

ชื่อ.....รหัส.....

มหาวิทยาลัยสงขลานครินทร์ คณะวิศวกรรมศาสตร์

การสอบปลายภาค ประจำภาคการศึกษาที่ 2

ปีการศึกษา 2547

วันที่ 25 กุมภาพันธ์ 2548

เวลา 13:30-15:30 น.

วิชา 215-612 ระเบียบวิธีไฟไนท์เอลิเมนต์ (Finite Element Method) ห้อง A201

คำสั่ง

1. ไม่อนุญาตให้นำหนังสือหรือเอกสารอื่นใดเข้าห้องสอบ
2. อนุญาตให้ใช้เครื่องคิดเลขได้ทุกรุ่น
3. ใช้ดินสอหรือปากกาทำข้อสอบก็ได้
4. ใช้เวลาทำ 2 ชั่วโมง

ทุกจุดในการสอบ โทษต่ำสุด คือ พักการเรียน 1 ภาคการศึกษา และปรับตกในรายวิชาที่ทุจริต

FINAL EXAM:

ข้อสอบมีจำนวน 4 ข้อ ให้ทำทุกข้อ

ข้อ 1. _____ (20 คะแนน)

ข้อ 2. _____ (40 คะแนน)

ข้อ 3. _____ (20 คะแนน)

ข้อ 4. _____ (20 คะแนน)

รวม _____ (100 คะแนน)

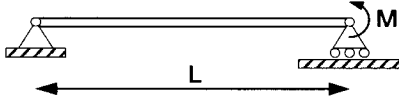
1. (20 points)

During the finite element course we developed several elements. Fill out the table below for these elements.

ELEMENT	List of Degrees of Freedom	Displacement function $f(x)$ or $f(x,y)$	Sketch of Element (Label DOF)
SPAR in 2D space at angle to x-axis			
Beam along x-axis			
Frame at angle to x-axis			
2D Solid-CST			
2D Solid-LST			

2. (40 points)

For a **PINNED-GUIDED** beam of length L , with a moment on the Right End, (at $x=L$), use the finite element formulation to solve for the **equation of deflection as a function of x in the beam.**



3. (20 points)

Describe the concepts of **plane stress** and **plane strain** in detail.

a) Plane Stress (10 points)

b) Plane Strain (10 points)

ชื่อ.....รหัส.....

4. (20 points)

Use Gaussian quadrature with three Gauss points to evaluate the following integral:

$$T = \int_{-1}^1 \frac{\cos(s)}{1+s^2} ds$$

ATTACHMENT

→ 2D SPAR (along x-axis) axial deflection

$$\text{Stiffness Matrix } [K] = \frac{AE}{L} \begin{bmatrix} 1 & 0 & -1 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 \\ -1 & 0 & 1 & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 \end{bmatrix} \begin{bmatrix} d_{1x} \\ d_{1y} \\ d_{2x} \\ d_{2y} \end{bmatrix}$$

→ 2D Bar (at angle θ to x-axis)

$$C = \cos\theta$$

$$S = \sin\theta$$

$$\text{Stiffness Matrix } [K] = \frac{AE}{L} \begin{bmatrix} C^2 & CS & -C^2 & -CS \\ CS & S^2 & -CS & -S^2 \\ -C^2 & -CS & C^2 & CS \\ -CS & -S^2 & CS & S^2 \end{bmatrix} \begin{bmatrix} d_{1x} \\ d_{1y} \\ d_{2x} \\ d_{2y} \end{bmatrix}$$

→ Transformation of a vector from global d to local \hat{d}

(Local x-axis rotated counterclockwise by angle θ from global x-axis)

$$\begin{bmatrix} \hat{d}_x \\ \hat{d}_y \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} C & S \\ -S & C \end{bmatrix} \begin{bmatrix} d_x \\ d_y \end{bmatrix}$$

→ 2D Beam (lateral deflection)

$$\text{Stiffness Matrix } [K] = \frac{EI}{L^3} \begin{bmatrix} 12 & 6L & -12 & 6L \\ 6L & 4L^2 & -6L & 2L^2 \\ -12 & -6L & 12 & -6L \\ 6L & 2L^2 & -6L & 4L^2 \end{bmatrix} \begin{bmatrix} d_{1y} \\ \phi_1 \\ d_{2y} \\ \phi_2 \end{bmatrix}$$

Shape Function of beam element of length L in bending

$$\begin{aligned} v(x) = & [(2/L^3)(d_{1y} - d_{2y}) + (1/L^2)(\phi_1 + \phi_2)]x^3 \\ & + [-(3/L^2)(d_{1y} - d_{2y}) - (1/L)(2\phi_1 + \phi_2)]x^2 \\ & + \phi_1 x + d_{1y} \end{aligned}$$

Table D-1 Equivalent joint forces f_0 for different types of loads

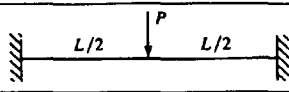
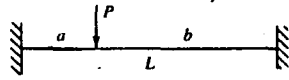
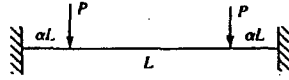
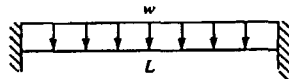
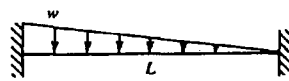
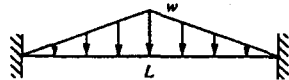
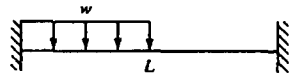
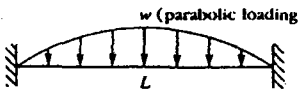
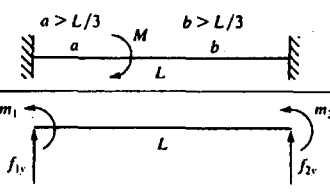
	f_{1y}	m_1	Loading case	f_{2y}	m_2
1.	$-\frac{P}{2}$	$-\frac{PL}{8}$		$-\frac{P}{2}$	$\frac{PL}{8}$
2.	$-\frac{Ph^2(L+2a)}{L^3}$	$-\frac{Pab^2}{L^2}$		$-\frac{Pa^2(L+2b)}{L^3}$	$\frac{Pa^2b}{L^2}$
3.	$-P$	$-\alpha(1-\alpha)PL$		$-P$	$\alpha(1-\alpha)PL$
4.	$-\frac{wL}{2}$	$-\frac{wL^2}{12}$		$-\frac{wL}{2}$	$\frac{wL^2}{12}$
5.	$-\frac{7wL}{20}$	$-\frac{wL^2}{20}$		$-\frac{3wL}{20}$	$\frac{wL^2}{30}$
6.	$-\frac{wL}{4}$	$-\frac{5wL^2}{96}$		$-\frac{wL}{4}$	$\frac{5wL^2}{96}$
7.	$-\frac{13wL}{32}$	$-\frac{11wL^2}{192}$		$-\frac{3wL}{32}$	$\frac{5wL^2}{192}$

Table D-1 (Continued)

	f_{1r}	m_1	Loading case	f_{2r}	m_2
8.	$-\frac{wL}{3}$	$-\frac{wL^2}{15}$		$-\frac{wL}{3}$	$\frac{wL^2}{15}$
9.	$-\frac{M(a^2 + b^2 - 4ab + L^2)}{L^3}$	$\frac{Mb(2a - b)}{L^2}$		$\frac{M(a^2 + b^2 - 4ab + L^2)}{L^3}$	$\frac{Ma(2b - a)}{L^2}$

Positive nodal force conventions

Table for Gauss points for integration from minus one to one $\int_{-1}^1 y(x)dx = \sum_{i=1}^n W_i y_i :$

Number of Points	Locations, x_i	Associated Weights, W_i
1	$x_1=0.000$	2.000
2	$x_1=+0.57735026918962$ $x_2=-0.57735026918962$	1.000 1.000
3	$x_1=+0.77459666924148$ $x_2=0.000$ $x_3=-0.77459666924148$	$5/9=0.555\dots$ $8/9=0.888\dots$ $5/9=0.555\dots$
4	$x_1=+0.8611363116$ $x_2=+0.3399810436$ $x_3=-0.3399810436$ $x_4=-0.8611363116$	0.3478548451 0.6521451549 0.6521451549 0.3478548451