## Problème #1

Les bâtiments A et B sont situés dans une région sismique active. Le bâtiment A sera endommagé si l'accélération maximale du sol (aussi connue comme le PGA "Peak Ground Acceleration" ) dépasse  $0.3\,\mathrm{g}$  avec un tremblement de terre d'une durée de plus de 15 secondes, ou, si l'accélération maximale du sol dépasse  $0.6\,\mathrm{g}$ , qu'importe la durée du tremblement de terre. Le bâtiment B sera endommagé si l'accélération maximale du sol dépasse  $\max(0.5-0.01T,0.1)\,\mathrm{g}$ , B0. T représente la durée du tremblement de terre en secondes.

Utilisez un système de coordonnées à deux dimensions (axe horizontal : accélération maximale du sol  $(m/s^2)$ , axe vertical : durée du tremblement de terre (s)) afin de décrire l'espace d'échantillonnage. Représentez les événements suivants dans l'espace d'échantillonnage :

- a) Les bâtiments A et B ne sont pas endommagés,
- b) Le bâtiment A est endommagé et B ne l'est pas,
- c) Le bâtiment B est endommagé et A ne l'est pas,
- d) Le bâtiment B est endommagé.

# Problème #2

Le suivi électronique des structures (SES) a pour but de déterminer l'état des structures à partir de données enregistrées par des capteurs. Lorsque les données enregistrées sont imprécises, ou lorsque les données enregistrées sont indirectement liées à l'état des structures, la relation entre les données enregistrées et l'état d'une structure est également imprécise.

Soit une structure pouvant être dans un des trois états suivants : {Aucun Dommage (AD), Dommages Légers (LD), Dommages Importants (ID)}. Cette structure dispose d'un système de suivi électronique qui peut indiquer un des quatre états suivants :  $\widehat{AD}$ ,  $\widehat{LD}$ ,  $\widehat{ID}$ , ou  $\widehat{IN}$  ( $\widehat{IN}$  : résultats inconcluants). L'information obtenue à partir du SES est caractérisée par des probabilités conditionnelles Pr(état indiqué par le SES|état réel). Soient les probabilités conditionnelles représentées par la table suivante :

	État réel de		
	la structure		
État indiqué par le SES	AD	LD	ID
Aucun Dommage $(\widehat{AD})$	0.7	0.2	0.0
Dommages Légers $(\widehat{LD})$	0.2	0.6	0.2
Dommages Importants $(\widehat{ID})$	0.0	0.1	0.7
Résultats Inconcluants $(\widehat{\mathit{IN}})$	0.1	0.1	0.1

(A noter que pour un système de diagnostic "exact",  $\Pr(\widehat{E_i}|E_j)=1, \forall i=j \text{ et } \Pr(\widehat{E_i}|E_j)=0, \forall i\neq j.$ ) Supposons que notre connaissance a priori des probabilités d'avoir un état de dommage suite à un tremblement de terre est :  $\Pr(AD=0.2), \Pr(LD=0.3)$  et  $\Pr(ID=0.5)$ 

- a) Quelle est la probabilité que le système de suivi électronique indique  $\widehat{AD}$ ,  $\widehat{LD}$ ,  $\widehat{ID}$  ou  $\widehat{IN}$  suite à un tremblement de terre?
- b) Supposons qu'à la suite à un tremblement de terre le système de suivi électronique indique l'un des états  $\widehat{AD}$ ,  $\widehat{LD}$ ,  $\widehat{ID}$  ou  $\widehat{IN}$ . Construire une table indiquant quelle est la probabilité  $\Pr(\text{état réel}|\text{état indiqué par le SES})$  pour chaque état possible.

## Problème #3

Soit les variables aléatoires X et Y décrites par la densité de probabilité cumulative bi-variée (CDF)

$$F(x,y) = -\exp(-(x+y)^2) + \exp(-x) + \exp(-y), \quad x > 0, y > 0$$
(1)

#### Déterminer :

- a) La densité de probabilité bi-variée de X et Y.
- b) La densité de probabilité marginale de X.
- c) La densité de probabilité conditionnelle de X étant donné Y.
- d) La probabilité que X > 1 étant donné que Y = 3.

### Piste de démarrage

```
%%Code snippet - Matlab symbolic toolbox
clear
clc
x=sym('x','positive'); %symboblic def. of x as strictly >0
y=sym('y','positive'); %symboblic def. of x as strictly >0
F_xy=1-exp(-x)-exp(-y)+exp(-x-y-x*y) %Symbolic definition of the joint PDF
```

$$\begin{split} \frac{df_X(x)}{dx} &= \texttt{diff(f_x,x)} \\ \frac{\partial f_{XY}(x,y)}{\partial x \partial y} &= \texttt{diff(diff(f_xy,x),y)} \\ \int_0^\infty f_X(x) dx &= \texttt{int(f_x,x,0,inf)} \\ f_X(x=8) &= \texttt{subs(f_x,x,8)} \end{split}$$

# Problème #4

Une structure est sujette aux charges  $X_1$  et  $X_2$  ayant comme moyennes  $\mu_1 = 150$  et  $\mu_2 = 400$ , comme écarts types  $\sigma_1 = 10$  et  $\sigma_2 = 40$ , et un coefficient de corrélation  $\rho = 0.4$ . Le moment fléchissant M et l'effort tranchant (V) a un point de la structure sont décrits par

$$M = 30X_1 + 10X_2 \tag{2}$$

$$V = -3X_1 + 5X_2 \tag{3}$$

#### Déterminer :

- a) les valeurs moyennes  $\mu_M$ ,  $\mu_V$
- b) les écarts types  $\sigma_M, \sigma_V$
- c) le coefficient de corrélation  $\rho_{M,V}$

### Piste de solution

[standard\_dev\_vector,corr\_matrix]=cov2corr(S\_MV) %Covatiance matrix -> standard deviation & correlation matrix