



نگهداشت و افزایش تولید میدان نفتی بینک  
سطح الارض و ابنيه تحت الارض

## احداث ردیف تراکم گاز در ایستگاه جمع آوری بینک



شماره پیمان:  
۰۵۳ - ۰۷۳ - ۹۱۸۴

### Calculation Note For Chemical Injection And Storage Shelter

پروژه	بسته کاری	صادر کننده	تسهیلات	رشته	نوع مدرک	سریال	نسخه
BK	GCS	PEDCO	120	ST	CN	0026	D02

شماره صفحه: ۱ از ۶

## طرح نگهداشت و افزایش تولید ۲۷ مخزن

### CALCULATION NOTE FOR CHEMICAL INJECTION AND STORAGE SHELTER

نگهداشت و افزایش تولید میدان نفتی بینک

D02	SEP. 2023	IFA	R.Berlouie	M.Fakharian	S.Faramarzpour	
D01	JUN. 2023	IFC	R.Berlouie	M.Fakharian	A.M.Mohseni	
D00	AUG. 2022	IFC	R.Berlouie	M.Fakharian	M.Mehrshad	
Rev.	Date	Purpose of Issue/Status	Prepared by:	Checked by:	Approved by:	CLIENT Approval
Class:2		COMPANY Doc. Number:F0Z-709141				

#### Status:

- IDC: Inter-Discipline Check
- IFC: Issued For Comment
- IFA: Issued For Approval
- AFD: Approved For Design
- AFC: Approved For Construction
- AFP: Approved For Purchase
- AFQ: Approved For Quotation
- IFI: Issued For Information
- AB-R: As-Built for CLIENT Review
- AB-A: As-Built –Approved



نگهداشت و افزایش تولید میدان نفتی بینک  
سطح الارض و ابنيه تحت الارض

## احداث ردیف تراکم گاز در ایستگاه جمع آوری بینک



شماره پیمان:  
۰۵۳ - ۰۷۳ - ۹۱۸۴

### Calculation Note For Chemical Injection And Storage Shelter

پروژه	بسته کاری	صادر کننده	تسهیلات	رشته	نوع مدرک	سریال	نسخه
BK	GCS	PEDCO	120	ST	CN	0026	D02

شماره صفحه: ۲ از ۶

### REVISION RECORD SHEET

PAGE	D00	D01	D02	D03	D04
1	X	X	X		
2	X	X	X		
3	X	X	X		
4	X	X			
5	X	X			
6	X	X			
7	X	X	X		
8	X	X	X		
9	X	X	X		
10	X	X	X		
11	X	X	X		
12	X	X	X		
13	X	X	X		
14	X	X	X		
15	X	X	X		
16	X	X	X		
17	X	X	X		
18	X	X	X		
19	X	X	X		
20	X	X	X		
21	X	X	X		
22	X	X	X		
23	X	X	X		
24	X	X	X		
25	X	X	X		
26	X	X	X		
27	X	X	X		
28	X	X	X		
29	X	X	X		
30	X	X	X		
31	X	X	X		
32	X	X	X		
33	X	X	X		
34	X	X	X		
35	X	X	X		
36	X	X	X		
37	X	X	X		
38	X	X	X		
39	X	X	X		
40	X	X			
41	X	X			
42	X	X			
43	X	X			
44	X	X			
45	X	X			
46	X	X			
47					
48					
49					
50					
51					
52					
53					
54					
55					
56					
57					
58					
59					
60					
61					
62					
63					
64					
65					

PAGE	D00	D01	D02	D03	D04
66					
67					
68					
69					
70					
71					
72					
73					
74					
75					
76					
77					
78					
79					
80					
81					
82					
83					
84					
85					
86					
87					
88					
89					
90					
91					
92					
93					
94					
95					
96					
97					
98					
99					
100					
101					
102					
103					
104					
105					
106					
107					
108					
109					
110					
111					
112					
113					
114					
115					
116					
117					
118					
119					
120					
121					
122					
123					
124					
125					
126					
127					
128					
129					
130					



نگهداشت و افزایش تولید میدان نفتی بینک  
سطح الارض و ابنيه تحت الارض

## احداث ردیف تراکم گاز در ایستگاه جمع آوری بینک



شماره پیمان:  
۰۵۳ - ۰۷۳ - ۹۱۸۴

### Calculation Note For Chemical Injection And Storage Shelter

پروژه	بسته کاری	صادر کننده	تسهیلات	رشته	نوع مدرک	سریال	نسخه
BK	GCS	PEDCO	120	ST	CN	0026	D02

شماره صفحه: ۳ از ۶

## CONTENTS

1.0 INTRODUCTION .....	4
2.0 SCOPE.....	4
3.0 NORMATIVE REFERENCE .....	4
4.0 MATERIAL PROPERTIES .....	5
5.0 STRUCTURE 'S SYSTEMS .....	5
6.0 DESIGN LOAD.....	5
7.0 SAP LOADING TABLE .....	18
8.0 LOAD COMBINATIONS.....	20
9.0 STRUCTURE ANALYSIS AND DESIGN.....	20
10.0 STRUCTURAL DESIGN RESULTS .....	26
11.0 STRUCTURE CONNECTIONS.....	27
12.0 FOUNDATION DESIGN .....	39



نگهداشت و افزایش تولید میدان نفتی بینک  
سطح الارض و ابنيه تحت الارض

## احداث ردیف تراکم گاز در ایستگاه جمع آوری بینک



شماره پیمان:  
۰۵۳ - ۰۷۳ - ۹۱۸۴

### Calculation Note For Chemical Injection And Storage Shelter

پروژه	بسنے کاری	صادر کننده	تسهیلات	رشته	نوع مدرک	سریال	نسخه
BK	GCS	PEDCO	120	ST	CN	0026	D02

شماره صفحه: ۴ از ۶

## 1.0 INTRODUCTION

Binak oilfield in Bushehr province is a part of the southern oilfields of Iran, is located 20 km northwest of Genaveh city.

With the aim of increasing production of oil from Binak oilfield, an EPC/EPD Project has been defined by NIOC/NISOC and awarded to Petro Iran Development Company (PEDCO). Also PEDCO (as General Contractor) has assigned the EPC-packages of the Project to "Hirgan Energy - Design and Inspection" JV.

## 2.0 SCOPE

This report covers the structure & foundation calculation report of the “Chemical injection and Storage Shelter”. The structure modelled by “SAP” software & the foundation modelled by “SAP” software too.

## 3.0 NORMATIVE REFERENCE

### 3.1 Local Codes and Standards

- INBC Part 6 “Iranian National Building Code
- INBC Part 7 “Iranian National Building Code
- INBC Part 9 “Iranian National Building Code
- INBC Part 10 “Iranian National Building Code
- Iranian Seismic Design Code for Petroleum Facilities(3<sup>rd</sup> edition)

### 3.2 International Codes and Standards

- ASCE 7-10 “Minimum Design Loads and Associated Criteria for Buildings and Other Structures-American Society of Civil Engineers”.
- ACI 318. “Building Code Requirements for Reinforced Concrete”, American Concrete Institute.
- AISC 358 “Prequalified Connections for Special and Intermediate Steel Moment Frames for Seismic Applications.” American Institute of Steel Construction, Inc.
- AISC 360 - “Specification for Structural Steel Buildings”. American Institute of Steel Construction, Inc.

### 3.3 The Project Documents

- BK-GNRAL-PEDCO-000-ST-SP-0001 SPECIFICATION FOR CONCRETE WORK
- BK-GCS-PEDCO-120-ST-DW-0058 STRUCTURAL DRAWING FOR CHEMICAL INJECTION & STORAGE SHELTER



نگهداشت و افزایش تولید میدان نفتی بینک  
سطح الارض و ابنيه تحت الارض

## احداث ردیف تراکم گاز در ایستگاه جمع آوری بینک



شماره پیمان:

۰۵۳ - ۰۷۳ - ۹۱۸۴

### Calculation Note For Chemical Injection And Storage Shelter

پروژه	بسه کاری	صادر کننده	تسهیلات	رشته	نوع مدرک	سریال	نسخه
BK	GCS	PEDCO	120	ST	CN	0026	D02

شماره صفحه: ۵ از ۶

## 4.0 MATERIAL PROPERTIES

Material properties are delivered in the following table.

TABLE 1 -MATERIAL PROPERTIES

Foundation Concrete	F'c = 30 Mpa(28- day cylindrical sample)
Long. reinforcement bar	Fy = 400 Mpa(AIII)
Trans. reinforcement bar	Fy = 400 Mpa(AIII)
Bolt Type	HV 8.8
Electrode Type	E 70

## 5.0 STRUCTURE 'S SYSTEMS

The Structure's System is OMF in X direction and OCBF system in Y direction .Seismic Parameters according to Iranian Code of practice Fr Seismic resistant Design Of building StandardNo.2800 (4<sup>th</sup> edition) listed at below table.

TABLE 2 –STRUCTURAL SYSTEM

	SYSTEM	R	OMEGA	CD
X DIR	OMF	3.5	3	3
Y DIR	OCBF	3.25	2	3.25



## 6.0 DESIGN LOAD

### 6.1 Dead load

Dead loads include the self-weight of the structure and all the permanent equipment which are supported by the structures

Corogated sheet : 8 kg/m<sup>2</sup>

Z Purlin : 8 kg/m<sup>2</sup>

Insulation : 10 kg/m<sup>2</sup>

$\sum$  sum = 26 kg/m<sup>2</sup>

Roof weight is assigned in software 50 kg/m2.



## احداث ردیف تراکم گاز در ایستگاه جمع آوری بینک

شماره پیمان:  
۰۵۳ - ۰۷۳ - ۹۱۸۴

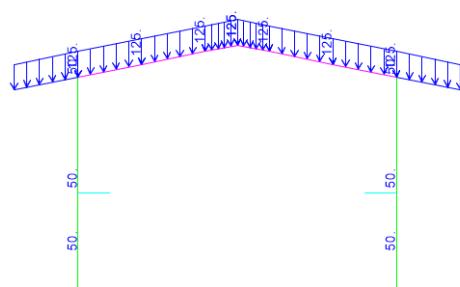
### Calculation Note For Chemical Injection And Storage Shelter

پروژه	بسته کاری	صادر کننده	تسهیلات	رشته	نوع مدرک	سریال	نسخه
BK	GCS	PEDCO	120	ST	CN	0026	D02

شماره صفحه: ۶ از ۶

- At ended frame :  $50 \times 2.5 = 125 \text{ kg/m}$
- At middle frame :  $50 \times 5 = 250 \text{ kg/m}$

Analysis Model - Frame Span Loads (DEAD) (GLOBAL CSys)



Analysis Model - Frame Span Loads (DEAD) (GLOBAL CSys)

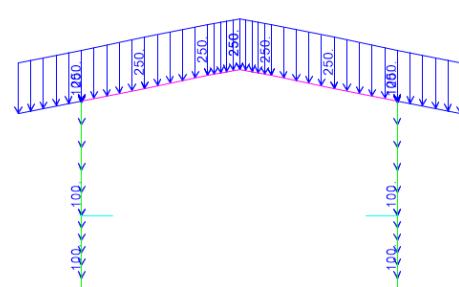


Figure 1-applied Dead load on ended axe(1&3) (kg/m)

Figure 2-applied Dead load on middle axe 2(kg/m)

D02

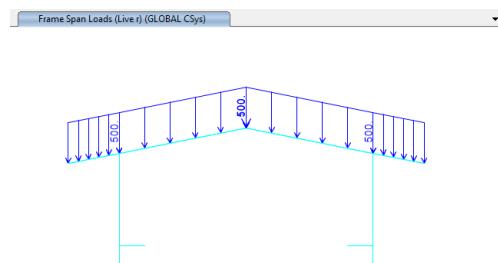
## 6.2 Live Loads

The design live load on an area shall be defined as the weight of all movable loads, including personnel, tools, and parts of dismantled equipment, cranes, hoist, and temporarily stored materials.

According to structural design criteria Live load in light slop roof is 100 kg/m<sup>2</sup> and assumed 1KN concentrated load has been applied at critical frame.

- At ended frame :  $100 \times 2.5 = 250 \text{ kg/m}$
- At middle frame :  $100 \times 5 = 500 \text{ kg/m}$

Frame Span Loads (Live r) (GLOBAL CSys)



Frame Span Loads (Live r) (GLOBAL CSys)

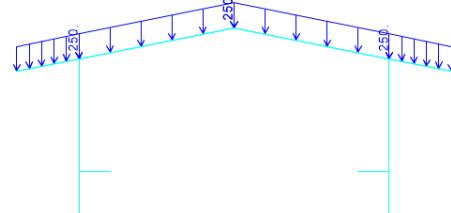


Figure 3-Applied live Load on frame 2 (kg/m)

Figure 4-Applied live Load on frame 1&3 (kg/m)

D02

## 6.3 SNOW LOADS

Snow load of this structure is calculated in accordance with Iranian National Building Code No.6 Latest edition.. Parameters which are used in calculation of snow force is presented in below:

$$P_r = P_s C_n C_h I_s C_s$$

## احداث ردیف تراکم گاز در ایستگاه جمع آوری بینک

شماره پیمان:

۰۵۳ - ۰۷۳ - ۹۱۸۴

### Calculation Note For Chemical Injection And Storage Shelter

پروژه	بسته کاری	صادر کننده	تسهیلات	رشته	نوع مدرک	سربال	نسخه
BK	GCS	PEDCO	120	ST	CN	0026	D02

شماره صفحه: ۷ از ۶

$$P_s = 25 \text{ kg/m}^2, I_s = 1$$

$$C_s = 0.91 \quad (\text{slope } 11.31^\circ) = 1 - \frac{\alpha - \alpha_0}{70 - \alpha_0} = 1 - \frac{11 - 5}{70 - 5} = 0.902$$

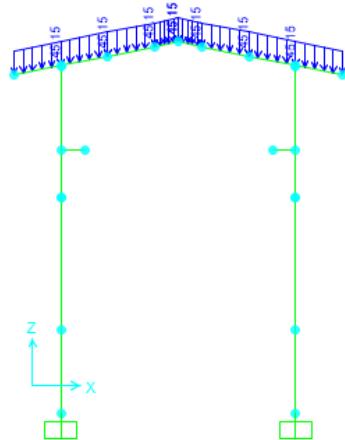
$$Ch = 1$$

$$C_n = 0.8$$

$$P_r = P_s C_n C_h I_s C_s = 18.06 \frac{\text{kg}}{\text{m}^2}$$

- At ended frame :  $18.06 \times 2.5 = 45.15 \text{ kg/m}$
- At middle frame :  $18.06 \times 5 = 90.3 \text{ kg/m}$

Analysis Model - Frame Span Loads (SL) (GLOBAL CSys)



Analysis Model - Frame Span Loads (SL) (GLOBAL CSys)

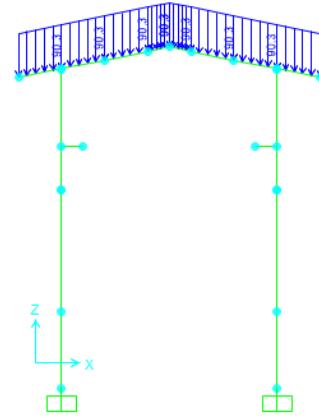


Figure 5-applied Snow load on ended axe(1&3) (kg/m)   Figure 6-applied Snow load on middle axe 2(kg/m)

شماره پیمان:  
۰۵۳ - ۰۷۳ - ۹۱۸۴

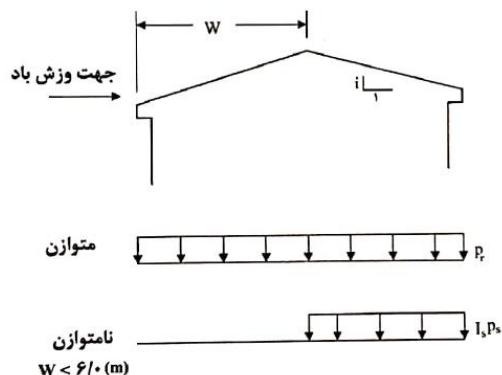
**Calculation Note For Chemical Injection And Storage Shelter**

پروژه	بسته کاری	صادر کننده	تسهیلات	رشته	نوع مدرک	سریال	نسخه
BK	GCS	PEDCO	120	ST	CN	0026	D02

شماره صفحه: ۸ از ۶

#### 6.4 -UNBALANCED SNOW LOADS

According to Iranian National Building Code No.6 (latest edition) Unbalanced snow load have been considered for roof slope between 4%~60%..in this structure Calculation of this load represents as below:



$$for \ l_u < 6 \text{ m} \quad p_r = I_s P_g = 25 \frac{kg}{m^2}$$

Analysis Model - Frame Span Loads (SN) (GLOBAL CSys)

Analysis Model - Frame Span Loads (SN) (GLOBAL CSys)

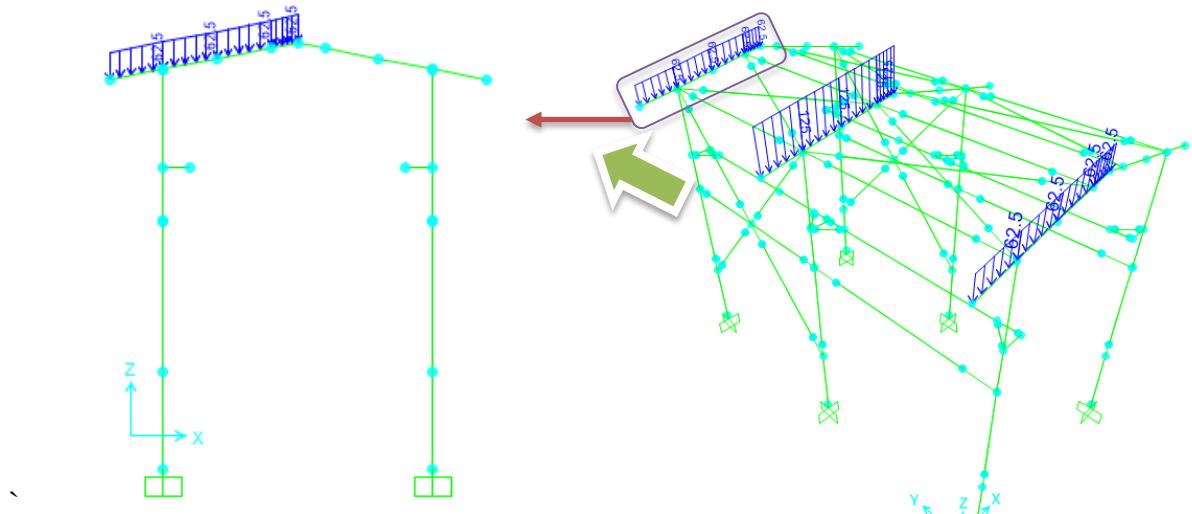


Figure 7-applied unbalanced Snow Load(SN)

- At ended frame :  $25 \times 2.5 = 62.5 \text{ kg/m}$
- At middle frame :  $25 \times 5 = 125 \text{ kg/m}$

شماره پیمان:  
۰۵۳ - ۰۷۳ - ۹۱۸۴

**Calculation Note For Chemical Injection And Storage Shelter**

پروژه	بسته کاری	صادر کننده	تسهیلات	رشته	نوع مدرک	سریال	نسخه
BK	GCS	PEDCO	120	ST	CN	0026	D02

شماره صفحه: ۹ از ۶

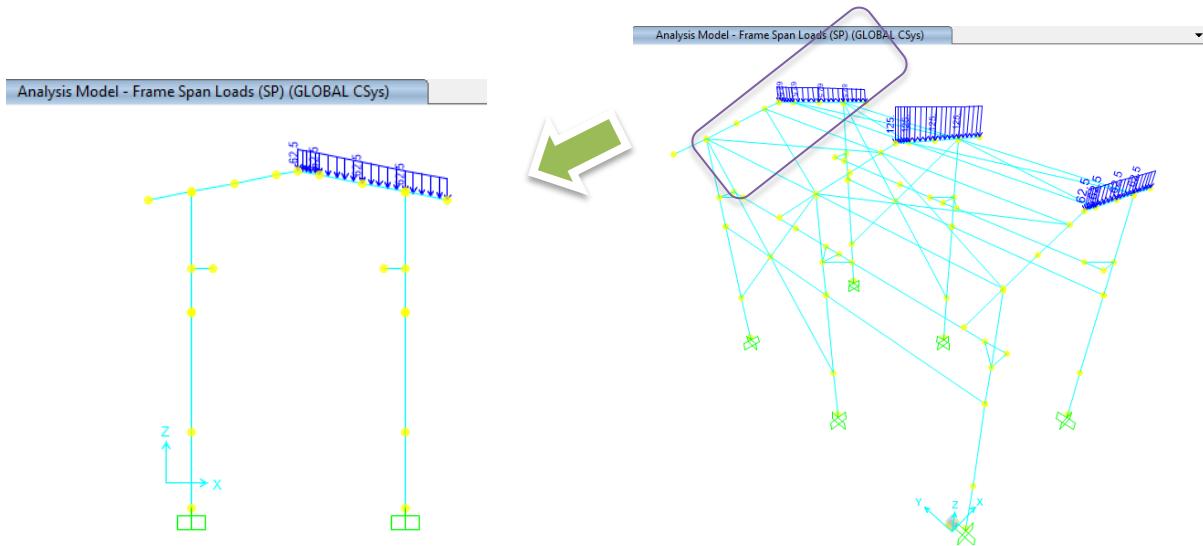


Figure 8-applied unbalanced Snow Load(SP)

## 6.5 SEISMIC LOADS

All structures are in area with high risk zone of seismic and until finalizing of "Geotechnical Final Report" soil type consider is type II. Equivalent static method is used for calculation of seismic loads. Parameters which are used in calculation of earthquake force and seismic coefficient is presented in below According to Iranian seismic design code for Petroleum facilities (3rd edition )

$$V = C_s W$$

Where:

$C_s$  = the seismic response coefficient from Equation below:

$W$  = the effective seismic weight of the structure

$$C_s = \frac{S_a}{R/I_e}$$

Where:

$S_a$ = mapped spectral response acceleration parameter (g), determined from hazard analysis.

$$S_{DS} = 0.75$$

$$S_{D1} = 0.375$$



نگهداشت و افزایش تولید میدان نفتی بینک  
سطح الارض و ابنيه تحت الارض

## احداث ردیف تراکم گاز در ایستگاه جمع آوری بینک



شماره پیمان:  
۰۵۳ - ۰۷۳ - ۹۱۸۴

### Calculation Note For Chemical Injection And Storage Shelter

پروژه	بسه کاری	صادر کننده	تسهیلات	رشته	نوع مدرک	سریال	نسخه
BK	GCS	PEDCO	120	ST	CN	0026	D02

شماره صفحه: ۱۰ از ۴۶

R= the response modification factor for structure

I = the importance factor for structure: 1.25

Seismic loads are calculated according to Iranian seismic design code

Soil Type : Type II

### For Y direction(OCBF system) :

$$R_{UY}=3.25$$

$$\Omega_m=2$$

$$C_d=3.25$$

$$T_0 = 0.2 \frac{S_{D1}}{S_{DS}} = 0.1 \text{ S}$$

$$T_s = \frac{S_{D1}}{S_{DS}} = 0.5 \text{ S}$$

$$A = 0.3$$

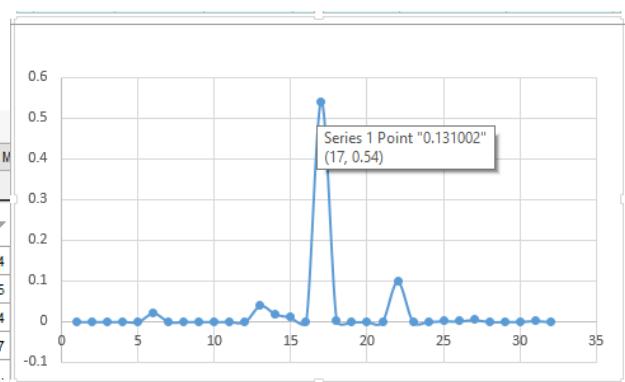
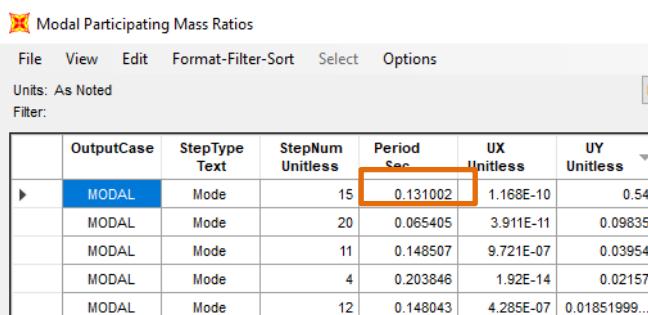


Figure 9- Period in y direction(Mode 15)

T<sub>y</sub>(Mode no. 15 )=0.131 s < T<sub>s</sub>=0.5 s , for T<0.5 s uses k=1

$$S_a = S_{DS} = 0.75$$

$$C_{uy} = \frac{0.75 \times 1.25}{3.25} = 0.28846$$

According to Iranian seismic design code(code.038) section 4-6 ρ factor applied on Ex coefficient as follow:

$$C_{uy} = 0.28846 \times 1.3 = 0.3749$$



## احداث ردیف تراکم گاز در ایستگاه جمع آوری بینک

شماره پیمان:  
۰۵۳ - ۰۷۳ - ۹۱۸۴

### Calculation Note For Chemical Injection And Storage Shelter

پروژه	بسه کاری	صادر کننده	تسهیلات	رشته	نوع مدرک	سریال	نسخه
BK	GCS	PEDCO	120	ST	CN	0026	D02

شماره صفحه: ۱۱ از ۶

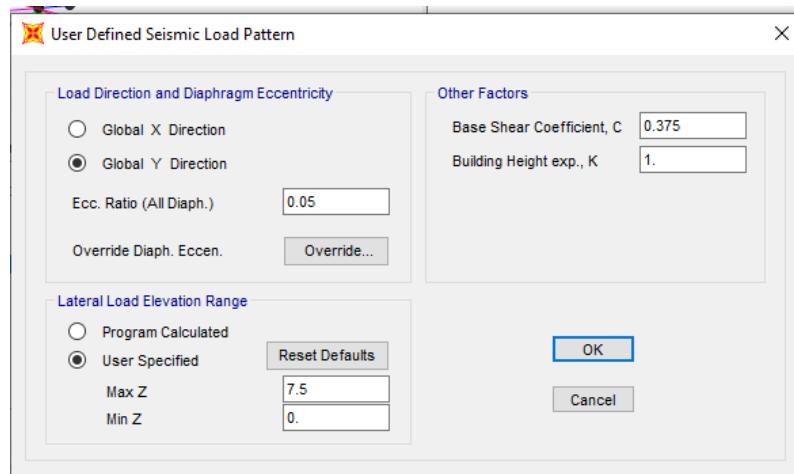


Figure 10- Period in Y direction

### For X direction OMF system :

Rux=3.5

Omega=3

Cd=3

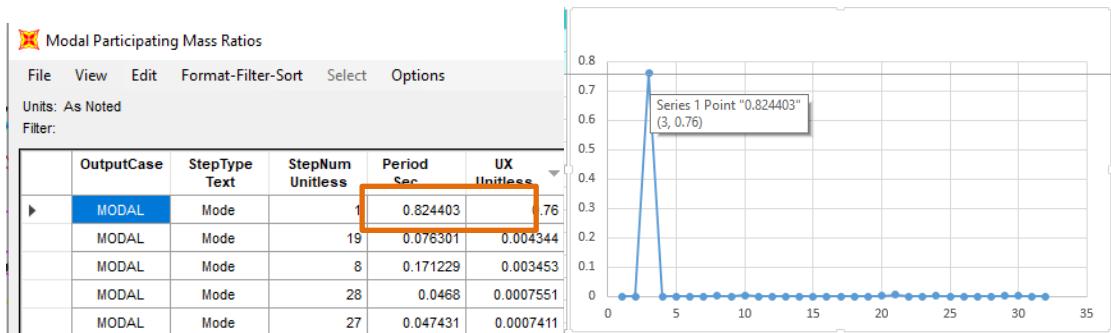


Figure 11- Period in x direction

Ty(Mode 1 )=0.824 s >Ts

$$S_a = \frac{S_{D1}}{T} = 0.4551$$

$$C_{ux} = \frac{0.4551 \times 1.25}{3.5} = 0.1625$$

Y direction : T<0.5 then k=1

X direction : 0.5<T<2.5 K=0.5×0.824+0.75=1.162





نگهداشت و افزایش تولید میدان نفتی بینک  
سطح الارض و ابنيه تحت الارض

## احداث ردیف تراکم گاز در ایستگاه جمع آوری بینک



شماره پیمان:

۰۵۳ - ۰۷۳ - ۹۱۸۴

### Calculation Note For Chemical Injection And Storage Shelter

پروژه	بسه کاری	صادر کننده	تسهیلات	رشته	نوع مدرک	سریال	نسخه
BK	GCS	PEDCO	120	ST	CN	0026	D02

شماره صفحه: ۱۲ از ۴۶

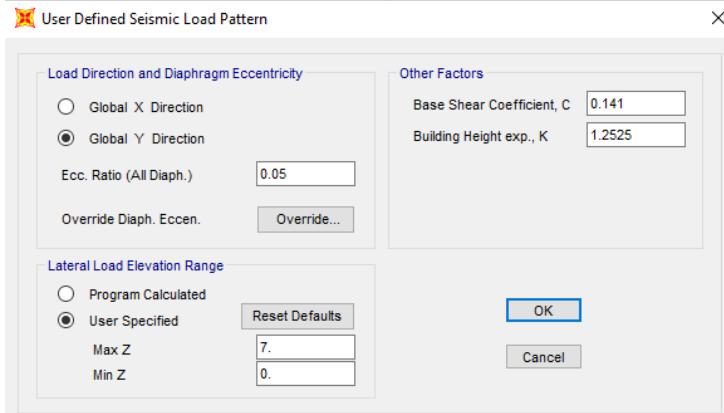


Figure 12- Period in y direction

### ▪ Vertical seismic component:

The vertical seismic load effect,  $E_v$ , shall be determined in accordance with the following Equation 6):

$$E_v = 0.2S_{DS}D$$

$S_{DS}$  = Design, 5% damped, spectral response acceleration parameter (g) at short periods (0.2 sec).

D = effect of dead load

Loads case name: EQZ=0.2×0.75×W=0.15×W

-Ev : Vertical seismic load applied at model:

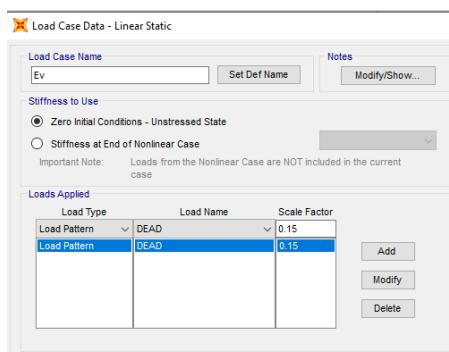


Figure 13-applied Ev load

Ev applied at model as a portion of dead load as above.

This Earthquake coefficient will apply in SAP2000 model to be multiplied in W (seismic weight of structure) that will compute automatically by SAP2000 software by "mass source multiplier" definition as below:

1Dead+Crv and+0.2 Live Load

Ev applied at model as a portion of dead load as above.

$\rho = 1.3$  has been applied on earthquake load case cause of



شماره پیمان:  
۰۵۳ - ۰۷۳ - ۹۱۸۴

**Calculation Note For Chemical Injection And Storage Shelter**

پروژه	بسنے کاری	صادر کننده	تسهیلات	رشته	نوع مدرک	سریال	نسخه
BK	GCS	PEDCO	120	ST	CN	0026	D02

شماره صفحه: ۱۳ از ۴۶

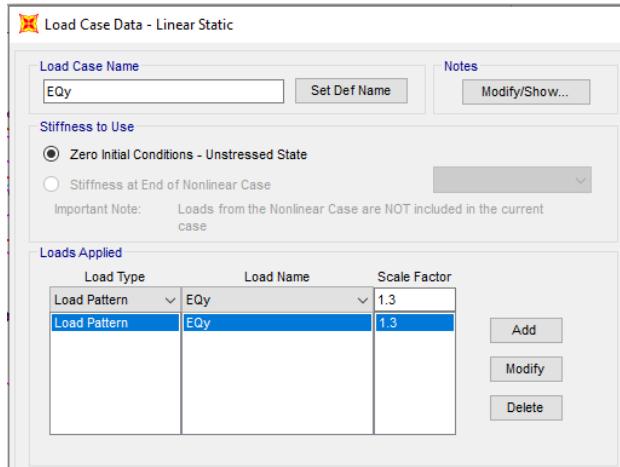


Figure 14 -applied  $\rho$  coefficient

## 6.6 CRANE LOAD

Distribution of crane load is as below :

Capacity : 2000 kg

At critical condition maximum force is 1500 and 450 kg on each wheel of crane.

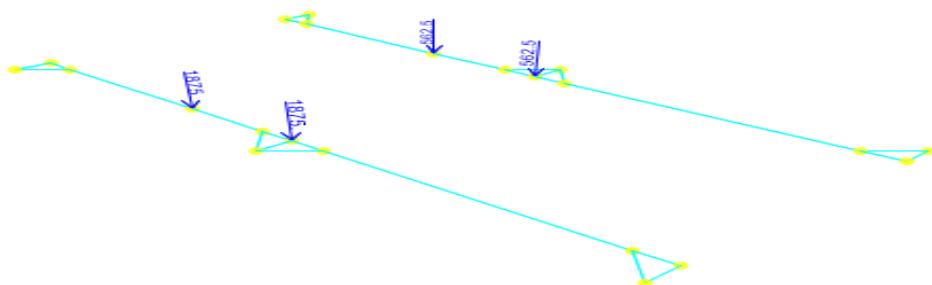
Kvs = 1.25 (according to INBC no.6)

$$\text{case 1} : F_T = 0.2 \times 1500 \times 1.25 = 375 \text{ kg} \quad F_l = 0.1 \times 1500 \times 1.25 = 187.5 \text{ kg}$$

$$\text{case 2} : F_T = 0.2 \times 450 \times 1.25 = 112.5 \text{ kg} \quad F_l = 0.1 \times 450 \times 1.25 = 56.25 \text{ kg}$$

Mentioned load applied in two case (assumed critical condition on left & right side)

Analysis Model - Joint Loads (CRv) (GLOBAL CSys)



شماره پیمان:  
۰۵۳ - ۰۷۳ - ۹۱۸۴

**Calculation Note For Chemical Injection And Storage Shelter**

پروژه	بسته کاری	صادر کننده	تسهیلات	رشته	نوع مدرک	سریال	نسخه
BK	GCS	PEDCO	120	ST	CN	0026	D02

شماره صفحه: ۱۴ از ۴۶

Analysis Model - Joint Loads (CRv1) (GLOBAL CSys)

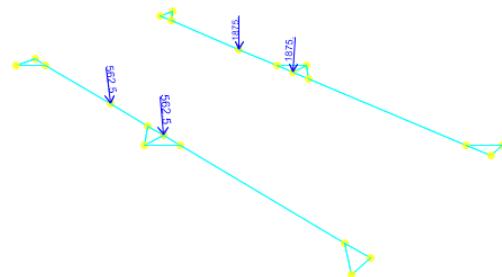


Figure15 -applied CRv & CRv1 load

## 6.7 WIND LOADS

Wind loads are calculated according to Code No.6 and applied at model as below:

$V=120 \text{ km/h}$ (According to Iranian National Building Code No.6 last edition)

$$q = 0.0000613V^2 \times 0.772 = 0.681$$

$$I = 1$$

$$width = 5m$$

$$\text{Mean height} = 7m$$

$$C_e=0.93$$

$$C_{gi}=2$$

Roof slope=11.3 degree

فشار مبنای باد	0.68146	kPa
ظریب اهمیت	1	جدول 2-1-6
ارتفاع متوسط بام (کمتر از 6m نباشد)	7	m
ارتفاع بالاتر از سطح زمین	3.5	m
عرض سوله (کمترین بعد افقی در بلان)	5	m
نوع زمین	باز	پند 1-6-10-6
$C_e$	0.931149915	
$C_{gi}$	2	4-6-10-6
(3 یا 2؛ 1؛ 0.7) $C_{pi}$	3	6-10-9-6
$C_{pi}$ (positive)	0.7	
$C_{pi}$ (Negative)	-0.7	
شیب بام	11.3	درجه
y (فاصله قابها)	5	(m) صفحه 87 مبحث ششم
z	1	(m) صفحه 87 مبحث ششم

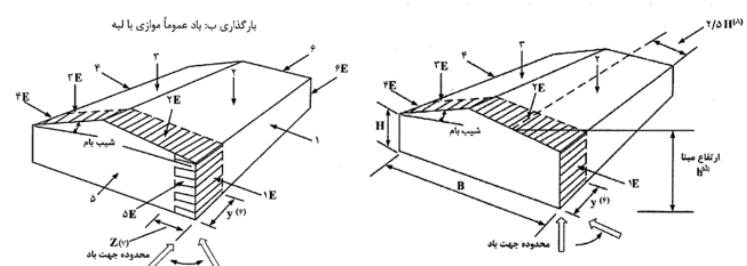


Figure 16-Wind Load Direction

## احداث ردیف تراکم گاز در ایستگاه جمع آوری بینک

شماره پیمان:  
۰۵۳ - ۰۷۳ - ۹۱۸۴

### Calculation Note For Chemical Injection And Storage Shelter

شماره صفحه: ۱۰ از ۴۶

	1	1E	2	2E	3	3E	4	4E
CgCp-ب	0.855	1.297	-1.3	-2	-0.784	-1.126	-0.655	-0.968
P=I*q*Ce*CgCp*Cd (kPa)	0.46115287	0.699550025	-0.701168106	-1.078720163	-0.4228583	-0.60731945	-0.35328085	-0.52210056
Pi (kPa)	0.888357781	0.888357781	-0.888357781	-0.888357781	-0.88835778	-0.88835778	-0.88835778	-0.88835778
P+Pi (kPa)	1.349510651	1.587907807	-1.589525887	-1.967077944	-1.31121608	-1.49567723	-1.24163863	-1.41045834
kg/m2	134.95	158.79	-158.95	-196.71	-131.12	-149.57	-124.16	-141.05

	1	1E	2	2E	3	3E	4	4E	5	5E	6	6E
CgCp-ب	-0.85	-0.9	-1.3	-2	-0.7	-1	-0.85	-0.9	0.75	1.15	-0.55	-0.8
P=I*q*Ce*CgCp*Cd (kPa)	-0.45845607	-0.485424073	-0.701168106	-1.078720163	-0.3775521	-0.5393601	-0.4584561	-0.4854241	0.40452	0.620264	-0.296648	-0.431488
Pi (kPa)	-0.888357781	-0.888357781	-0.888357781	-0.888357781	-0.8883578	-0.8883578	-0.8883578	-0.8883578	0.888358	0.888358	-0.888358	-0.888358
P+Pi (kPa)	-1.34681385	-1.373781854	-1.589525887	-1.967077944	-1.2659098	-1.4277179	-1.3468139	-1.3737819	1.292878	1.508622	-1.185006	-1.319846
kg/m2	-134.68	-137.38	-158.95	-196.71	-126.59	-142.77	-134.68	-137.38	129.29	150.86	-118.50	-131.98

- Element numbering for apply wind load is as below:

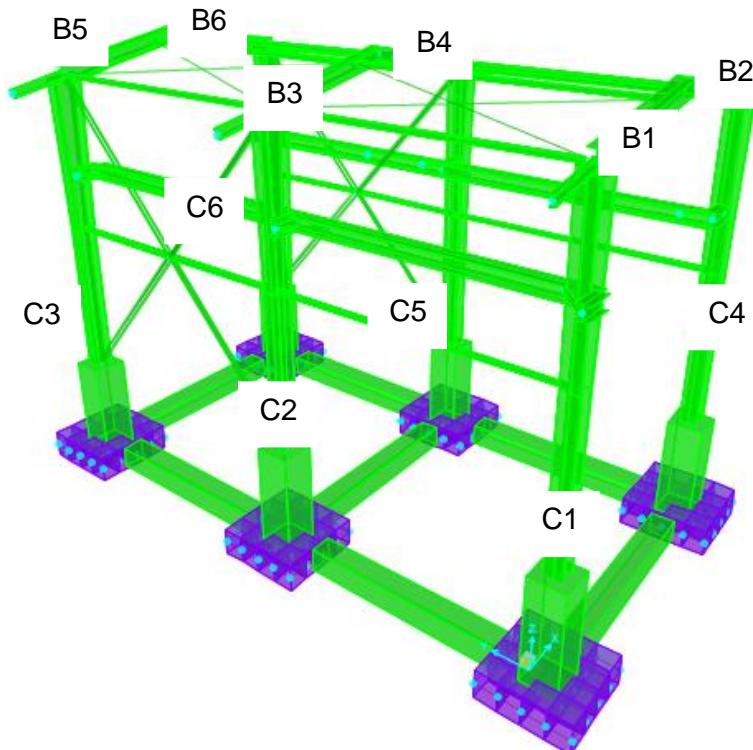


Figure 17-Element Numbering

## احداث ردیف تراکم گاز در ایستگاه جمع آوری بینک

شماره پیمان:  
۰۵۳ - ۰۷۳ - ۹۱۸۴

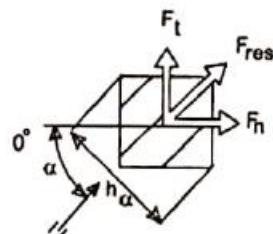
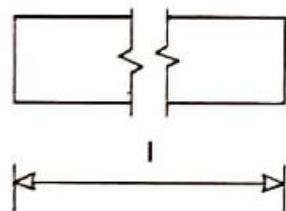
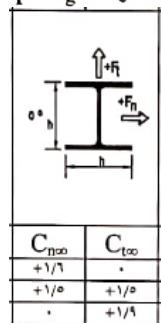
### Calculation Note For Chemical Injection And Storage Shelter

شماره صفحه: ۱۶ از ۴۶

- For columns wind load applied as below (according to INBC no.6)

$$F_n = K \cdot C_{n\infty} \cdot q \cdot C_g \cdot C_e \cdot A \cdot l_w$$

$$F_t = K \cdot C_{t\infty} \cdot q \cdot C_g \cdot C_e \cdot A \cdot l_w$$



$$\alpha = 0 \quad C_{n\infty} = 1.6$$

$$\alpha = 90 \quad C_{t\infty} = 1.9$$

$$F_n = Fx = 0.75 \times 1.6 \times q \times C_g C_e A l_w = 45.64 \frac{kg}{m}$$

$$F_t = Fy = 0.75 \times 1.9 \times q \times C_g C_e A l_w = 54.21 \frac{kg}{m}$$

Analysis Model - Frame Span Loads (WXn) (GLOBAL CSys)

D02

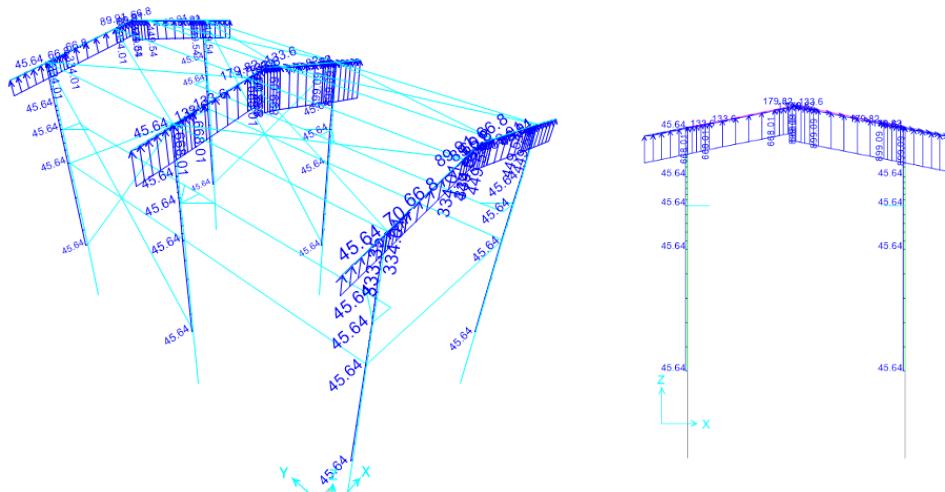


Figure 18-Apply Wxn Load on Column(45.64kg/m)

## احداث ردیف تراکم گاز در ایستگاه جمع آوری بینک

شماره پیمان:  
۰۵۳ - ۰۷۳ - ۹۱۸۴

### Calculation Note For Chemical Injection And Storage Shelter

پروژه	بسته کاری	صادرکننده	تسهیلات	رشته	نوع مدرک	سریال	نسخه
BK	GCS	PEDCO	120	ST	CN	0026	D02

شماره صفحه: ۱۷ از ۴۶

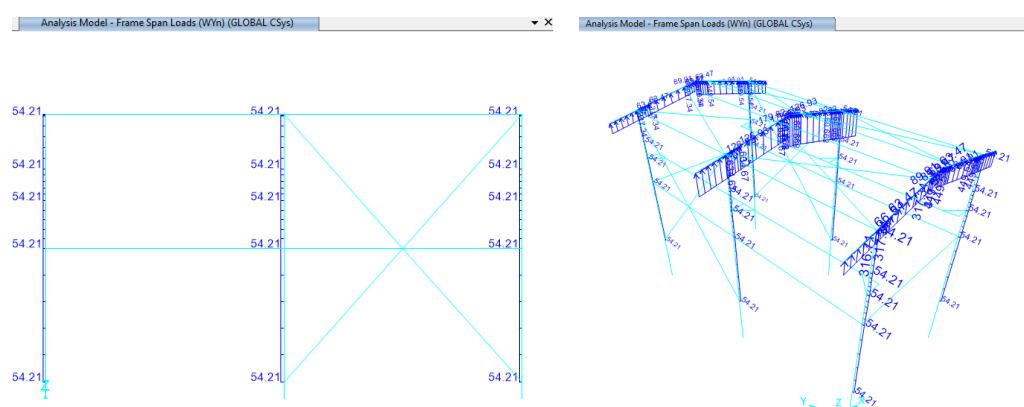
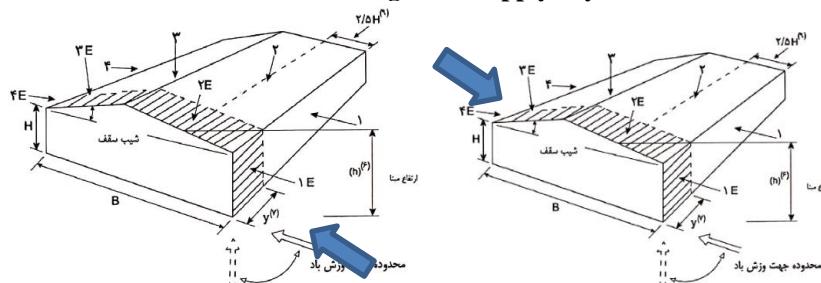


Figure 19-Apply Wyn Load on Columns(54.21 kg/m)



#### B3:

$$1: Wxp = -183.379 \times 5 = -916.895 \frac{kg}{m}$$

$$2: Wyp = -183.379 \times 5 = -916.895 \frac{kg}{m}$$

$$3: Wxn = -136.2465 \times 5 = -681.232 \frac{kg}{m}$$

$$4: Wyn = -129.4465 \times 5 = -6247.232 \frac{kg}{m}$$

#### B4:

$$1: Wxp = -136.246 \times 5 = -681.232 \frac{kg}{m}$$

$$2: Wyp = -129.446 \times 5 = -647.2325 \frac{kg}{m}$$

$$3: Wxn = -183.379 \times 5 = -916.895 \frac{kg}{m}$$

$$4: Wyn = -183.379 \times 5 = -916.895 \frac{kg}{m}$$

شماره پیمان:  
۰۵۳ - ۰۷۳ - ۹۱۸۴

**Calculation Note For Chemical Injection And Storage Shelter**

پروژه	بسته کاری	صادر کننده	تسهیلات	رشته	نوع مدرک	سریال	نسخه
BK	GCS	PEDCO	120	ST	CN	0026	D02

شماره صفحه: ۱۸ از ۴۶

## 6.8 THERMAL LOAD OF STRUCTURE (TLST)

According to “Specification for Civil and Structural Design Criteria”. Maximum temperature of 28 °C shall be considered for computing the thermal load in all components of shelter.

### 7.0 SAP loading table

- ✓ Load pattern:

LoadPat	DesignType	SelfWtMult	AutoLoad
DEAD	Dead	1	
Live r	Roof Live	0	
EQx	Quake	0	USER COEFF
EQy	Quake	0	USER COEFF
WXp	Wind	0	None
WYp	Wind	0	None
SL	Snow	0	
Live	Live	0	
TL	Temperature	0	
WXn	Wind	0	None
WYn	Wind	0	None
SP	Snow	0	
SN	Snow	0	
WXp1	Wind	0	None
WYp1	Wind	0	None
WYn1	Wind	0	None
WXn1	Wind	0	None
CRv	Live	0	
FT	Live	0	
FL	Live	0	
CRv1	Live	0	
FT1	Live	0	
FL1	Live	0	
Ev	Dead	0	
TLst	Temperature	0	
DL empty	Dead	0	
Llop	Live	0	
FRx	Other	0	



نگهداشت و افزایش تولید میدان نفتی بینک  
سطح الارض و ابنيه تحت الارض

## احداث ردیف تراکم گاز در ایستگاه جمع آوری بینک



شماره پیمان:  
۰۵۳ - ۰۷۳ - ۹۱۸۴

### Calculation Note For Chemical Injection And Storage Shelter

پروژه	بسته کاری	صادر کننده	تسهیلات	رشته	نوع مدرک	سریال	نسخه
BK	GCS	PEDCO	120	ST	CN	0026	D02

شماره صفحه: ۱۹ از ۴۶

FRy	Other	0
ML	Other	0
Test	Dead	0
ER	Other	0
Soil	Dead	0
Notionalx(DL)	Notional	0
Notionaly(DL)	Notional	0
Notionalx(LL)	Notional	0
Notionaly(LL)	Notional	0
Notionalx(Lr)	Notional	0
Notionaly(Lr)	Notional	0
Notionalx(Lop)	Notional	0
Notionaly(Lop)	Notional	0
Notionalx(Test)	Notional	0
Notionaly(Test)	Notional	0
Notionalx(DLempty)	Notional	0
Notionaly(DLempty)	Notional	0
Notionalx(CR)	Notional	0
Notionaly(CR)	Notional	0
Notionalx(CR1)	Notional	0
Notionaly(CR1)	Notional	0

X Define Load Patterns X

Load Patterns				Click To:	
Load Pattern Name	Type	Self Weight Multiplier	Auto Lateral Load Pattern		
DEAD	Dead	1	None	<a href="#">Add New Load Pattern</a> <a href="#">Add Copy of Load Pattern</a> <a href="#">Modify Load Pattern</a> <a href="#">Modify Lateral Load Pattern...</a> <a href="#">Delete Load Pattern</a> <a href="#">Show Load Pattern Notes...</a>	
DEAD	Dead	1	User Coefficient	<a href="#">OK</a> <a href="#">Cancel</a>	
Live r	Roof Live	0	User Coefficient		
EQx	Quake	0	None		
EQy	Quake	0	None		
WXp	Wind	0			
WYp	Wind	0			
SL	Snow	0			
SUPERDEAD	Dead	0			
Live	Live	0			
TL	Temperature	0			
WXn	Wind	0			



نگهداشت و افزایش تولید میدان نفتی بینک  
سطح الارض و ابنيه تحت الارض

## احداث ردیف تراکم گاز در ایستگاه جمع آوری بینک



شماره پیمان:

۰۵۳ - ۰۷۳ - ۹۱۸۴

Calculation Note For Chemical Injection And Storage Shelter

پروژه	بسته کاری	صادر کننده	تسهیلات	رشته	نوع مدرک	سریال	نسخه
BK	GCS	PEDCO	120	ST	CN	0026	D02

شماره صفحه: ۲۰ از ۴۶

## 8.0 Load combinations

According to code INBC No.60(4 th edition) structures, components, and foundations shall be designed, so that their design strength equals or exceeds that effect of factored loads in the following combination:

- 1.4(D)
- (1.2D) +1.6(L)+0.5(Lr/S/R)
- 1.2D+1.6(Lr/S/R) + (L/0.5W)
- 1.2D+1.0(W) + L+.5(Lr/S)
- 1.2D+1.0E+L+0.2S
- 0.9D+1.0W
- 0.9D+1.0E

Load listed herein shall be considered to act in the following combinations; whichever produces the most unfavorable effect considering soil reactions.

- D
- D+L
- D+(Lr/S/R)
- D+0.75(L)+0.75(Lr/R/S)
- D+(0.6W or 0.7E)
- D+0.75L+0.75(0.6W)+0.75(Lr/S/R)
- D+0.75L+0.75(0.7E)+0.75S
- 0.6D+0.6W
- 0.6D+0.7E

## 9.0 STRUCTURE ANALYSIS AND DESIGN

### 9.1 ANALYSIS

Structural analysis is done by SAP2000 software. In model loads are applied, some graphical outputs from model are shown as follows.

## احداث ردیف تراکم گاز در ایستگاه جمع آوری بینک

شماره پیمان:  
۰۵۳ - ۰۷۳ - ۹۱۸۴

### Calculation Note For Chemical Injection And Storage Shelter

پروژه	بسته کاری	صادر کننده	تسهیلات	رشته	نوع مدرک	سریال	نسخه
BK	GCS	PEDCO	120	ST	CN	0026	D02

شماره صفحه: ۲۱ از ۴۶

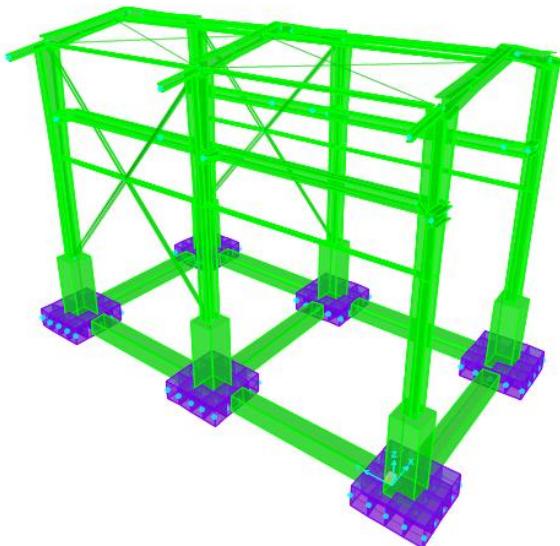


Figure 20-3D VIEW OF SAP MODEL

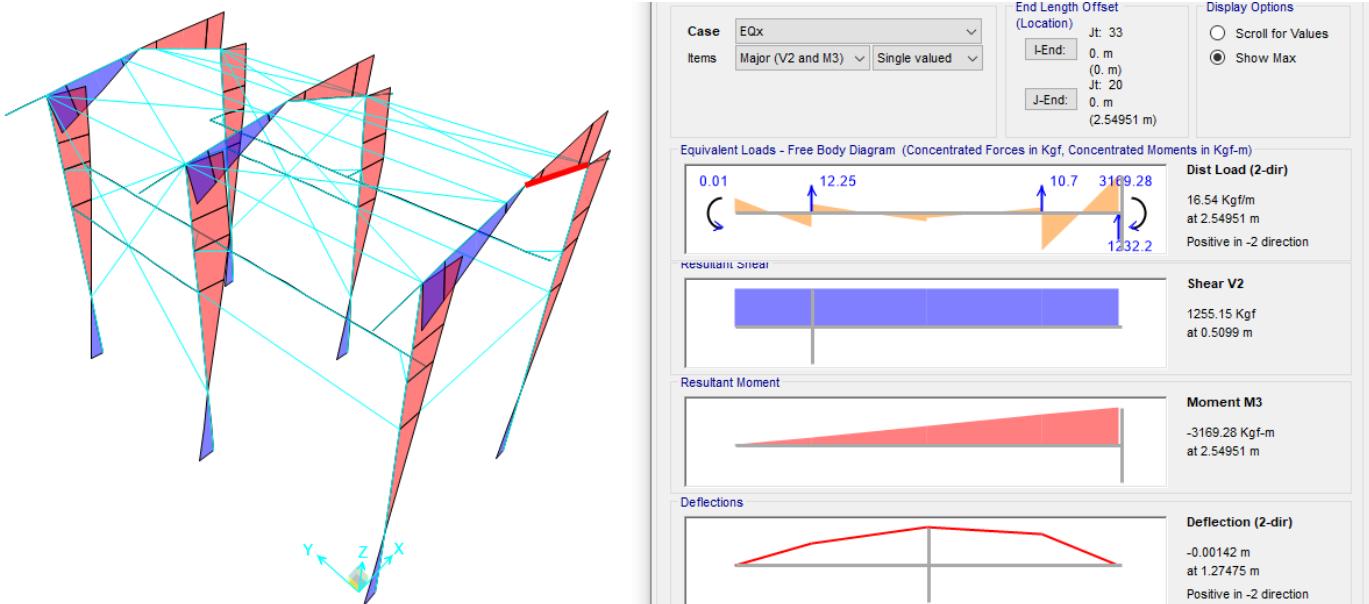


Figure 21: MOMENT 3-3 UNDER EX LOAD

## احداث ردیف تراکم گاز در ایستگاه جمع آوری بینک

شماره پیمان:  
۰۵۳ - ۰۷۳ - ۹۱۸۴

### Calculation Note For Chemical Injection And Storage Shelter

پروژه	بسه کاری	صادر کننده	تسهیلات	رشته	نوع مدرک	سریال	نسخه
BK	GCS	PEDCO	120	ST	CN	0026	D02

شماره صفحه: ۲۲ از ۴۶

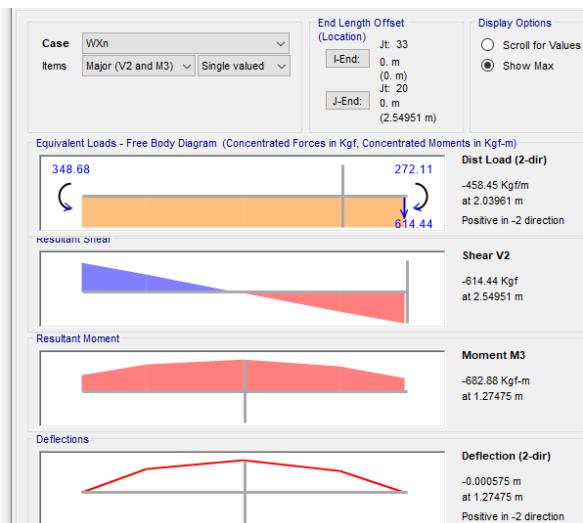
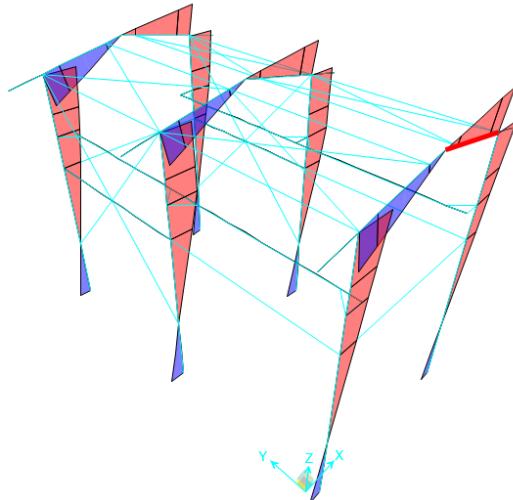


Figure 22: MOMENT 3-3 WX LOAD

## 9.2 FLEXTURAL DESIGN OF CRANE BEAM

According to below output from sap software maximum crane beam moment under critical load combination is 452696.49 kg.cm :

$$\emptyset Mn = 0.9xZxFy = 0.9x2400x677 = 1462320 \text{ kg.cm}$$

$$M_u = 452696.49 \text{ kg.cm}$$

$$s = \frac{452696.49}{1462320} = 0.309 < 1 \text{ ok}$$

D02

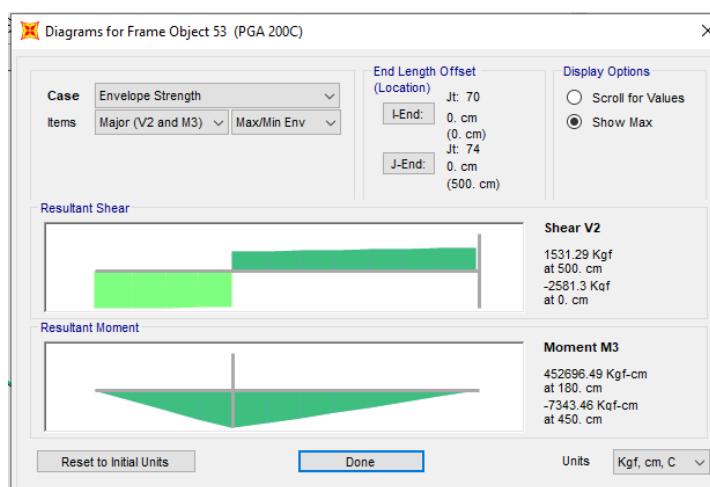


Figure 23: MOMENT 3-3 CRITICAL LOAD COMBINATION ON CRANE BEAM

شماره پیمان:

۰۵۳ - ۰۷۳ - ۹۱۸۴

Calculation Note For Chemical Injection And Storage Shelter

پروژه	بسته کاری	صادر کننده	تسهیلات	رشته	نوع مدرک	سربال	نسخه
BK	GCS	PEDCO	120	ST	CN	0026	D02

شماره صفحه: ۲۳ از ۴۶

### 9.3 DEFLECTION CONTROL :

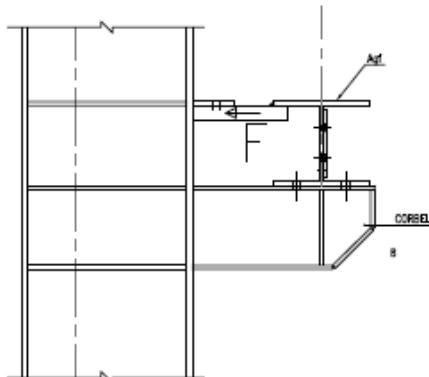
Maximum beam deflection under crane live load on shelter is :

$$\delta = \frac{PL^3}{48EI} = \frac{3900*500^3}{48*2.01*10^6*9545.12} = 0.49 \text{ cm} < 0.50 \text{ ok}$$

$$\frac{L}{1000} = \frac{500}{1000} = 0.5 \text{ cm}$$

### 9.4 BEAM LATERAL RESTRAINT

Beam lateral restraint should be designed for 0.02 of compressive flange capacity.



$$F = 0.02A_{fl}g * F_y = 0.02 * 20 * 1.2 * 2400 = 1152 \text{ kg} > 593.08 \text{ kg OK}$$

TABLE: Element Forces - Frames

Frame	Station	OutputCase	CaseType	StepType	P
Text	m	Text	Text	Text	Kgf
42	0	Envelope Strength	Combination	Max	593.08
42	0.5	Envelope Strength	Combination	Max	593.03
42	0	Envelope Strength	Combination	Min	-366.38
42	0.5	Envelope Strength	Combination	Min	-366.41
				Max=	593.08

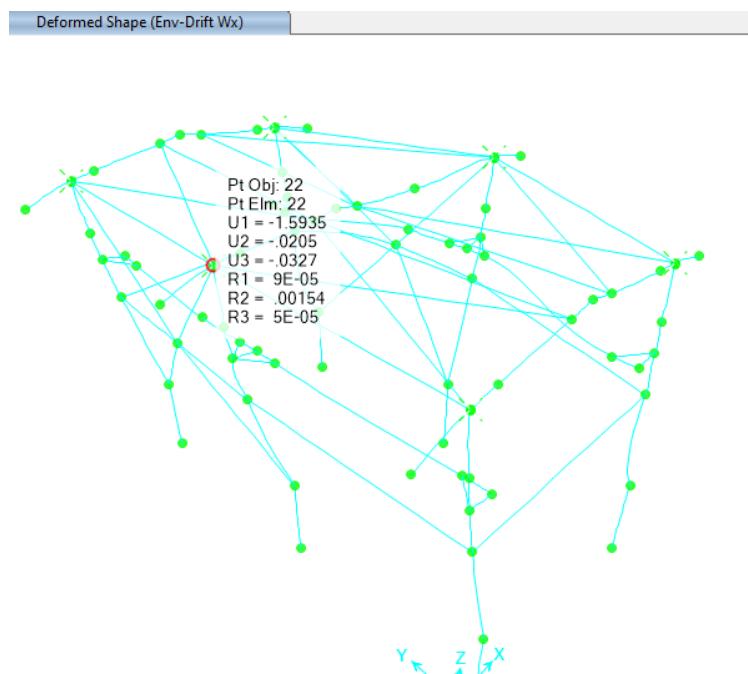
شماره پیمان:  
۰۵۳ - ۰۷۳ - ۹۱۸۴

**Calculation Note For Chemical Injection And Storage Shelter**

پروژه	بسته کاری	صادر کننده	تسهیلات	رشته	نوع مدرک	سریال	نسخه
BK	GCS	PEDCO	120	ST	CN	0026	D02

شماره صفحه: ۲۴ از ۴۶

## 9.5 DRIFT CONTROL :



D02

**FIGURE 24: Deformed shape (maximum Drift critical Wx)**

Maximum displacement according to above output from sap model under critical service load combination with wind load case is about 1.59 cm which is less than allowable drift.

$$\text{allowable drift is } \frac{680 - 100}{200} = 2.9 \text{ cm}$$

According to "Civil & Structural Design Criteria", horizontal displacements shall not exceed H/200.

The maximum displacement is less than H/200, so the displacement values are acceptable.

**TABLE: Joint Displacements**

Joint	OutputCase	CaseType	StepType	U1	H/200/0.8	check
Text	Text	Text	Text	cm		
19	Env-Drift Wx	Combination	Max	1.42104	3.631	ok
19	Env-Drift Wx	Combination	Min	-1.518657	3.631	ok
20	Env-Drift Wx	Combination	Max	1.415991	3.631	ok
20	Env-Drift Wx	Combination	Min	-1.455132	3.631	ok
22	Env-Drift Wx	Combination	Max	1.452719	3.631	ok
22	Env-Drift Wx	Combination	Min	-1.593499	3.631	ok
24	Env-Drift Wx	Combination	Max	1.429044	3.631	ok
24	Env-Drift Wx	Combination	Min	-1.427127	3.631	ok
26	Env-Drift Wx	Combination	Max	1.428719	3.631	ok
26	Env-Drift Wx	Combination	Min	-1.525487	3.631	ok



نگهداشت و افزایش تولید میدان نفتی بینک  
سطح الارض و ابنيه تحت الارض

## احداث ردیف تراکم گاز در ایستگاه جمع آوری بینک



شماره پیمان:  
۰۵۳ - ۰۷۳ - ۹۱۸۴

### Calculation Note For Chemical Injection And Storage Shelter

شماره صفحه: ۲۵ از ۴۶

پروژه	بسنے کاری	صادر کننده	تسهیلات	رشته	نوع مدرک	سریال	نسخه
BK	GCS	PEDCO	120	ST	CN	0026	D02
28	Env-Drift Wx	Combination	Max	1.422523	3.631	ok	
28	Env-Drift Wx	Combination	Min	-1.463213	3.631	ok	
			max +	1.452719			
			max -	-1.593499			

### Drift Control According to Iranian Seismic Design Code for petroleum facilities(038)

According to “Iranian seismic design code(Code.038)” table 4-8 ,drift shall not exceed 0.02.

The maximum driftt is less than 0.02, so the displacement values are acceptable.

گروه کاربری و خطرزایی			انواع سازه‌ها
IV	III	II و I	
۰.۰۱۵	۰.۰۲۰	۰.۰۲۵	سازه‌های چهار طبقه و کمتر با تیغه‌بندی‌ها، سقف‌ها، دیوارهای داخلی و سیستم دیوارهای جانبی پیرامونی بدون دیوار برشی بایی که در برابر حاجابی نسبی طبقه طراحی شده‌اند.
۰.۰۱۰	۰.۰۱۰	۰.۰۱۰	سازه‌های با دیوار برشی بنایی طره‌ای
۰.۰۰۷	۰.۰۰۷	۰.۰۰۷	دیگر سازه‌های با دیوار برشی بنایی
۰.۰۱۰	۰.۰۱۵	۰.۰۲۰	دیگر سازه‌ها

The deflection at level x ( $\delta_x$ ) (in. or mm) used to compute the design story drift,  $\Delta$ , shall be determined in accordance with the following equation:

Maximum displacement by EY load case is 4.15 cm which Reduced stiffness values used in the direct analysis method are not intended for use in beam vertical deflection ,drift ,and period of structure.

$$\delta_x = \frac{C_d \delta_{xe}}{I} = \frac{3 \times 2.69 \times 0.8}{1.25} = 5.16 \text{ cm}, \quad \Delta = \frac{5.16}{580} = 0.0088 < 0.02 \text{ ok}$$

Drift<sub>allowable</sub> = According to table4-8 of Iranian seismic Design code(code No.038) is 0.02h<sub>sx</sub>

h<sub>sx</sub>=is the story height below level x

### 9.6 RATER BEAM VERTICAL DEFLECTION

Joint	OutputCase	CaseType	U3	allowable deflection (L/240)	check
Text	Text	Text	cm		
33	beam vertical def	Combination	0.1333		-2.083 ok
36	beam vertical def	Combination	-0.0491		-2.083 ok
39	beam vertical def	Combination	0.1408		-2.083 ok



## احداث ردیف تراکم گاز در ایستگاه جمع آوری بینک

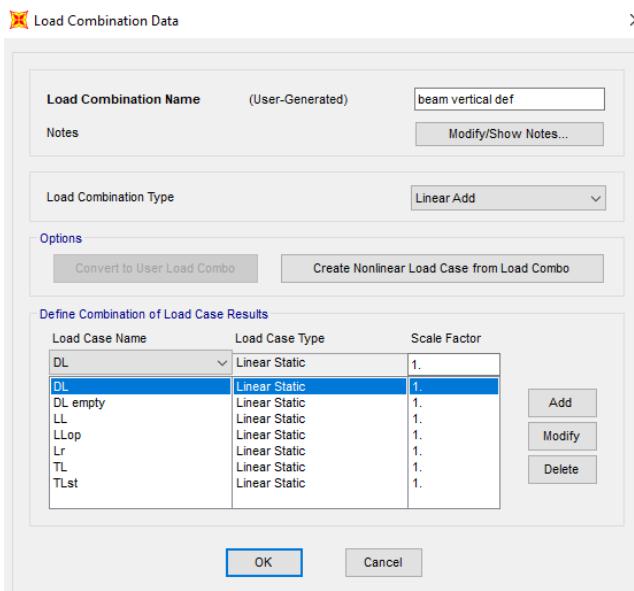
شماره پیمان:

۰۵۳ - ۰۷۳ - ۹۱۸۴

### Calculation Note For Chemical Injection And Storage Shelter

پروژه	بسته کاری	صادر کننده	تسهیلات	رشته	نوع مدرک	سریال	نسخه
BK	GCS	PEDCO	120	ST	CN	0026	D02

شماره صفحه: ۲۶ از ۴۶



## 10.0 STRUCTURAL DESIGN RESULTS

### 10.1 Graphical output

The steel structure is checked in accordance with LRFD method. Frame analysis and Structural checks are based on the 3D model that covers all the Load Combinations. All members designed by SAP2000, and code requirements have been checked accordingly. The following figures show the members ratios which are obtained from SAP2000 model analysis and design. All the acceptable ratios for beams & columns have been considered less than 1.0.

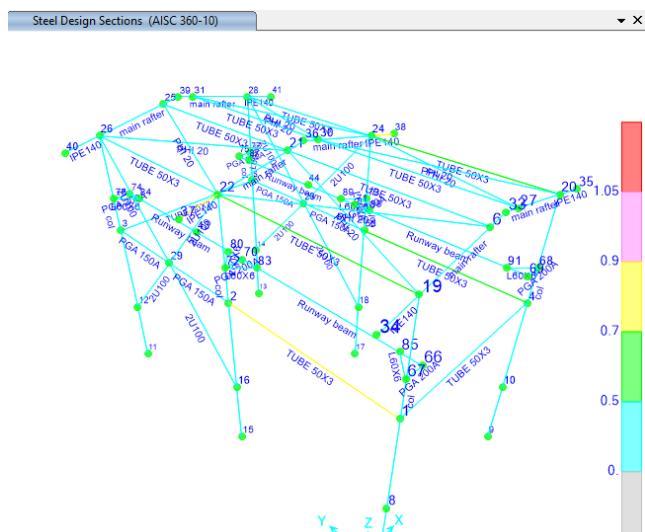


Figure 25: Steel Design Output

شماره پیمان:  
۰۵۳ - ۰۷۳ - ۹۱۸۴

**Calculation Note For Chemical Injection And Storage Shelter**

پروژه	بسته کاری	صادرکننده	تسهیلات	رشته	نوع مدرک	سربال	نسخه
BK	GCS	PEDCO	120	ST	CN	0026	D02

شماره صفحه: ۲۷ از ۴۶

## 11.0 STRUCTURE CONNECTIONS

### 11.1 DESCRIPTION OF DESIGN PROCEDURE & PARAMETERS

#### 11.1.1.Rafter to rafter connection (top of shelter):

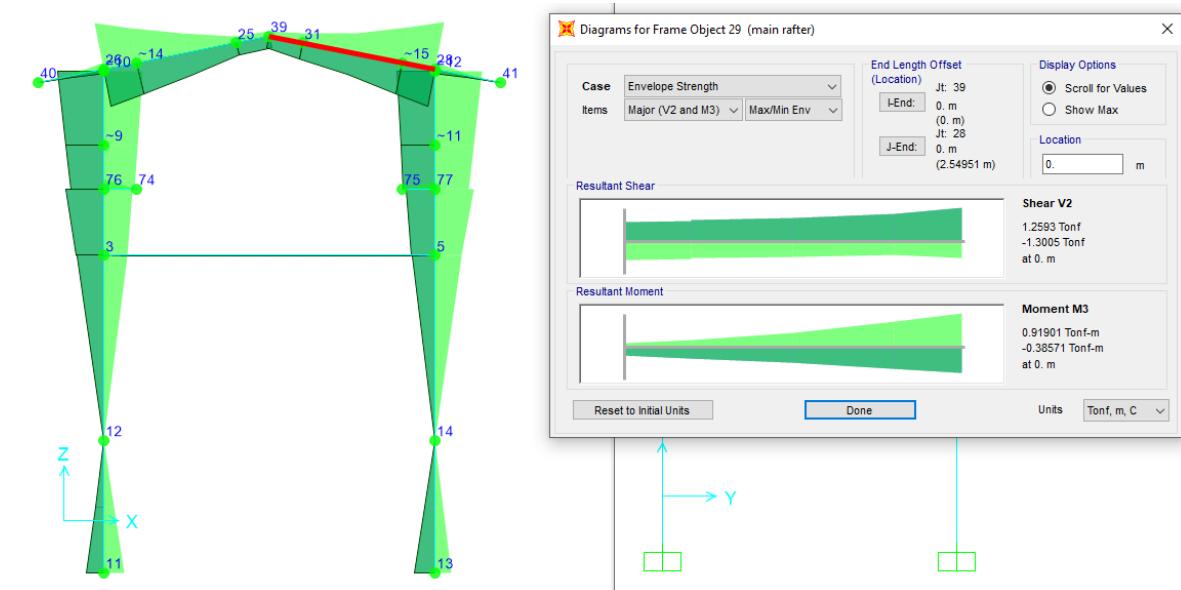
According to Iranian National Building code section 10-3-7-2:

$$M_p = Z \cdot F_y = 450 \times 2400 = 1080000 \text{ kg.cm} = 10.80 \text{ ton.m}$$

$$M_u = 1.1 R_y \cdot M_p = 1.1 R_y \cdot Z \cdot F_y = 1.1 \times 1.15 \times 450 \times 2400 = 1366200 \text{ kg.cm} = 13.662 \text{ ton.m}$$

$$V = \frac{2[1.1 R_y M_p]}{L_{cf}} = \frac{2 \times 1.1 \times 1.15 \times 450 \times 2400}{1000} = 2732.400 \text{ kg} = 2.73 \text{ ton}$$

According to sap model M3-3 and V2-2 under critical load combination (Envelope Strength) is as follow:



$$M_{3-3\text{design (envelope combo)}} = 0.9 \text{ ton.m}$$

$$V_{2-2\text{design (envelope combo)}} = 1.25 \text{ ton}$$

$$M_{3-3\text{design (omega factor)}} = 1.2 \text{ ton.m}$$

$$V_{2-2\text{design (omega factor)}} = 3.6 \text{ ton}$$

moment of design should not be less than of  $0.5M_p=5.4$  ton-m.

$$F_u = 8000 \frac{kg}{cm^2}$$



## احداث ردیف تراکم گاز در ایستگاه جمع آوری بینک

شماره پیمان:  
۰۵۳ - ۰۷۳ - ۹۱۸۴

### Calculation Note For Chemical Injection And Storage Shelter

پروژه	بسته کاری	صادر کننده	تسهیلات	رشته	نوع مدرک	سربال	نسخه
BK	GCS	PEDCO	120	ST	CN	0026	D02

شماره صفحه: ۲۸ از ۴۶

$$f_n = \frac{R_n}{Anb} = \emptyset F_{nt} = 4500 \text{ kg/cm}^2$$

$$Ab = 4.52 \text{ cm}^2$$

$$I_{bolt} = 4Ib = 4 \times 4.52 \times (4.5^2 + 17.5^2) = 5903.12 \text{ cm}^4$$

$$f_b = \frac{MC}{I}$$

$$fb = 5.4 * \frac{17.5}{4947} * 10^5 = 1910.248 \text{ kg/cm}^2 < 4500 \text{ kg/cm}^2 \text{ ok}$$

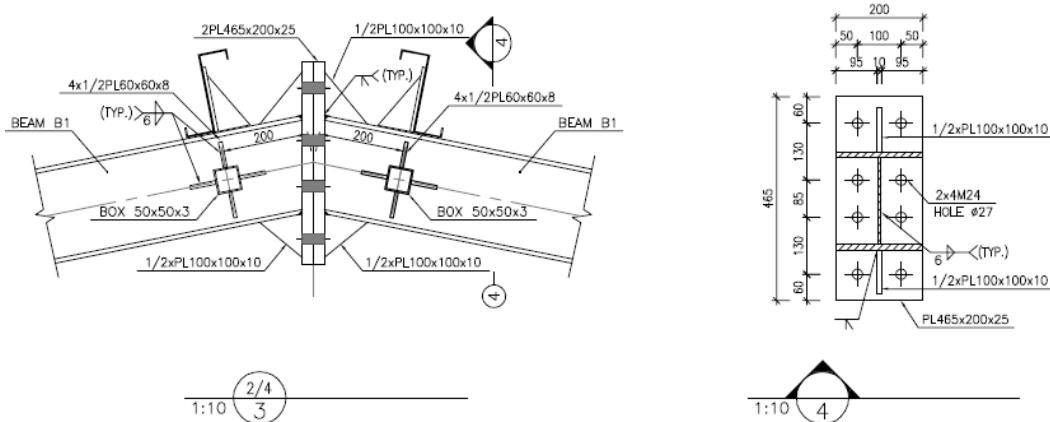


Figure 26: Connection Details

### 11.1.2 : Rafter to Column Connection

According to Iranian National Building code No.10 section 10-3-7-2:

$$M_p = Z \cdot F_y = 770 \times 2400 = 1848000 \text{ kg.cm} = 18.48 \text{ ton.m}$$

$$M_u = 1.1 Ry \cdot M_p = 1.1 Ry \cdot Z \cdot F_y = 1.1 \times 1.15 \times 770 \times 2400 = 2337720 \text{ kg.cm} = 23.37 \text{ ton.m}$$

$$V = \frac{2[1.1 Ry M_p]}{L_{cf}} = \frac{2 \times 1.1 \times 1.15 \times 770 \times 2400}{1000} = 4676 \text{ kg} = 4.67 \text{ ton}$$

According to sap model M3-3 and V2-2 under critical load combination (Envelope Strength) is as follow:



نگهداشت و افزایش تولید میدان نفتی بینک  
سطح الارض و ابنيه تحت الارض

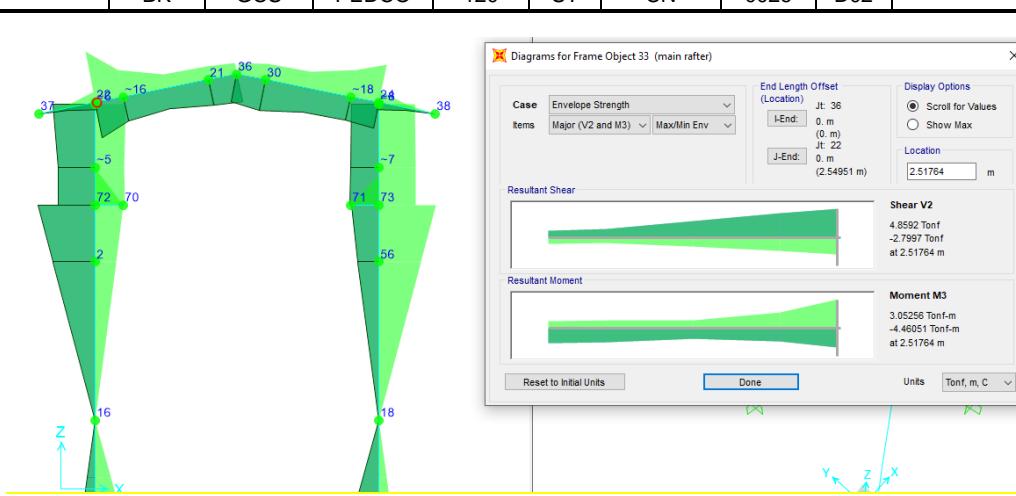
## احداث ردیف تراکم گاز در ایستگاه جمع آوری بینک



شماره پیمان:  
۰۵۳ - ۰۷۳ - ۹۱۸۴

### Calculation Note For Chemical Injection And Storage Shelter

شماره صفحه: ۲۹ از ۴۶



$$M_{3-3\text{design}} (\text{envelope combo}) = 4.46 \text{ ton.m}$$

$$V_{2-2\text{design}} (\text{envelope combo}) = 4.85 \text{ ton}$$

$$M_{3-3\text{design}} (\text{envelope combo}) = 9.56 \text{ ton.m}$$

$$V_{2-2\text{design}} (\text{envelope combo}) = 5 \text{ ton}$$

Moment of design should not be less than of  $0.5\text{Mp}=9.24 \text{ ton.m}$ .

$$F_u = 8000 \frac{\text{kg}}{\text{cm}^2}$$

$$f_n = \frac{R_n}{Anb} = \emptyset F_{nt} = 4500 \text{kg/cm}^2$$

$$Ab = 4.52 \text{ cm}^2$$

$$I_{bolt} = 4lb = 4 \times 4.52 \times (7.5^2 + 22.5^2) = 10170 \text{ cm}^4$$

$$f_b = \frac{MC}{I}$$

$$fb = 9.24 \times \frac{22.5}{13077} \times 10^5 = 1590 \text{ kg/cm}^2 < 4500 \text{ kg/cm}^2 \text{ ok}$$



شماره پیمان:  
۰۵۳ - ۰۷۳ - ۹۱۸۴

**Calculation Note For Chemical Injection And Storage Shelter**

پروژه	بسته کاری	صادر کننده	تسهیلات	رشته	نوع مدرک	سریال	نسخه
BK	GCS	PEDCO	120	ST	CN	0026	D02

شماره صفحه : ۳۰ از ۴۶

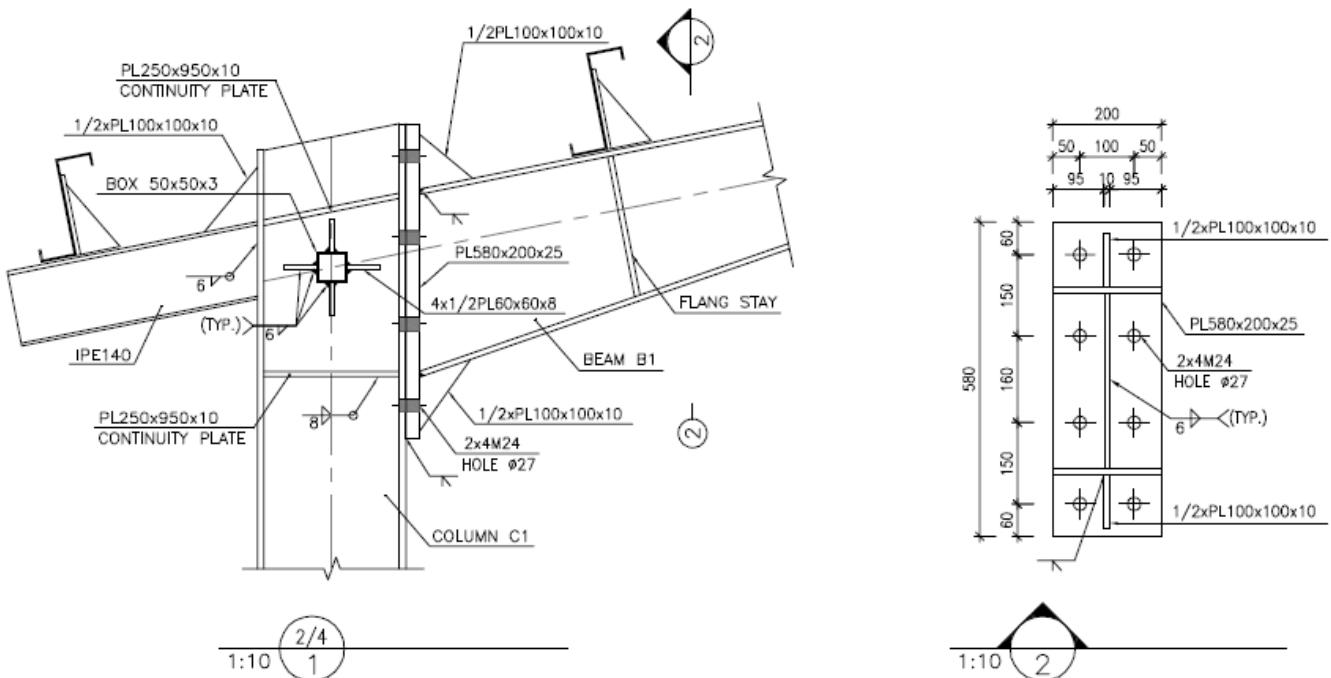


Figure 27: Connection Details

## 11.2 PURLIN DESIGN

### 11.13.1. PROPERTY OF PURLIN(Z180X2.5)

Section Name	Z180*2.5
<b>Properties</b>	
Cross-section (axial) area	7.8025
Moment of Inertia about 3 axis	386.0346
Moment of Inertia about 2 axis	45.3049
Product of Inertia about 2-3	94.7543
Shear area in 2 direction	4.5172
Shear area in 3 direction	2.8393
Torsional constant	0.1249
Section modulus about 3 axis	42.3052
Section modulus about 2 axis	7.024
Plastic modulus about 3 axis	29.4654
Plastic modulus about 2 axis	6.4081
Radius of Gyration about 3 axis	7.0339
Radius of Gyration about 2 axis	2.4097
Shear Center Eccentricity (x3)	0.

FIGURE 28-Section Property Of Purlin

According to above table :

$$A = 7.80 \text{ cm}^2$$



نگهداشت و افزایش تولید میدان نفتی بینک  
سطح الارض و ابنيه تحت الارض

## احداث ردیف تراکم گاز در ایستگاه جمع آوری بینک



شماره پیمان:  
۰۵۳ - ۰۷۳ - ۹۱۸۴

### Calculation Note For Chemical Injection And Storage Shelter

پروژه	بسنے کاری	قادره کنندہ	تسهیلات	رشته	نوع مدرک	سریال	نسخه
BK	GCS	PEDCO	120	ST	CN	0026	D02

شماره صفحه: ۳۱ از ۴۶

$$J = 0.12 \text{ cm}^4$$

$$Ix = 386.06 \text{ cm}^4$$

$$Iy = 45.304 \text{ cm}^4$$

$$rx = 7.033 \text{ cm}$$

$$ry = 2.41 \text{ cm}$$

$$ho = 18 \text{ cm}$$

$$SY = 42.305 \text{ cm}^3$$

$$SX = 7.024 \text{ cm}^3$$

#### FOR Z 180 :

$$D + L = 50 + 50 = 100 \text{ kg/m}^2$$

$$P_y = 100 \cos 11 = 98.16 \text{ kg/m}^2$$

$$P_x = 100 \sin 11 = 19.081 \text{ kg/m}^2$$

$$\text{middle of span : } M_y = \frac{w \cdot L^2}{8} = \frac{100 \times 1.0 \times 5^2}{8} = 312.5 \text{ kg.m}$$

$$\text{middle of span : } M_x = \frac{w \cdot L^2}{360} = \frac{19 \times 1 \times 5^2}{360} = 1.31 \text{ kg.m}$$

$$f_b = \frac{M_y}{s_y} + 2 \frac{M_x}{s_x} = \frac{312.5 \times 100}{42.305} + 2 \frac{1.31 \times 100}{7.024} = 739 + 38 = 777 < 1440 \text{ ok}$$

$$\text{moment on sagrod support : } M_y = \frac{w \cdot L^2}{9} = \frac{100 \times 1.0 \times 5^2}{9} = 277 \text{ kg.m}$$

$$\text{moment on sagrod support : } M_x = \frac{w \cdot L^2}{90} = \frac{19 \times 1.0 \times 5^2}{90} = 5.3 \text{ kg.m}$$

$$f_b = \frac{M_y}{s_y} + 2 \frac{M_x}{s_x} = \frac{277 \times 100}{42.305} + 2 \frac{5.3 \times 100}{7.024} = 655 + 151 = 806 < 1440 \text{ ok}$$

#### FOR Z 180 :

$$0.6D + w = 30 + 158 = 188 \text{ kg/m}^2$$

$$P_y = 188. \cos 11 = 184 \text{ kg/m}^2$$

$$P_x = 188. \sin 11 = 35 \text{ kg/m}^2$$

$$\text{middle of span : } M_y = \frac{w \cdot L^2}{8} = \frac{188 \times 0.9 \times 5^2}{8} = 528 \text{ kg.m}$$

$$\text{middle of span : } M_x = \frac{w \cdot L^2}{360} = \frac{35 \times 1 \times 5^2}{360} = 2.4 \text{ kg.m}$$

$$f_b = \frac{M_y}{s_y} + 2 \frac{M_x}{s_x} = \frac{528 \times 100}{42.305} + 2 \frac{2.4 \times 100}{7.024} = 1248 + 968 = 1316 < 1440 \text{ ok}$$



نگهداشت و افزایش تولید میدان نفتی بینک  
سطح الارض و ابنيه تحت الارض

## احداث ردیف تراکم گاز در ایستگاه جمع آوری بینک



شماره پیمان:	Calculation Note For Chemical Injection And Storage Shelter								شماره صفحه: ۳۲ از ۴۶
	پروژه	بسه کاری	صادر کننده	تسهیلات	رشته	نوع مدرک	سریال	نسخه	
	BK	GCS	PEDCO	120	ST	CN	0026	D02	

$$\text{moment on sagrod support : } M_y = \frac{w \cdot L^2}{9} = \frac{184 \times 0.9 \times 5^2}{9} = 255.55 \text{ kg.m}$$

$$\text{moment on sagrod support : } M_x = \frac{w \cdot L^2}{90} = \frac{35 \times 0.9 \times 5^2}{90} = 8.75 \text{ kg.m}$$

$$f_b = \frac{M_y}{S_y} + 2 \frac{M_x}{S_x} = \frac{255.55 \times 100}{42.305} + 2 \frac{8.75 \times 100}{7.024} = 604 + 249 = 853 < 1440 \text{ ok}$$

### 11.13.2.UN DEFORMED SHAPE CONTROL:

$$\text{dead + live loads : } \Delta = \frac{5 \times q \times L^4}{384 \times E \times I} = \frac{5 \times 1.88 \times 1.0 \times 500^4}{384 \times 2.04 \times 10^6 \times 1350} = 0.53\text{cm} < \frac{L}{240} = 2.0\text{cm}$$

$$\text{for live loads : } \Delta = \frac{5 \times q \times L^4}{384 \times E \times I} = \frac{5 \times 0.5 \times 1.0 \times 500^4}{384 \times 2.04 \times 10^6 \times 1350} = 0.14\text{cm} < \frac{L}{360} = 1.3 \text{ cm}$$

### 11.3 Roof bracing Design

According to INBC No.10 section 10-2-3-4 for tensile member :

Roof brace = Ø20

$$\emptyset_t P_n = \emptyset_t F_y A_g = 0.9 \times 4000 \times 3.14 = 11304 \text{ kg}$$



According to sap model maximum tensile force is 773 kg & it's OK.

TABLE: Element Forces - Frames

Frame	Station	OutputCase	StepType	P
Text	m	Text	Text	Kgf
43	0	Envelope Strength	Max	686.66
43	2.7	Envelope Strength	Max	686.23
43	5.4	Envelope Strength	Max	685.8
43	0	Envelope Strength	Min	-549.84
43	2.7	Envelope Strength	Min	-550.27
43	5.4	Envelope Strength	Min	-550.7
44	0	Envelope Strength	Max	538.46
44	2.7	Envelope Strength	Max	538.91
44	5.4	Envelope Strength	Max	539.36
44	0	Envelope Strength	Min	-636.9
44	2.7	Envelope Strength	Min	-636.45
44	5.4	Envelope Strength	Min	-636
47	0	Envelope Strength	Max	585.28
47	2.7	Envelope Strength	Max	585.7
47	5.4	Envelope Strength	Max	586.13
47	0	Envelope Strength	Min	-423.5
47	2.7	Envelope Strength	Min	-423.07



نگهداشت و افزایش تولید میدان نفتی بینک  
سطح الارض و ابنيه تحت الارض

### احداث ردیف تراکم گاز در ایستگاه جمع آوری بینک



شماره پیمان:  
۰۵۳ - ۰۷۳ - ۹۱۸۴

#### Calculation Note For Chemical Injection And Storage Shelter

شماره صفحه: ۳۳ از ۴۶

پروژه	بسته کاری	صادر کننده	تسهیلات	رشته	نوع مدرک	سربال	نسخه
BK	GCS	PEDCO	120	ST	CN	0026	D02
47	5.4	Envelope Strength		Min		-422.64	
48	0	Envelope Strength		Max		689.36	
48	2.7	Envelope Strength		Max		688.91	
48	5.4	Envelope Strength		Max		688.46	
48	0	Envelope Strength		Min		-296.22	
48	2.7	Envelope Strength		Min		-296.67	
48	5.4	Envelope Strength		Min		-297.12	
49	0	Envelope Strength		Max		690.06	
49	2.7	Envelope Strength		Max		690.52	
49	5.4	Envelope Strength		Max		690.98	
49	0	Envelope Strength		Min		-338.73	
49	2.7	Envelope Strength		Min		-338.12	
49	5.4	Envelope Strength		Min		-337.51	
50	0	Envelope Strength		Max		772.13	
50	2.7	Envelope Strength		Max		772.71	
50	5.4	Envelope Strength		Max		773.29	
50	0	Envelope Strength		Min		-551.51	
50	2.7	Envelope Strength		Min		-551.07	
50	5.4	Envelope Strength		Min		-550.63	
52	0	Envelope Strength		Max		605.02	
52	2.7	Envelope Strength		Max		604.44	
52	5.4	Envelope Strength		Max		603.85	
52	0	Envelope Strength		Min		-480.24	
52	2.7	Envelope Strength		Min		-480.82	
52	5.4	Envelope Strength		Min		-481.41	
55	0	Envelope Strength		Max		600.58	
55	2.7	Envelope Strength		Max		599.97	
55	5.4	Envelope Strength		Max		599.35	
55	0	Envelope Strength		Min		-665.7	
55	2.7	Envelope Strength		Min		-666.32	
55	5.4	Envelope Strength		Min		-666.93	
			max=			773.29	



نگهداشت و افزایش تولید میدان نفتی بینک  
سطح الارض و ابنيه تحت الارض

## احداث ردیف تراکم گاز در ایستگاه جمع آوری بینک



شماره پیمان:  
۰۵۳ - ۰۷۳ - ۹۱۸۴

### Calculation Note For Chemical Injection And Storage Shelter

پروژه	بسه کاری	صادر کننده	تسهیلات	رشته	نوع مدرک	سریال	نسخه
BK	GCS	PEDCO	120	ST	CN	0026	D02

شماره صفحه: ۳۴ از ۴۶

### 11.4 Base Plate

#### Design force :

$$V_{tr} = \frac{M_p}{H} = \frac{ZF_y}{H} = \frac{775 \times 2400 \times 10^{-5}}{5.5} = 3.38 \text{ ton}$$

$$V_{long} = R_y A_g F_y \cos\theta = 1.25 \times 4000 \times 27 \times \cos 50 = 86.776 \text{ ton}$$

#### Shear check in transverse direction :

According to INBC No.10 section 10-2-6-2-1

$$\phi V_n = 0.6 F_y A_w C_v \phi_v$$

$$\frac{h}{t_w} = \frac{28}{0.8} = 35 < 2.24 \sqrt{\frac{2.06 \times 10^6}{2400}} = 65 \quad \text{then } C_v = 1 \quad \phi_v = 1$$

$$\phi V_n = 0.6 \times 2400 \times (28 \times 0.8) \times 1 \times 1 = 32.25 \text{ ton} > 3.38 \text{ ton}$$

#### Shear check in longitudinal direction :

According to INBC No.10 section 10-2-6-7-2

$$K_v = 1.2$$

$$\frac{h}{t_w} = \frac{\frac{b}{2}}{t_f} = \frac{15}{1.5} = 10$$

$$A_w = 2b_f t_f = 2 \times 30 \times 1.5 = 90 \text{ cm}^2$$

$$\frac{h}{t_w} < 1.1 \sqrt{\frac{K_v E}{F_y}} = 35.3 \quad \text{then } C_v = 1 \quad \phi_v = 0.9$$

$$\phi V_n = 0.9 \times 0.6 \times 2400 \times 90 \times 1 = 116640 \text{ kg} = 116.64 \text{ ton} > 86.776 \text{ ton}$$

According to above calculation The column section is ok for shear check .

#### Bolt control in shear

$$V_{max} = 43.96 \text{ ton}$$

$$F_{nv} = 0.55 F_u = 3300 \text{ kg}$$

$$\phi = 0.75$$



نگهداشت و افزایش تولید میدان نفتی بینک  
سطح الارض و ابنيه تحت الارض

## احداث ردیف تراکم گاز در ایستگاه جمع آوری بینک



شماره پیمان:

۰۵۳ - ۰۷۳ - ۹۱۸۴

**Calculation Note For Chemical Injection And Storage Shelter**

پروژه	بسه کاری	صادر کننده	تسهیلات	رشته	نوع مدرک	سریال	نسخه
BK	GCS	PEDCO	120	ST	CN	0026	D02

شماره صفحه: ۳۵ از ۴۶

$$A_{nb} = \frac{V_{max}}{\emptyset F_{nv}} = \frac{43960}{0.75 \times 3300} = 17.76 \text{ cm}^2 \quad USE 4M24 = 18.09 \text{ cm}^2$$

$$Mpc = F_y Z_{3-3} = 2400 \times 775 \times 10^{-5} = 18.6 \text{ ton}$$

$$\frac{\sum Mpc}{Hs} = \frac{18.6}{5.5} = 3.38 \text{ Vc}$$

$$Mp = 1.1 Ry Fy Zc = 1.1 \times 1.2 \times 2400 \times 775 \times 10^{-5} = 24.552 \text{ ton.m}$$

$$M_{cx} = \min(18.6, 3.38) = 3.38 \text{ ton.m}$$

$$f_c = 300 \text{ kg/cm}^2$$

$$\frac{A2}{A1} = 1, \emptyset_c = 0.65 \quad f_{pmax} = \emptyset_c 0.85 f' c \sqrt{\frac{A2}{A1}} = 165.75 \text{ kg/cm}^2$$

$$q_{max} = f_{pmax} \times B = 7458 \text{ kg/cm}^2$$

### For ordinary & critical load combination

$$M_u = 11.8 \text{ ton.m}$$

$$P_u = 8.13 \text{ ton}$$

$$Y_{min} = \frac{P_u}{q_{max}} = \frac{8130}{7458} = 1.09 \text{ cm}$$

$$\varepsilon_{max} = \frac{N}{2} - \frac{Y_{min}}{2} = 22 \text{ cm}$$

$$e = \frac{M_u}{P_u} = \frac{11.8}{8.13} = 1.45m = 145cm > \varepsilon_{max} = 22 \text{ cm} \quad tension applied.$$

$$d = 6 \text{ cm}$$

$$f = \frac{N}{2} - d = \frac{45}{2} - 6 = 16.5 \text{ cm}$$

$$Y = 3.36 \text{ cm}$$

$$\sum T = q_{max}Y - Pu = 7458 \times 3.36 = 25.058 \text{ ton.m}$$

### Tension Strength control of anchor bolts :

$$d_b = 24 \text{ mm}$$



نگهداشت و افزایش تولید میدان نفتی بینک  
سطح الارض و ابنيه تحت الارض

## احداث ردیف تراکم گاز در ایستگاه جمع آوری بینک



شماره پیمان: ۰۵۳ - ۰۷۳ - ۹۱۸۴	Calculation Note For Chemical Injection And Storage Shelter								شماره صفحه: ۳۶ از ۴۶
	پروژه	بسته کاری	صادر کننده	تسهیلات	رشته	نوع مدرک	سریال	نسخه	
	BK	GCS	PEDCO	120	ST	CN	0026	D02	

$$A_{nb} = 4.52 \text{ cm}^2$$

$$T_u = \frac{25.058}{2} = 12.529 \text{ ton}$$

$$f_{ut} = \frac{T_u}{A_{nb}} = \frac{12.529 \times 1000}{4.52} = 2771 \text{ kg/cm}^2$$

$$F_{nt} = 0.75F_u = 4500 \text{ kg/cm}^2$$

$$\phi = 0.75$$

$$R_{nt} = F_{nt}A_{nb} = 4500 \times 4.52 \times 10^{-3} = 20.34 \text{ ton}$$

$$\phi R_{nt} = 15.25 \text{ ton} \geq T_u = 13.92 \text{ ton ok}$$

### Shear control of Anchor Bolts:

$$Vu = \frac{\sum V}{N} = \frac{4.0}{4} = 1.0 \text{ ton}$$

$$A_{nb} = 4.52 \text{ cm}^2$$

$$\phi = 0.75$$

$$F_{nv} = 0.55F_u = 3300 \text{ kg/cm}^2$$

$$R_{nv} = F_{nv}A_{nb} = 3300 \times 4.52 \times 10^{-3} = 18.87 \text{ ton}$$

$$\phi R_{nv} = 11.18 > 1.0 \text{ ok}$$

### 11.5 General requirements of embedment in concrete:

#### According to ACI318 appendix D:

Concrete breakout strength of anchor in tension : the nominal concrete breakout strength  $N_{cbg}$  shall not exceed

$$N_{cbg} = \frac{A_{NC}}{A_{NCO}} \omega_{ec} \omega_{ed,N} \omega_{c,N} \omega_{cp,N} N_b$$

$$A_{CNO} = 9hef^2$$

$$A_{NC} = (S1 + 3hef)(S2 + 3hef)$$

$$K_c = 10$$



نگهداشت و افزایش تولید میدان نفتی بینک  
سطح الارض و ابنيه تحت الارض

## احداث ردیف تراکم گاز در ایستگاه جمع آوری بینک



شماره پیمان:

۰۵۳ - ۰۷۳ - ۹۱۸۴

Calculation Note For Chemical Injection And Storage Shelter

پروژه	بسه کاری	صادر کننده	تسهیلات	رشته	نوع مدرک	سریال	نسخه
BK	GCS	PEDCO	120	ST	CN	0026	D02

شماره صفحه: ۳۷ از ۴۶

$$N_b = 10\gamma_a \sqrt{f_c} h_{ef}^{1.5} = 10 \times 1 \times \sqrt{25} \times 126.6^{1.5} = 71.2 \text{ KN}$$

$$\lambda_{ef} = \max\left(\frac{Ca_{max}}{1.5}, \frac{S1}{3}, \frac{S2}{3}\right) = \left(\frac{\frac{60}{1.5,380}}{3}\right) = 126.6 \text{ mm}$$

$$C_{a,max} = \max(Ca1, Ca2, Ca3, Ca4) = 60 \text{ mm}$$

$$A_{NCO} = 9 \times 126.6^2 = 144248.04 \text{ mm}^2$$

$$A_{NC} = (60 + 3 \times 126.6) \times (60 + 3 \times 126.6) = 193424.04 \text{ mm}^2$$

$$\omega_{ec,N} = 1$$

$$C_{a,min} = 60 \text{ mm}$$

$$h_{ef} = 126.6 \text{ mm}$$

$$\omega_{ed,N} = 0.7 + 0.3 \times \frac{60}{1.5 \times 126.6} = 0.79$$

$$\omega_{c,N} = 1$$

$$\omega_{cp,N} = 1$$

$$N_{cbg} = \frac{A_{NC}}{A_{NCO}} \omega_{ec} \omega_{ed,N} \omega_{c,N} \omega_{cp,N} N_b = \frac{193424.04}{144248.04} \times 1 \times 0.79 \times 1.25 \times 71.2 = 94.27 \text{ KN}$$

$$\emptyset = 0.7$$

$$\emptyset N_{cbg} = 6.72 \text{ ton} > 1.75 \text{ ok}$$

Concrete strength to withstand against tension in braced frame column under combination with  $\Omega$  factor is acceptable.

### Concrete breakout of anchor in shear :

The nominal concrete breakout strength  $V_{cbg}$  in shear shall not exceed :

$$V_{cbg} = \frac{A_{VC}}{A_{VCO}} \omega_{ec,V} \omega_{ed,V} \omega_{c,V} \omega_{h,V} V_b$$

$$A_{Vco} = 4.5 Ca_1^2$$

$$\frac{A_V}{A_{VCO}} = 0.66 < n = 2$$

$$h_a = \min(t_f, 1.5 Ca_{1,2}) = (1600, 1.5 \times 60) = 90 \text{ mm}$$



نگهداشت و افزایش تولید میدان نفتی بینک  
سطح الارض و ابنيه تحت الارض

## احداث ردیف تراکم گاز در ایستگاه جمع آوری بینک



شماره پیمان: ۰۵۳ - ۰۷۳ - ۹۱۸۴	Calculation Note For Chemical Injection And Storage Shelter								شماره صفحه: ۳۸ از ۴۶
	پروژه	بسته کاری	قادرهای	تسهیلات	رشته	نوع مدرک	سریال	نسخه	
	BK	GCS	PEDCO	120	ST	CN	0026	D02	

$$A_{vc} = 120 \times 90 = 10800 \text{ mm}^2$$

$$A_{vco} = 4.5Ca_1^2 = 16200 \text{ mm}^2$$

$$\omega_{ed,V} = 1$$

$$\omega_{e,v} = 1.4$$

$$\omega_{h,v} = \sqrt{\frac{1.5Ca_1}{ha}} = 1$$

$$V_b = \min\left(0.6\left(\frac{l_e}{d_a}\right)^{0.2} \sqrt{d_a} \lambda_a \sqrt{f_c} Ca_1^{1.5}, 3.7\lambda_a \sqrt{f_c} Ca_1^{1.5}\right) = \min(10.353 \text{ KN}, 8.5 \text{ KN}) = 8.5 \text{ KN}$$

$$\lambda_a = 1$$

$$V_{cbg} = \frac{A_{VC}}{A_{VCO}} \omega_{ec,V} \omega_{ed,V} \omega_{c,V} \omega_{h,V} V_b = \frac{10800}{16200} \times 1 \times 1.4 \times 1 \times 8.5 = 7.93 \text{ ton ok}$$

### -REQUIRED THICKNESS

Maximum Axial Load according to SAP2000 model is about 8.13 ton Under critical load combination:

$$t = l \sqrt{\frac{2P_U}{0.9F_yBN}} = 13 \sqrt{\frac{2 \times 8130}{0.9 \times 2400 \times 45 \times 45}} = 0.8 \text{ cm} \quad \text{used th=2 cm}$$

$$m = \frac{N - 0.95d}{2} = \frac{450 - 0.95 \times 280}{2} = 92$$

$$n = \frac{B - 0.8bf}{2} = \frac{450 - 0.8 \times 250}{2} = 125$$

$$\lambda n' = \lambda \frac{\sqrt{dbf}}{4} = 1 * \frac{\sqrt{240 * 250}}{4} = 61$$

$$L = \max(m, n, \lambda n) = 125$$

## احداث ردیف تراکم گاز در ایستگاه جمع آوری بینک

شماره پیمان:

۰۵۳ - ۰۷۳ - ۹۱۸۴

Calculation Note For Chemical Injection And Storage Shelter

پروژه	بسته کاری	صادر کننده	تسهیلات	رشته	نوع مدرک	سریال	نسخه
BK	GCS	PEDCO	120	ST	CN	0026	D02

شماره صفحه: ۳۹ از ۴۶

## 12.0 FOUNDATION DESIGN

SAP2000 has been used in order to modeling, analyses and design of this foundation.

DETAILS" property of piles has been shown in the following FIG:

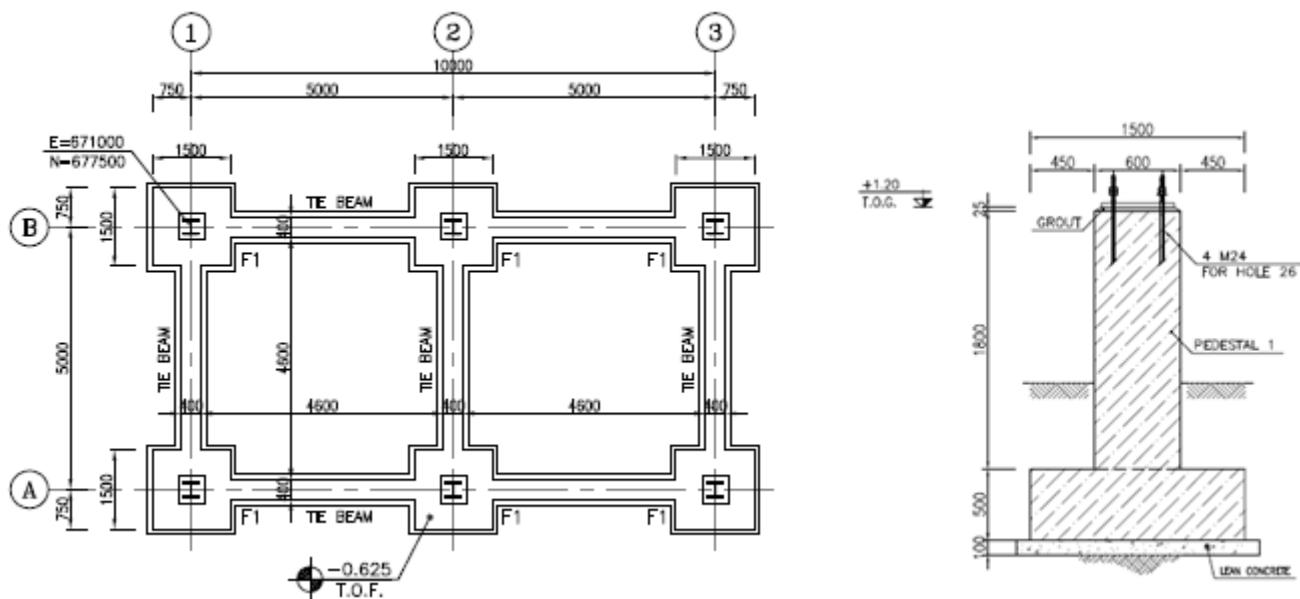


FIGURE 29-Foundation Plan

### 12.1 Soil pressure and settlement

Until finalize of geotechnical report for this area we consider  $\Rightarrow q_a = 2 \text{ kg/cm}^2$

Based on geotechnical report for subgrade modulus is  $\Rightarrow K_s = 1.34 \text{ kg/cm}^3$

B(m)	مدول عکس العمل بستری سطحی ( $\text{kg/cm}^3$ )			
	L/B=1	L/B=2	L/B=5	L/B=10
1.0	1.69	1.33	1.14	1.09
2.0	1.00	0.85	0.78	0.77
3.0	0.78	0.69	0.65	0.64
4.0	0.68	0.60	0.57	0.57
5.0	0.61	0.55	0.53	0.53

FIGURE 30-Subgrade Modulus

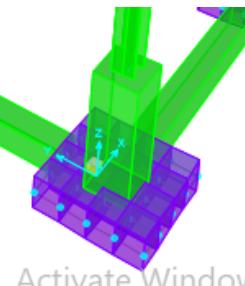
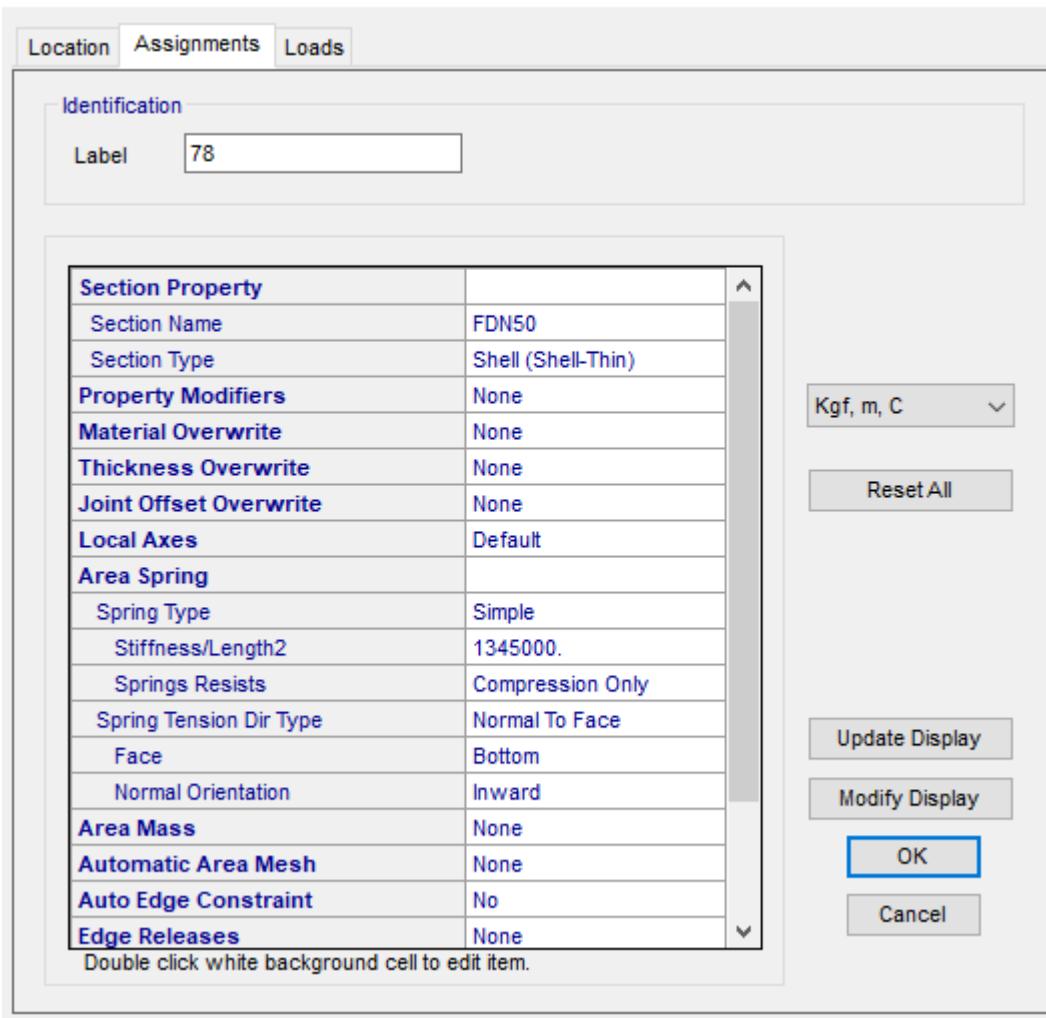
شماره پیمان:  
۰۵۳ - ۰۷۳ - ۹۱۸۴

**Calculation Note For Chemical Injection And Storage Shelter**

پروژه	بسته کاری	صادر کننده	تسهیلات	رشته	نوع مدرک	سریال	نسخه
BK	GCS	PEDCO	120	ST	CN	0026	D02

شماره صفحه: ۴۰ از ۴۶

Object Model - Area Information



Activate Window

FIGURE 31-Assign Spring to Foundation

## 12.2 DESIGN

Concrete Foundation are designed according to ACI 318-14. Required loads are derived from SAP data, and design process will be done according to ACI code based on ultimate strength procedure.

$$f'_c = 30 \text{ MPa} \quad f_y = 400 \text{ MPa}$$

Soil load applied on model as below:

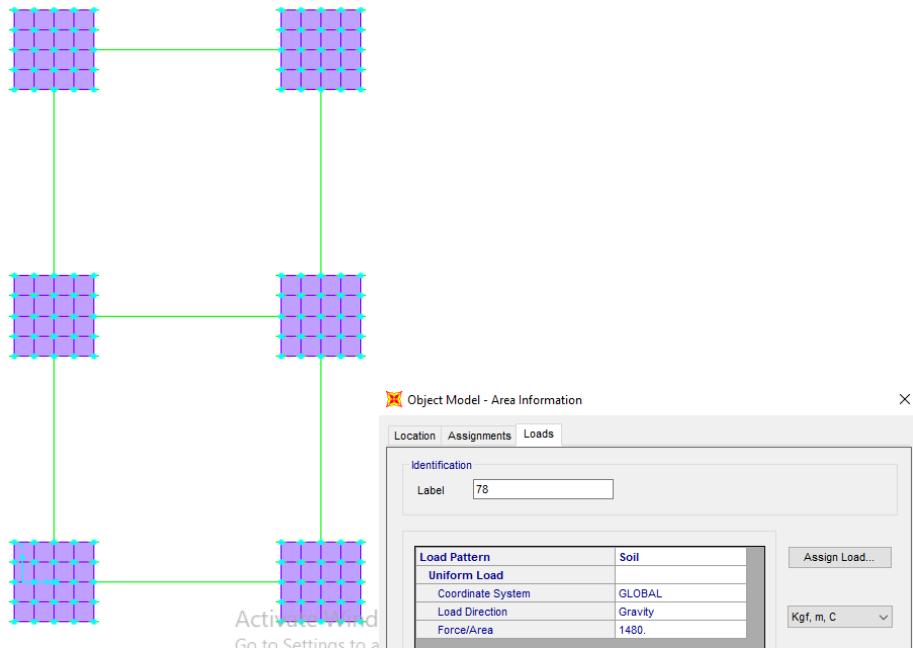
شماره پیمان:  
۰۵۳ - ۰۷۳ - ۹۱۸۴

**Calculation Note For Chemical Injection And Storage Shelter**

پروژه	بسته کاری	صادر کننده	تسهیلات	رشته	نوع مدرک	سریال	نسخه
BK	GCS	PEDCO	120	ST	CN	0026	D02

شماره صفحه: ۴۱ از ۴۶

Analysis Model - X-Y Plane @ Z=-0.6



**FIGURE 32-Applied soil load on Foundation**

$$\text{Soil dead load is } \gamma h = 1.85 * 0.8 = 1.11 \frac{\text{ton}}{\text{m}^2} = 1480 \frac{\text{kg}}{\text{m}^2}$$

## 12.3 FOUNDATION DESIGN CONTROL

### 12.3.1 CHECK OF STRESS FOR FOUNDATION

TABLE: Joint Displacements

Joint	OutputCase	CaseType	StepType	U1	U2	U3	R1	R2	R3
Text	Text	Text	Text	cm	cm	cm	Radians	Radians	Radians
7	Envelope allowable	Combination	Max	0.00000183	1.032E-07	0	4.696E-16	0.000206	9.804E-10
7	Envelope allowable	Combination	Min	-0.000002434	-0.000000519	-0.52266	-0.000175	-0.000154	-5.06E-10
9	Envelope allowable	Combination	Max	0.000002504	1.037E-07	0.000442	6.318E-09	0.00016	6.291E-10
9	Envelope allowable	Combination	Min	-0.000001767	-5.189E-07	-0.506712	-0.000176	-0.0002	-1.006E-09
11	Envelope allowable	Combination	Max	0.000002078	0.000019	0	0.000437	0.000204	1.13E-09
11	Envelope allowable	Combination	Min	-0.000002682	-0.000004517	-0.566262	-0.000452	-0.000159	-1.81E-09
13	Envelope allowable	Combination	Max	0.000002702	0.000018	0.000435	0.000433	0.000157	1.683E-09
13	Envelope allowable	Combination	Min	-0.000001961	-0.000004144	-0.582159	-0.000448	-0.000205	-8.124E-10
15	Envelope allowable	Combination	Max	0.000002515	0.000006088	0	0.000235	0.000213	8.118E-10
15	Envelope allowable	Combination	Min	-0.000004471	-0.00002	-0.547466	-0.000185	-0.000175	-3.142E-10
17	Envelope allowable	Combination	Max	0.000004551	0.000005985	0.000442	0.000234	0.000179	5.666E-10



نگهداشت و افزایش تولید میدان نفتی بینک  
سطح الارض و ابنيه تحت الارض

احداث ردیف تراکم گاز در ایستگاه جمع آوری بینک



شماره صفحه: ۴۲ از ۴۶

شماره پیمان:

۰۵۳ - ۰۷۳ - ۹۱۸۴

Calculation Note For Chemical Injection And Storage Shelter

پروژه	بسه کاری	صادر کننده	تسهیلات	رشته	نوع مدرک	سربال	نسخه
BK	GCS	PEDCO	120	ST	CN	0026	D02

17	Envelope allowable	Combination	Min	-0.000002425	-0.00002	-0.541006	-0.000184	-0.000207	-9.737E-10
32	Envelope allowable	Combination	Max	0	0	0	0.000435	0.000206	0
32	Envelope allowable	Combination	Min	0	0	-0.545499	-0.000445	-0.000157	0
42	Envelope allowable	Combination	Max	0	0	0	0.000435	0.000202	0
42	Envelope allowable	Combination	Min	0	0	-0.54516	-0.000444	-0.00016	0
45	Envelope allowable	Combination	Max	0	0	0	0.000435	0.000201	0
45	Envelope allowable	Combination	Min	0	0	-0.587041	-0.000445	-0.000159	0
46	Envelope allowable	Combination	Max	0	0	0	0.000435	0.000205	0
46	Envelope allowable	Combination	Min	0	0	-0.587341	-0.000445	-0.000157	0
81	Envelope allowable	Combination	Max	0	0	0	0.000424	0.000203	0
81	Envelope allowable	Combination	Min	0	0	-0.545585	-0.000416	-0.000159	0
82	Envelope allowable	Combination	Max	0	0	0	0.000433	0.000205	0
82	Envelope allowable	Combination	Min	0	0	-0.566298	-0.000436	-0.000157	0
86	Envelope allowable	Combination	Max	0	0	0	0.000435	0.000202	0
86	Envelope allowable	Combination	Min	0	0	-0.587359	-0.000441	-0.000158	0
90	Envelope allowable	Combination	Max	0	0	0	0.000432	0.000196	0
90	Envelope allowable	Combination	Min	0	0	-0.565978	-0.000436	-0.000158	0
92	Envelope allowable	Combination	Max	0	0	0.0003	0.000432	0.000159	0
92	Envelope allowable	Combination	Min	0	0	-0.556583	-0.000441	-0.000203	0
93	Envelope allowable	Combination	Max	0	0	0.000571	0.000432	0.000154	0
93	Envelope allowable	Combination	Min	0	0	-0.566941	-0.000441	-0.000206	0
94	Envelope allowable	Combination	Max	0	0	0.000569	0.000432	0.000155	0
94	Envelope allowable	Combination	Min	0	0	-0.60768	-0.000441	-0.000205	0
95	Envelope allowable	Combination	Max	0	0	0.000298	0.000432	0.000158	0
95	Envelope allowable	Combination	Min	0	0	-0.597453	-0.000441	-0.000203	0
96	Envelope allowable	Combination	Max	0	0	0.000436	0.000421	0.000157	0
96	Envelope allowable	Combination	Min	0	0	-0.562012	-0.000413	-0.000203	0
97	Envelope allowable	Combination	Max	0	0	0.0003	0.000429	0.000156	0
97	Envelope allowable	Combination	Min	0	0	-0.576919	-0.000433	-0.000198	0
98	Envelope allowable	Combination	Max	0	0	0.000434	0.000431	0.000155	0
98	Envelope allowable	Combination	Min	0	0	-0.602714	-0.000437	-0.000203	0
99	Envelope allowable	Combination	Max	0	0	0.000571	0.000429	0.000155	0
99	Envelope allowable	Combination	Min	0	0	-0.587196	-0.000433	-0.000205	0
100	Envelope allowable	Combination	Max	0	0	0.000305	0.000223	0.000177	0
100	Envelope allowable	Combination	Min	0	0	-0.538844	-0.00018	-0.00021	0
101	Envelope allowable	Combination	Max	0	0	0.00058	0.000223	0.000178	0
101	Envelope allowable	Combination	Min	0	0	-0.546529	-0.00018	-0.000204	0
102	Envelope allowable	Combination	Max	0	0	0.000578	0.000229	0.000177	0
102	Envelope allowable	Combination	Min	0	0	-0.542081	-0.000183	-0.000205	0



نگهداشت و افزایش تولید میدان نفتی بینک  
سطح اراضی و ابنيه تحت الارض

احداث ردیف تراکم گاز در ایستگاه جمع آوری بینک



شماره پیمان:  
۰۵۳ - ۰۷۳ - ۹۱۸۴

Calculation Note For Chemical Injection And Storage Shelter

شماره صفحه: ۴۳ از ۴۶

پروژه	بسه کاری	صادر کننده	تسهیلات	رشته	نوع مدرک	سریال	نسخه
BK	GCS	PEDCO	120	ST	CN	0026	D02

103	Envelope allowable	Combination	Max	0	0	0.000303	0.000229	0.000177	0
103	Envelope allowable	Combination	Min	0	0	-0.534378	-0.000183	-0.000209	0
104	Envelope allowable	Combination	Max	0	0	0.000443	0.000174	0.000175	0
104	Envelope allowable	Combination	Min	0	0	-0.542429	-0.000153	-0.000206	0
105	Envelope allowable	Combination	Max	0	0	0.000305	0.000218	0.000177	0
105	Envelope allowable	Combination	Min	0	0	-0.536988	-0.00018	-0.000203	0
106	Envelope allowable	Combination	Max	0	0	0.000441	0.000252	0.000175	0
106	Envelope allowable	Combination	Min	0	0	-0.538035	-0.000211	-0.000206	0
107	Envelope allowable	Combination	Max	0	0	0.00058	0.000218	0.000175	0
107	Envelope allowable	Combination	Min	0	0	-0.544734	-0.00018	-0.000207	0
108	Envelope allowable	Combination	Max	0	0	0.000305	1.212E-08	0.000159	0
108	Envelope allowable	Combination	Min	0	0	-0.494605	-0.000176	-0.000198	0
109	Envelope allowable	Combination	Max	0	0	0.000579	1.176E-08	0.000159	0
109	Envelope allowable	Combination	Min	0	0	-0.493966	-0.000176	-0.0002	0
110	Envelope allowable	Combination	Max	0	0	0.00058	5.619E-10	0.000159	0
110	Envelope allowable	Combination	Min	0	0	-0.518571	-0.000176	-0.0002	0
111	Envelope allowable	Combination	Max	0	0	0.000306	1.655E-11	0.00016	0
111	Envelope allowable	Combination	Min	0	0	-0.519064	-0.000175	-0.000199	0
112	Envelope allowable	Combination	Max	0	0	0.000442	9.543E-09	0.000159	0
112	Envelope allowable	Combination	Min	0	0	-0.49432	-0.000177	-0.000198	0
113	Envelope allowable	Combination	Max	0	0	0.000305	5.246E-09	0.000159	0
113	Envelope allowable	Combination	Min	0	0	-0.506903	-0.000173	-0.000193	0
114	Envelope allowable	Combination	Max	0	0	0.000443	2.487E-09	0.00016	0
114	Envelope allowable	Combination	Min	0	0	-0.518851	-0.00017	-0.000199	0
115	Envelope allowable	Combination	Max	0	0	0.00058	6.041E-09	0.000158	0
115	Envelope allowable	Combination	Min	0	0	-0.506321	-0.000175	-0.0002	0
116	Envelope allowable	Combination	Max	0	0	0	0.000224	0.000213	0
116	Envelope allowable	Combination	Min	0	0	-0.560793	-0.000181	-0.000176	0
117	Envelope allowable	Combination	Max	0	0	0	0.000224	0.000212	0
117	Envelope allowable	Combination	Min	0	0	-0.548543	-0.000181	-0.000169	0
118	Envelope allowable	Combination	Max	0	0	0	0.000231	0.000212	0
118	Envelope allowable	Combination	Min	0	0	-0.539709	-0.000185	-0.00017	0
119	Envelope allowable	Combination	Max	0	0	0	0.000231	0.000213	0
119	Envelope allowable	Combination	Min	0	0	-0.5536	-0.000185	-0.000175	0
120	Envelope allowable	Combination	Max	0	0	0	0.000175	0.000211	0
120	Envelope allowable	Combination	Min	0	0	-0.554207	-0.000154	-0.00017	0
121	Envelope allowable	Combination	Max	0	0	0	0.000219	0.000213	0
121	Envelope allowable	Combination	Min	0	0	-0.554295	-0.000181	-0.000171	0
122	Envelope allowable	Combination	Max	0	0	0	0.000254	0.000211	0



نگهداشت و افزایش تولید میدان نفتی بینک  
سطح الارض و ابنيه تحت الارض

## احداث ردیف تراکم گاز در ایستگاه جمع آوری بینک



شماره پیمان:

۰۵۳ - ۰۷۳ - ۹۱۸۴

### Calculation Note For Chemical Injection And Storage Shelter

شماره صفحه: ۴۴ از ۴۶

پروژه	بسه کاری	صادر کننده	تسهیلات	رشته	نوع مدرک	سریال	نسخه
BK	GCS	PEDCO	120	ST	CN	0026	D02

122	Envelope allowable	Combination	Min	0	0	-0.546493	-0.000212	-0.000171	0
123	Envelope allowable	Combination	Max	0	0	0	0.000219	0.000209	0
123	Envelope allowable	Combination	Min	0	0	-0.540395	-0.000181	-0.000171	0
124	Envelope allowable	Combination	Max	0	0	0	4.718E-16	0.000206	0
124	Envelope allowable	Combination	Min	0	0	-0.514849	-0.000176	-0.000152	0
125	Envelope allowable	Combination	Max	0	0	0	4.679E-16	0.000205	0
125	Envelope allowable	Combination	Min	0	0	-0.508335	-0.000176	-0.000153	0
126	Envelope allowable	Combination	Max	0	0	0	4.648E-16	0.000206	0
126	Envelope allowable	Combination	Min	0	0	-0.530078	-0.000174	-0.000154	0
127	Envelope allowable	Combination	Max	0	0	0	4.698E-16	0.000206	0
127	Envelope allowable	Combination	Min	0	0	-0.539383	-0.000175	-0.000153	0
128	Envelope allowable	Combination	Max	0	0	0	4.681E-16	0.000204	0
128	Envelope allowable	Combination	Min	0	0	-0.510298	-0.000176	-0.000152	0
129	Envelope allowable	Combination	Max	0	0	0	4.691E-16	0.000206	0
129	Envelope allowable	Combination	Min	0	0	-0.527176	-0.000175	-0.000152	0
130	Envelope allowable	Combination	Max	0	0	0	4.645E-16	0.000205	0
130	Envelope allowable	Combination	Min	0	0	-0.534758	-0.000169	-0.000154	0
131	Envelope allowable	Combination	Max	0	0	0	4.583E-16	0.000199	0
131	Envelope allowable	Combination	Min	0	0	-0.517963	-0.000173	-0.000153	0
MIN=						-0.60768			

According to above output, Max soil pressure under the foundation is:

$$q_n = 0.6 \times 1.345 = 0.807 \text{ kg/cm}^2 < 2 \text{ kg/cm}^2 \text{ ok}$$

### 12.3.2. CHECK OF DISPLACEMENT FOR FOUNDATION

According to above outputs, Max soil displacement under the foundation is:

$$d_n = 8.07 \text{ mm} < 25 \text{ cm} \text{ ok}$$

### 12.3.3 REINFORCING CONTROL

Minimum rebar for foundation:

$$A_{s\ min} = 0.0018bh$$

$$A_{s\ min} = \frac{1}{2} 0.0018 bh = \frac{1}{2} 0.0018 \times 100 \times 50 = 4.5 \text{ cm}^2/\text{m}$$

$$A_{s\ used} = \emptyset 16 @ 200 = 10.05 \text{ cm}^2$$

## احداث ردیف تراکم گاز در ایستگاه جمع آوری بینک

شماره پیمان:

۰۵۳ - ۰۷۳ - ۹۱۸۴

### Calculation Note For Chemical Injection And Storage Shelter

پروژه	بسته کاری	صادر کننده	تسهیلات	رشته	نوع مدرک	سریال	نسخه
BK	GCS	PEDCO	120	ST	CN	0026	D02

شماره صفحه: ۴۵ از ۴۶

sultant M22 Diagram (Envelope Strength - Max)

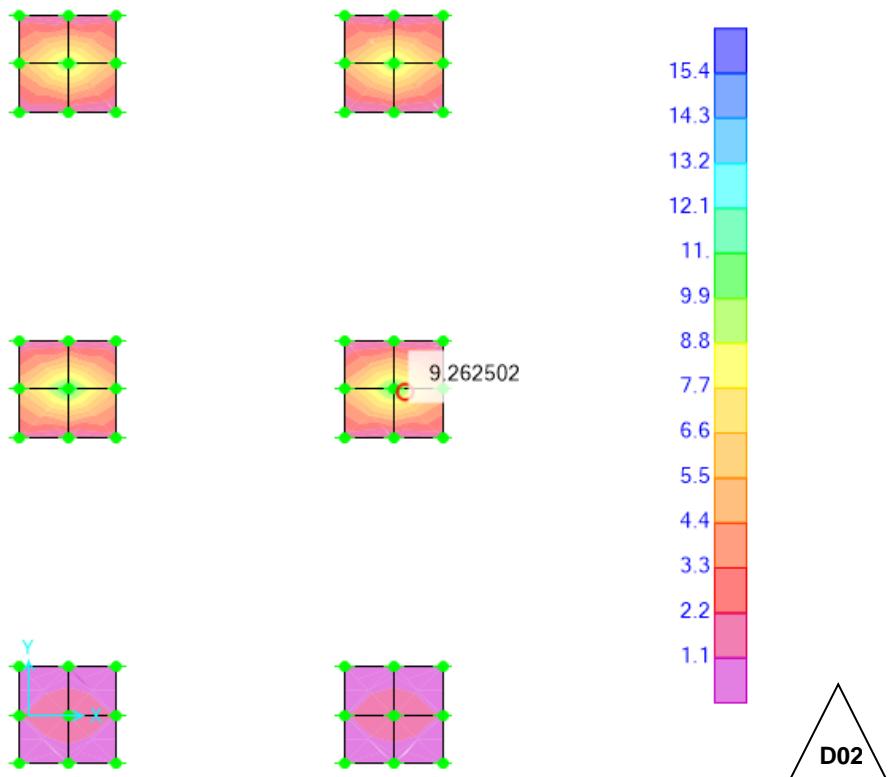


FIGURE 33- M22 result

According to above figures max Moment is about 9.41 ton.m= 941000 kg.cm

$$Mu_1 = 926200 \text{ kg.cm}$$

$$b = 100 \text{ cm}$$

$$f_c = 2300$$

$$f_y = 4000$$

$$d = 45 \text{ cm}$$

$$\phi = 0.9$$

$$M_n = \frac{M_u}{\phi} = 1029111.11 \text{ kg.cm}$$

$$R_{n1} = \frac{M_{n1}}{b \cdot d^2} = 5.082$$

## احداث ردیف تراکم گاز در ایستگاه جمع آوری بینک

شماره پیمان:

۰۵۳ - ۰۷۳ - ۹۱۸۴

### Calculation Note For Chemical Injection And Storage Shelter

پروژه	بسته کاری	صادر کننده	تسهیلات	رشته	نوع مدرک	سریال	نسخه
BK	GCS	PEDCO	120	ST	CN	0026	D02

شماره صفحه: ۴۶ از ۴۶

$$m_1 = \frac{f_y}{0.85 f_c} = 15.686$$

$$\rho_{req} = \frac{1}{m_1} \left( 1 - \sqrt{1 - \frac{2m_1 R_{n1}}{f_y}} \right) = 0.001283$$

$$A_{s(req)} = \rho_{req} \cdot b \cdot d$$

$$A_s = 0.001283 \times 100 \times 45 \text{ cm}^2 = 5.775 \text{ cm}^2$$

used Ø16@ 200

As						
INPUT	Mu(ton.m)	b(cm)	d(cm)	Fy (kg/cm^2)	fc(kg/cm^2)	phi
	9.262	100	45	4000	300	0.9
OUTPUT	Mn(kg.cm)	Rn1	m1	$\rho_{req}$	As(req)	use phi
	1029111.111	5.082	15.686	0.001283	5.775	16.000
					3.000	phi 16.000

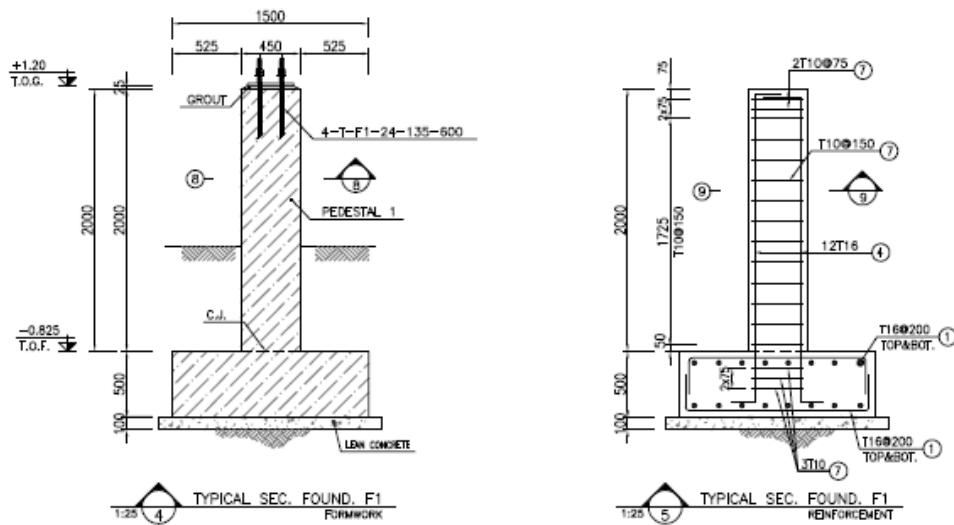


FIGURE 34-reinforcement(Ø16@ 200)

