 요소의 길이 (m)
A = 0.01;
L = 5;
I = 8.33e-6; % 단면 2차 모멘트 (m^4)
alpha = 30; % 경사진 지지점의 각도 (degrees)
% alpha를 라디안으로 변환
alpha_rad = deg2rad(alpha);
% 변화 행렬 T 생성
c = cos(alpha rad);
s = sin(alpha rad);
T = [c s 0 0 0 0;
    -s c 0 0 0 0;
    0 0 1 0 0 0;
    0 0 0 c s 0;
     0 0 0 -s c 0;
     0 0 0 0 0 1];
% 국지 좌표계에서의 강성 행렬 [k'] 생성
C1 = E * A / L;
C2 = E * I / L^3;
k local = [ C1 0 0 -C1 0
                                   0;
             12*C2 6*C2*L 0 -12*C2 6*C2*L;
           6*C2*L 4*C2*L^2 0 -6*C2*L 2*C2*L^2;
         -C1
              0
                    0
                       C1
                             0
                                    0;
         0 -12*C2 -6*C2*L 0
                             12*C2 -6*C2*L;
```

```
0 6*C2*L 2*C2*L^2 0 -6*C2*L 4*C2*L^2];
% 전체 좌표계로 변환된 강성 행렬 [k] 계산
k_global = T' * k_local * T;
% 결과 출력
disp('국지 좌표계의 강성 행렬 [k'']');
국지 좌표계의 강성 행렬 [k']
disp(k local);
```

```
1.0e+08 *
```

```
4.2000
                   0 -4.2000
           0
                                   0
                                          0
    0
        0.0017
              0.0042
                       0 -0.0017
                                      0.0042
    0
                          0 -0.0042
       0.0042
              0.0140
                                      0.0070
                  0 4.2000
-4.2000
                                  0
           0
                                          0
      -0.0017
              -0.0042
                        0 0.0017
                                     -0.0042
    0
    0
        0.0042
               0.0070
                           0 -0.0042
                                      0.0140
```

```
disp('전체 좌표계의 강성 행렬 [k]');
```

전체 좌표계의 강성 행렬 [k]

```
disp(k_global);
```

```
1.0e+08 *
3.1504
         1.8179
                 -0.0021
                                   -1.8179
                          -3.1504
                                            -0.0021
                                  -1.0513
1.8179
         1.0513
                0.0036 -1.8179
                                             0.0036
-0.0021
         0.0036
                  0.0140
                         0.0021
                                  -0.0036
                                             0.0070
-3.1504
       -1.8179
                 0.0021
                           3.1504
                                    1.8179
                                             0.0021
       -1.0513
                -0.0036
                           1.8179
                                   1.0513 -0.0036
-1.8179
-0.0021
        0.0036
                 0.0070
                           0.0021
                                  -0.0036
                                             0.0140
```

```
% 시각화 부분
figure;
% 1. 보 요소의 국지 좌표계 및 전체 좌표계의 시각화
subplot(2,2,1);
quiver([0, 0], [0, 0], [1, c], [0, s], 0, 'LineWidth', 2, 'Color', 'b');
hold on;
quiver(0, 0, c, s, 0, 'LineWidth', 2, 'Color', 'r');
text(1.1, 0, 'Global X-axis', 'Color', 'b', 'FontSize', 10);
text(c + 0.1, s, 'Element Direction', 'Color', 'r', 'FontSize', 10);
title('국지 좌표계와 전체 좌표계 비교');
xlabel('X-axis');
ylabel('Y-axis');
axis equal;
grid on;
legend('Global X-axis', 'Element Direction');
% 2. 강성 행렬의 히트맵 (Heatmap) 시각화
```

```
subplot(2,2,2);
imagesc(k_local);
colorbar;
title('국지 좌표계의 강성 행렬 [k'']');
xlabel('Column Index');
ylabel('Row Index');
axis equal;
grid on;
% 3. 변환된 강성 행렬의 히트맵 시각화
subplot(2,2,3);
imagesc(k_global);
colorbar;
title('전체 좌표계의 강성 행렬 [k]');
xlabel('Column Index');
ylabel('Row Index');
axis equal;
grid on;
% 4. 보 요소의 변형 시각화
subplot(2,2,4);
x = [0 L*c];
y = [0 L*s];
plot(x, y, '-ok', 'LineWidth', 2, 'MarkerSize', 10, 'MarkerFaceColor', 'r');
hold on;
plot([0, L], [0, 0], '--b', 'LineWidth', 1);
title('보 요소의 변형 시각화');
xlabel('X');
ylabel('Y');
axis equal;
grid on;
legend('Transformed Beam', 'Original Position');
sgtitle('경사진 지지점을 가진 프레임 요소의 시각화');
```

경사진 지지점을 가진 프레임 요소의 시각화

